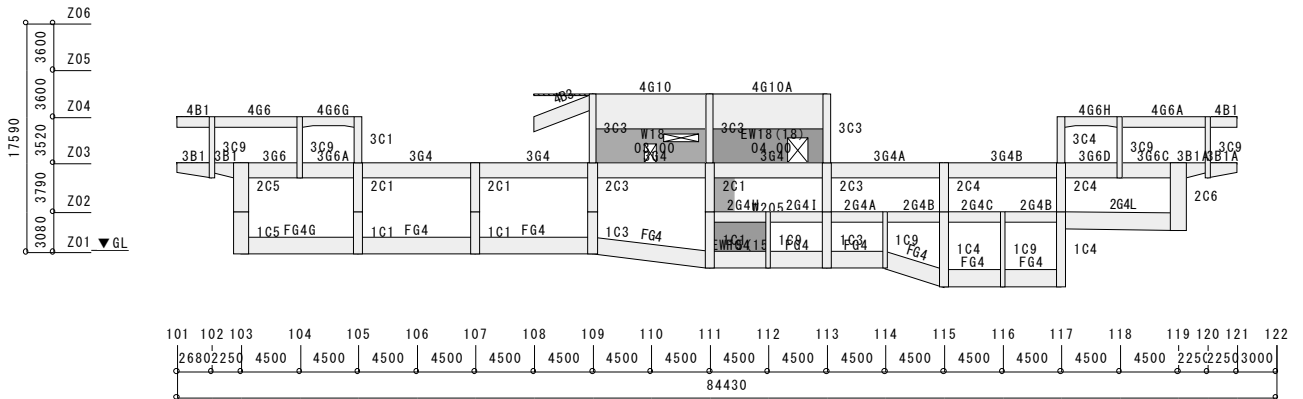
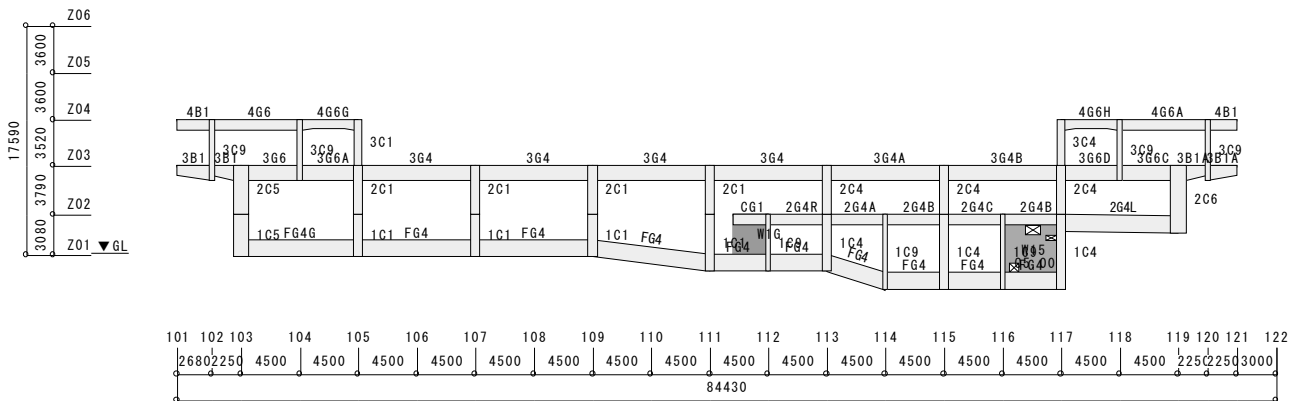


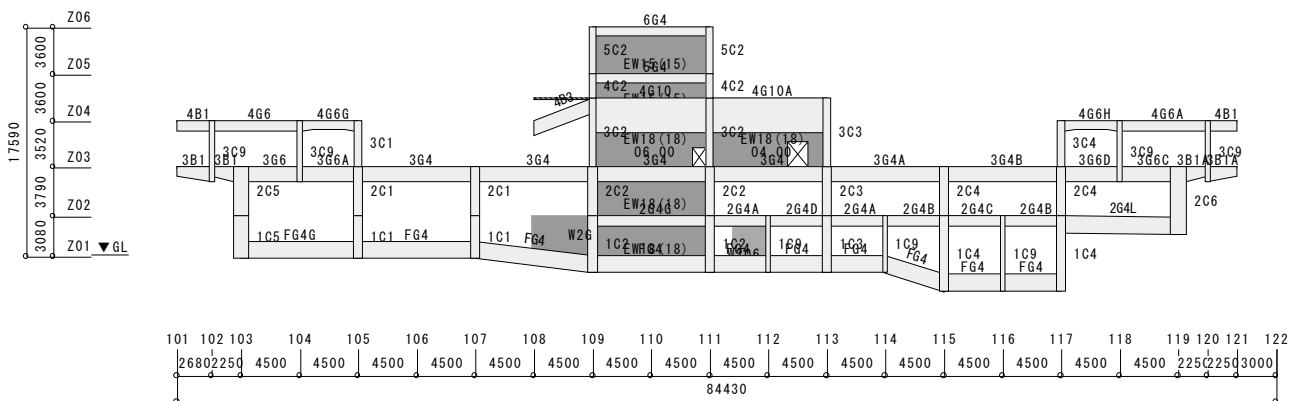
1.3.1 略軸組図



【47レーム】スケール：1/580



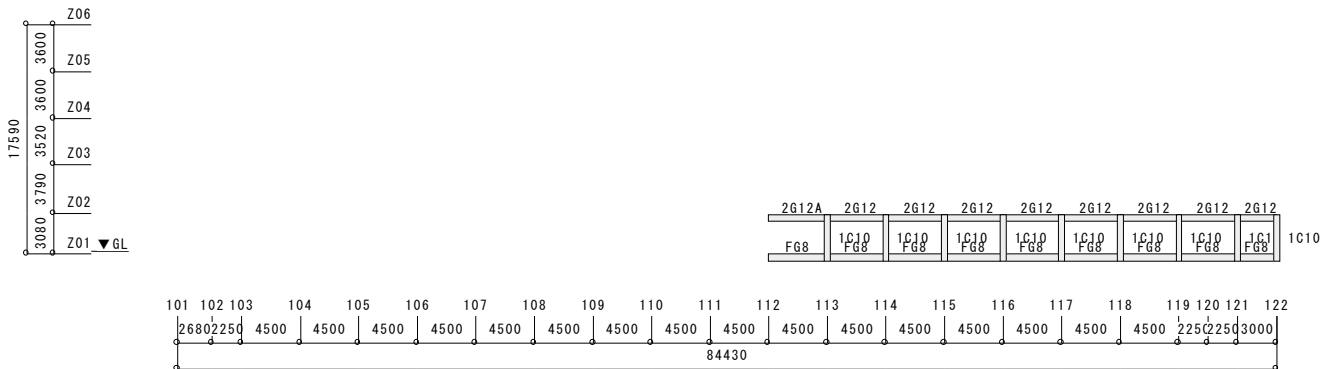
【57レーム】スケール：1/580



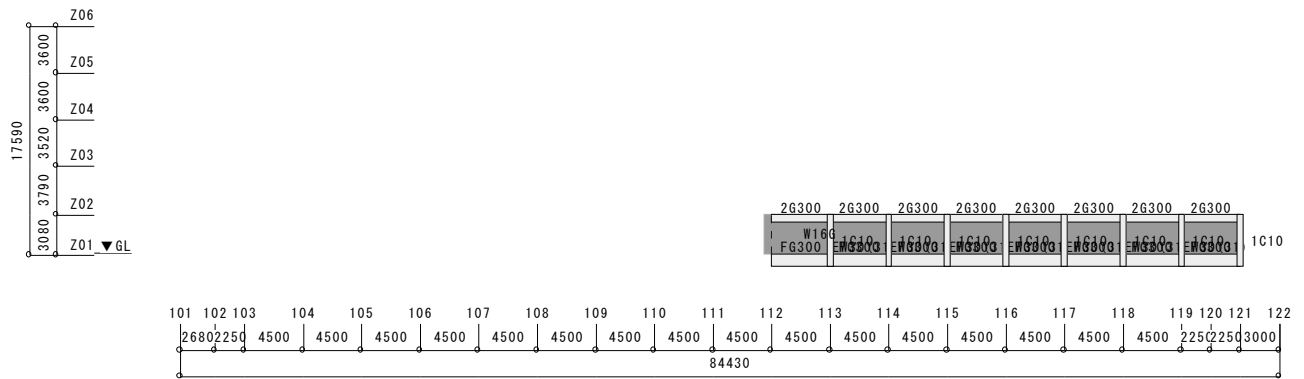
【67レーム】スケール：1/580



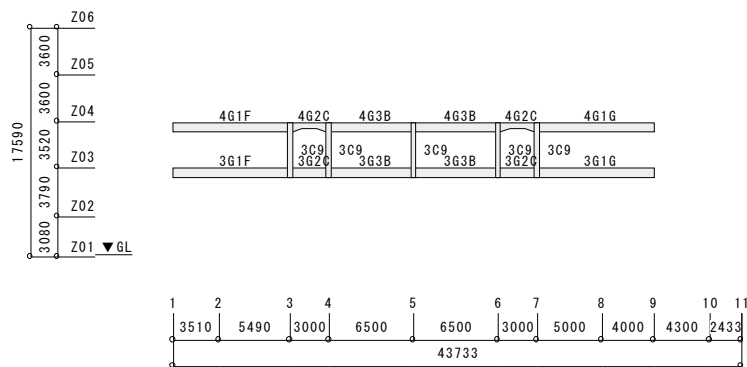
1.3.1 略軸組図



【10Fフレーム】 スケール：1/580

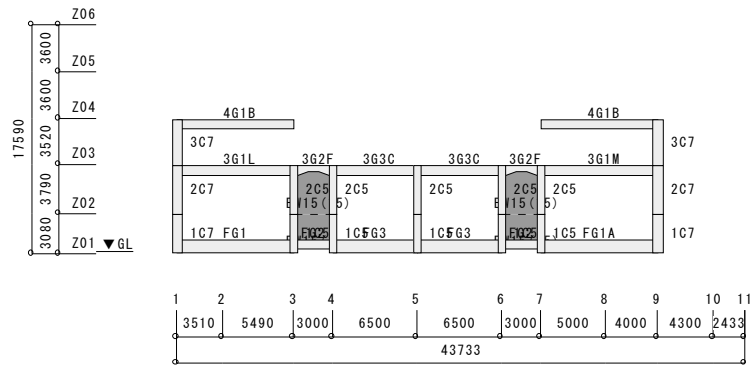


【11Fフレーム】 スケール：1/580

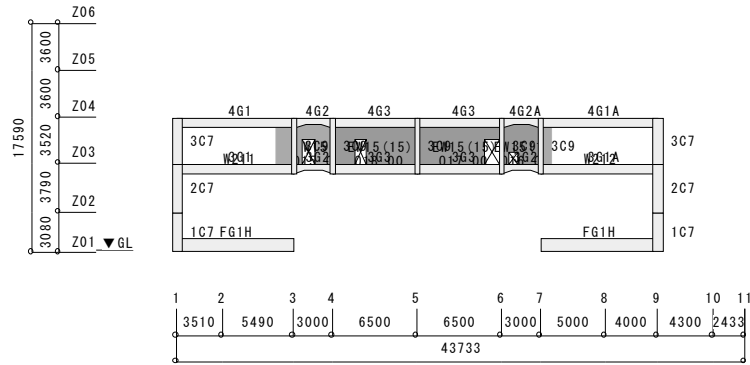


【102Fフレーム】 スケール：1/580

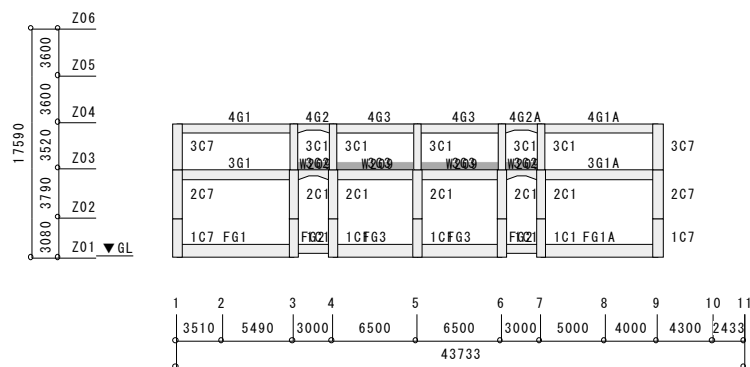
1.3.1 略軸組図



【103フレーム】スケール：1/580

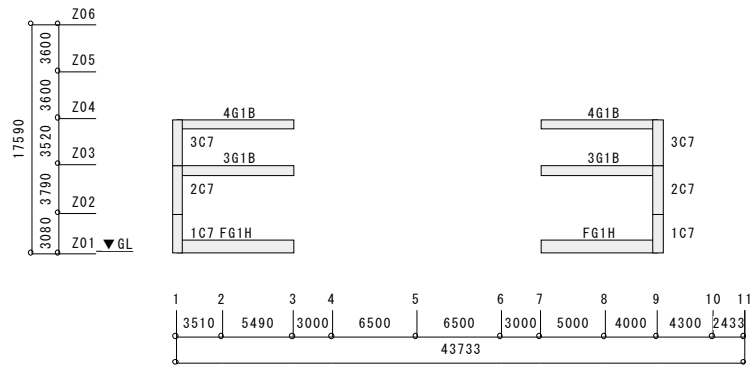


【104フレーム】スケール：1/580

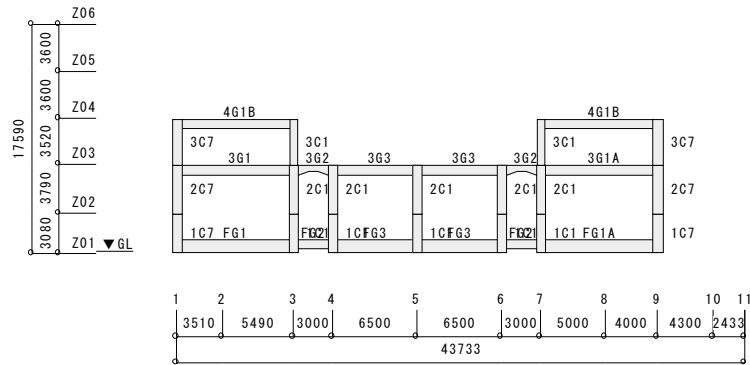


【105フレーム】スケール：1/580

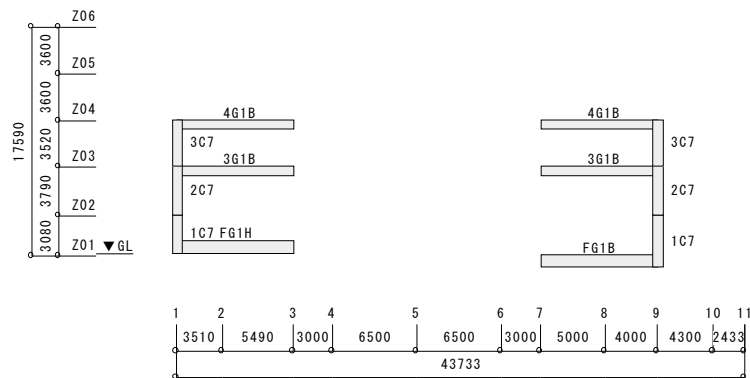
1.3.1 略軸組図



【106フレーム】スケール：1/580

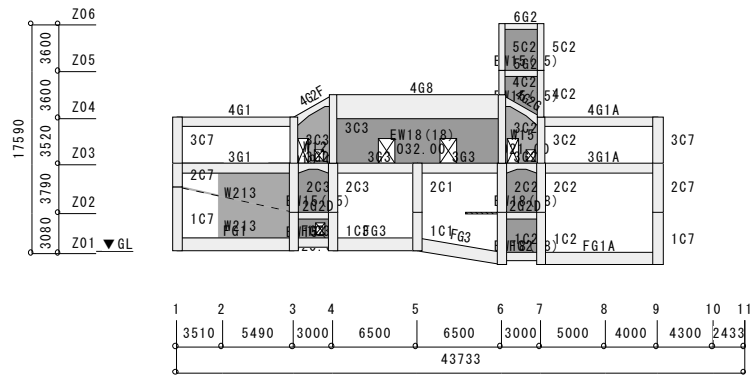


【107フレーム】スケール：1/580

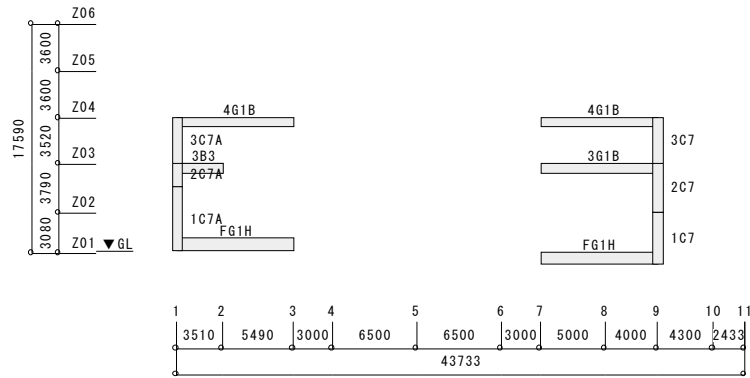


【108フレーム】スケール：1/580

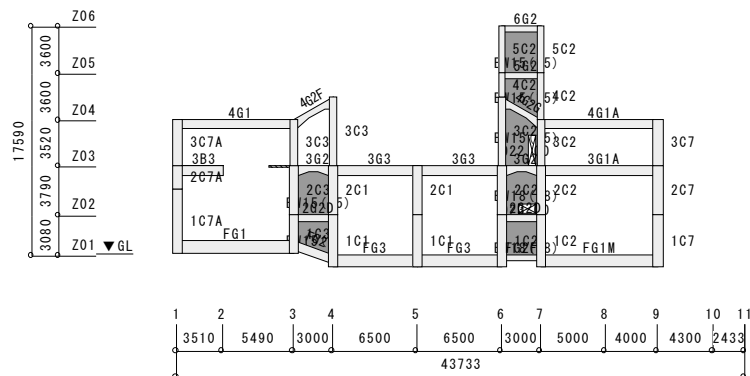
1.3.1 略軸組図



【109フレーム】 スケール : 1/580

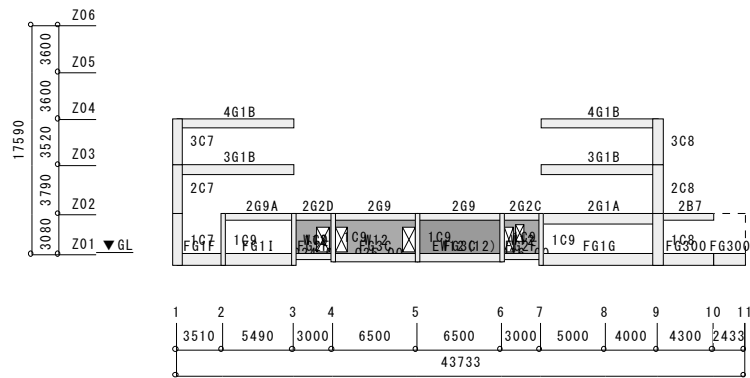


【110フレーム】 スケール : 1/580

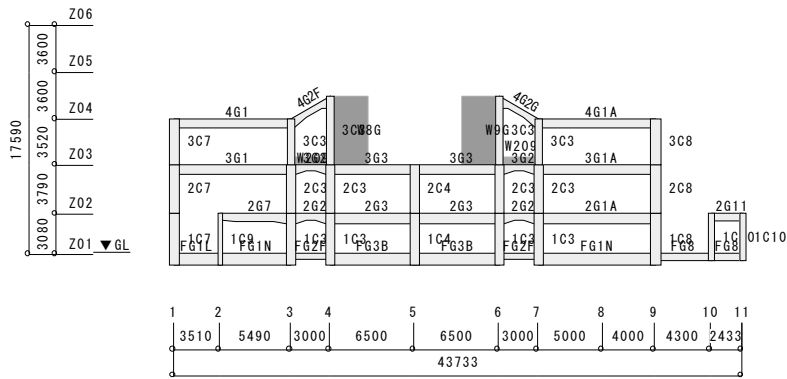


【111フレーム】 スケール : 1/580

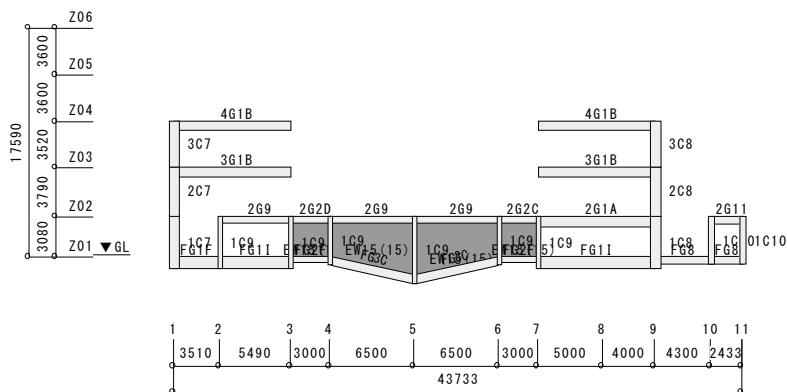
1.3.1 略軸組図



【112フレーム】 スケール : 1/580

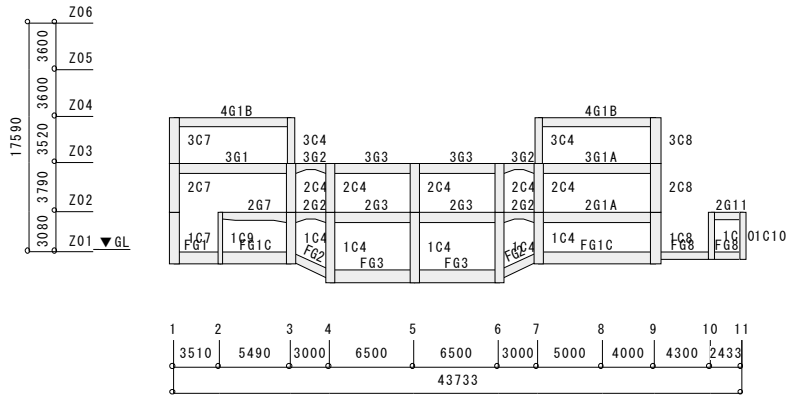


【113フレーム】 スケール : 1/580

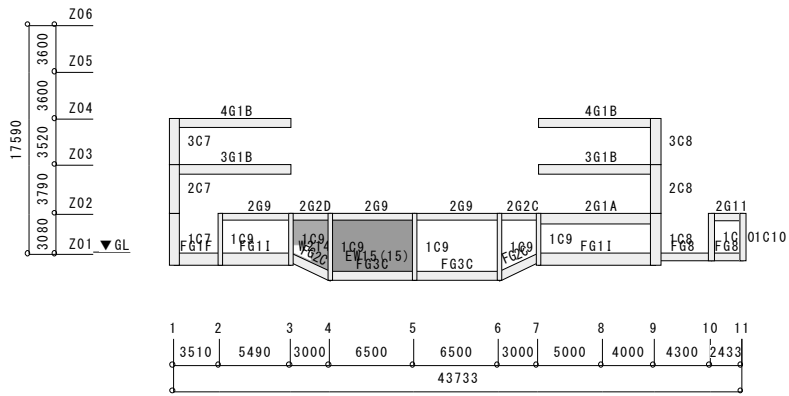


【114フレーム】 スケール : 1/580

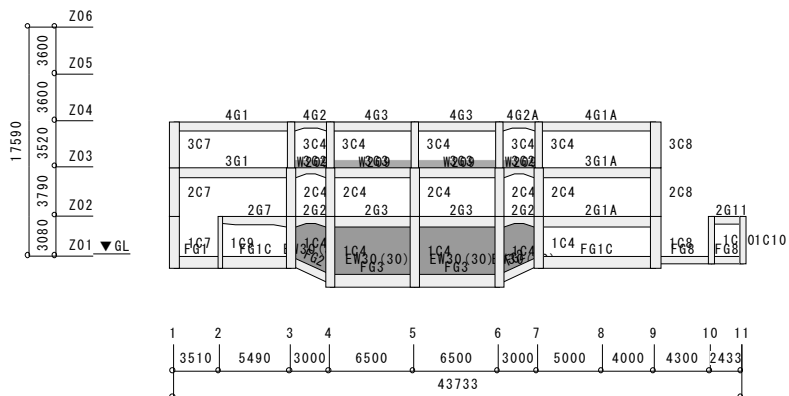
### 1.3.1 略軸組図



【115フレーム】 スケール : 1/580



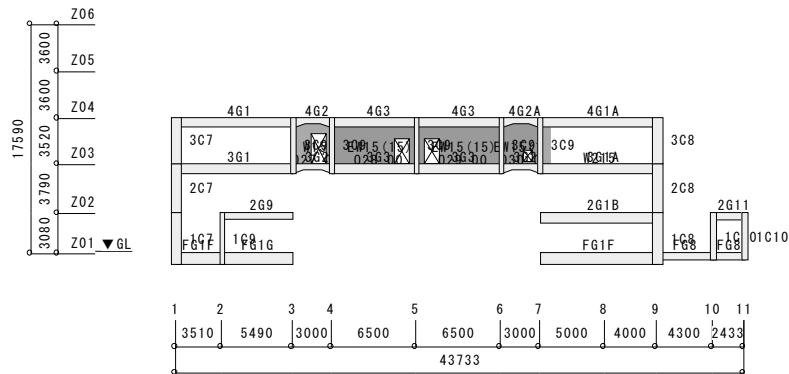
【116フレーム】 スケール : 1/580



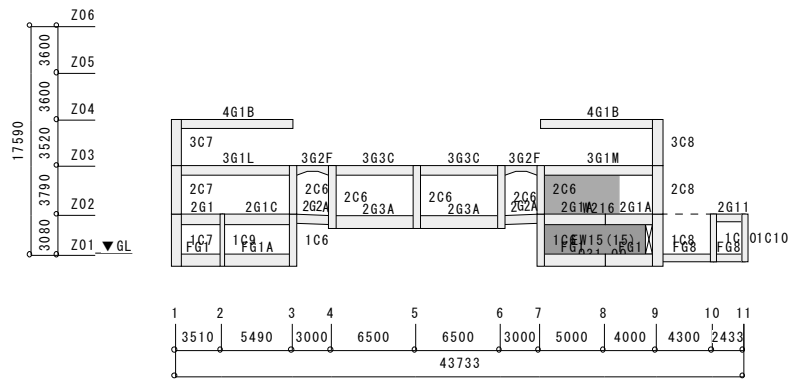
【117フレーム】 スケール : 1/580



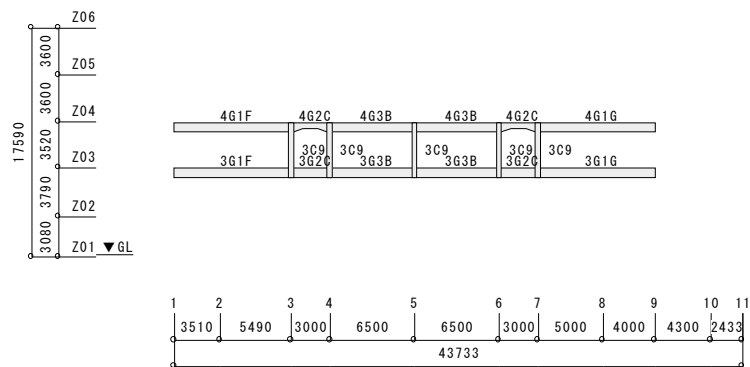
1.3.1 略軸組図



【118フレーム】 スケール : 1/580

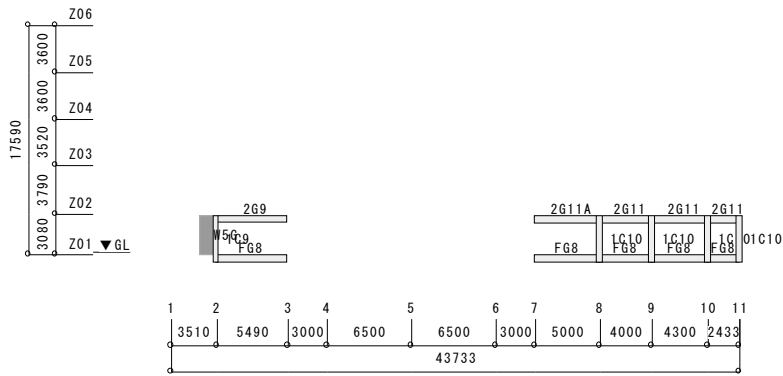


【119フレーム】 スケール : 1/580

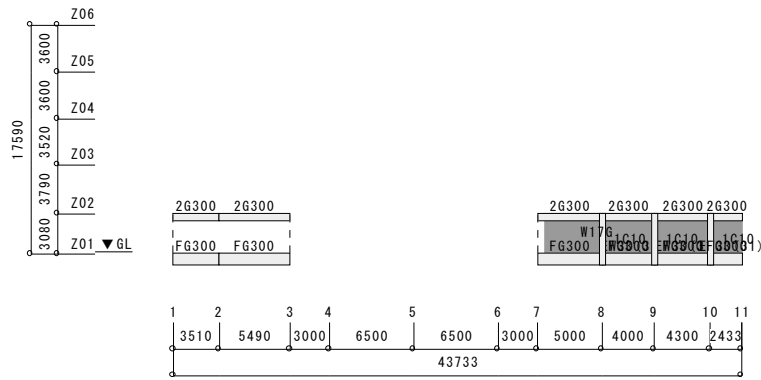


【120フレーム】 スケール : 1/580

1.3.1 略軸組図



【1217フレーム】 スケール : 1/580



【1227フレーム】 スケール : 1/580

## 1.4 断面リスト

## 1.4.1 梁

RC造

B×D：梁の幅とせい[cm] dt：一段目の鉄筋重心位置[cm]

左端・右端：略軸組図で見て左側を左端，右側を右端とします。

符号(層)	項目	左端	中央	右端
6G2 (Z06) dt上6.0 dt下6.0	B×D	25×50		
	上端	3R22	3R22	3R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
6G4 (Z06) dt上8.5 dt下8.5	B×D	25×70		
	上端	3R22	3R22	3R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
5G2 (Z05) dt上6.0 dt下6.0	B×D	25×50		
	上端	3R22	3R22	3R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
5G4 (Z05) dt上8.5 dt下8.5	B×D	25×70		
	上端	3R22	3R22	3R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
4G1 (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	30×70		
	上端	4R22/2R22	3R22	3R22/2R22
	下端	4R22	4R22	3R22
	ST	2R9 @250		
4G1A (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	30×70		
	上端	3R22/2R22	3R22	4R22/2R22
	下端	3R22	4R22	4R22
	ST	2R9 @250		
4G1B (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	30×70		
	上端	4R22/2R22	3R22	4R22/2R22
	下端	4R22	4R22	4R22
	ST	2R9 @250		
4G1F (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	25×70		
	上端	2R22/1R22	2R22/1R22	2R22/2R22
	下端	2R22/1R22	2R22/2R22	2R22/1R22
	ST	2R9 @250		
4G1G (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	25×70		
	上端	2R22/2R22	2R22/1R22	2R22/1R22
	下端	2R22/1R22	2R22/2R22	2R22/1R22
	ST	2R9 @250		
4G2 (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	30×70	30×50	30×70
	上端	3R22/2R22	3R22	4R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ	70.0		70.0

符号(層)	項目	左端	中央	右端
4G2A (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	30×70	30×50	30×70
	上端	4R22	3R22	3R22/2R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ	70.0		70.0
4G2C (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	25×70	25×50	25×70
	上端	2R22/2R22	2R22/2R22	2R22/2R22
	下端	2R22/1R22	2R22/1R22	2R22/1R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ	70.0		70.0
4G2F (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	30×70	30×50	30×70
	上端	3R22/2R22	4R22/2R22	4R22/2R22
	下端	3R22	4R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ	70.0		70.0
4G2G (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	30×70	30×50	30×70
	上端	4R22/2R22	4R22/2R22	3R22/2R22
	下端	3R22	4R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ	70.0		70.0
4G3 (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	30×70		
	上端	4R22	2R22	4R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ			
4G3B (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	25×70		
	上端	2R22/2R22	2R22	2R22/2R22
	下端	2R22/1R22	2R22/2R22	2R22/1R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ			
4G4 (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	30×100		
	上端	3R22/2R22	3R22	3R22/2R22
	下端	3R22	4R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ			
4G4G (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	40×100	40×70	40×100
	上端	3R22/2R22	3R22	3R22/2R22
	下端	3R22	4R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ	100.0		100.0
4G5 (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	25×100		
	上端	2R22/2R22	2R22/2R22	2R22/2R22
	下端	2R22/2R22	2R22/2R22	2R22/2R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ			
4G6 (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	30×80		
	上端	4R22/2R22	3R22	3R22
	下端	4R22	4R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ			
4G6A (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	30×80		
	上端	3R22	3R22	4R22/2R22
	下端	3R22	4R22	4R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ			

符号(層)	項目	左端	中央	右端
4G6G (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	30×80	30×70	30×80
	上端	3R22	3R22	3R22/2R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ	80.0		80.0
4G6H (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	30×80	30×70	30×80
	上端	3R22/2R22	3R22	3R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ	80.0		80.0
4G6I (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	30×80	30×70	30×80
	上端	3R22/2R22	3R22	3R22/2R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
	ハンチ	80.0		80.0
4G8 (Z04) dt上6.0 dt下6.0	B×D	30×190		
	上端	3D25/2D25	3D25	3D25/2D25
	下端	3D25/2D25	3D25/3D25	3D25/2D25
	ST	2R13 @250		
	4B1 (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	30×80	
上端		4R22/2R22	4R22/2R22	4R22/2R22
下端		4R22	4R22	4R22
ST		2R9 @200		
4B2 (Z04) dt上8.5 dt下8.5		B×D	25×100	
	上端	2R22/2R22	2R22/2R22	2R22/2R22
	下端	2R22/2R22	2R22/2R22	2R22/2R22
	ST	2R9 @200		
	4B3 (Z04) dt上8.5 dt下8.5	B×D	35×110	
上端		4D25/2D25	4D25/2D25	4D25/4D25
下端		4D25	4D25	4D25/2D25
ST		2R13 @200		
3G1 (Z03) dt上7.0 dt下7.0		B×D	35×80	
	上端	4D25/2D25	3D25	3D25/2D25
	下端	4D25	4D25	3D25
	ST	2R13 @250		
	3G1A (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80	
上端		3D25/2D25	3D25	4D25/2D25
下端		3D25	4D25	4D25
ST		2R13 @250		
3G1B (Z03) dt上7.0 dt下7.0		B×D	35×80	
	上端	4D25/2D25	3D25	4D25/2D25
	下端	4D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		
	3G1F (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	25×80	
上端		2D25/1D25	2D25/1D25	2D25/2D25
下端		2D25/1D25	2D25/2D25	2D25
ST		2R13 @250		

符号(層)	項目	左端	中央	右端
3G1G (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	25×80		
	上端	2D25/2D25	2D25/1D25	2D25/1D25
	下端	2D25	2D25/2D25	2D25/1D25
	ST	2R13 @250		
3G1L (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×80		
	上端	4D25/2D25	3D25	3D25/2D25
	下端	4D25	4D25	3D25
	ST	2R13 @250		
3G1M (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×80		
	上端	3D25/2D25	3D25	4D25/2D25
	下端	3D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		
3G2 (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80	35×50	35×80
	上端	3D25/2D25	3D25/2D25	3D25/2D25
	下端	3D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
	ハンチ	80.0		80.0
3G2C (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	25×80		
	上端	2D25/2D25	2D25/2D25	2D25/2D25
	下端	2D25	2D25	2D25
	ST	2R13 @250		
3G2F (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×80	40×50	40×80
	上端	3D25/2D25	3D25/2D25	3D25/2D25
	下端	3D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
	ハンチ	80.0		80.0
3G3 (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80		
	上端	3D25/2D25	2D25	3D25/2D25
	下端	3D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
3G3B (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	25×80		
	上端	2D25/2D25	2D25	2D25/2D25
	下端	2D25	2D25/1D25	2D25
	ST	2R13 @250		
3G3C (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×80		
	上端	3D25/2D25	2D25	3D25/2D25
	下端	3D25	2D25	3D25
	ST	2R13 @250		
3G4 (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×120		
	上端	4D25/2D25	3D25	4D25/2D25
	下端	4D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		
3G4A (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×120		
	上端	4D25/2D25	3D25	4D25/3D25
	下端	4D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		

符号(層)	項目	左端	中央	右端
3G4B (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×120		
	上端	4D25/3D25	3D25	4D25/3D25
	下端	4D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		
3G5 (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×80		
	上端	3D22	3D22	3D22
	下端	3D22	3D22	3D22
	ST	2R13 @250		
3G5A (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×80		
	上端	3D22/2D22	3D22	3D22
	下端	3D22	3D22	3D22
	ST	2R13 @250		
3G5B (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×80		
	上端	3D22	3D22	3D22/2D22
	下端	3D22	3D22	3D22
	ST	2R13 @250		
3G6 (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	55×120		
	上端	6D29/5D29	6D29/5D29	3R22
	下端	5D25/2D25	5D25/2D25	5R22/2R22
	ST	2R13 @200		
3G6A (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	55×120		
	上端	3R22	5R22/2R22	5R22/2R22
	下端	5R22/2R22	4R22	4R22
	ST	2R13 @200		
3G6C (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	55×120		
	上端	3R22	6D29/5D29	6D29/5D29
	下端	5R22/2R22	5D25/2D25	5D25/2D25
	ST	2R13 @200		
3G6D (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	55×120		
	上端	5R22/2R22	5R22/2R22	3R22
	下端	4R22	4R22	5R22/2R22
	ST	2R13 @200		
3B1 (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	55×80	55×100	55×120
	上端	5D29/3D29	6D29/5D29	6D29/5D29
	下端	4D29	4D29/3D29	4D29/3D29
	ST	2R13 @200		
3B1A (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	55×120	55×100	55×80
	上端	6D29/5D29	6D29/5D29	5D29/3D29
	下端	4D29/3D29	4D29/3D29	4D29
	ST	2R13 @200		
3B2 (Z03) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×80		
	上端	3D22/2D22	3D22/2D22	3D22/2D22
	下端	3D22	3D22	3D22
	ST	2R13 @250		
3B3 (Z03) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80		
	上端	4D25/2D25	4D25	4D25
	下端	4D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @200		

符号(層)	項目	左端	中央	右端
2G1 (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80		
	上端	4D25/2D25	4D25/2D25	3D25
	下端	4D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		
2G1A (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80		
	上端	3D25/2D25	3D25	4D25/2D25
	下端	3D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		
2G1B (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80		
	上端	4D25/2D25	3D25	4D25/2D25
	下端	4D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		
2G1C (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80		
	上端	3D25	3D25/2D25	3D25/2D25
	下端	4D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
2G2 (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80	35×50	35×80
	上端	3D25/2D25	3D25	3D25/2D25
	下端	3D25	3D25/2D25	3D25
	ST	2R13 @250		
	ハンチ	80.0		80.0
2G2A (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×70		
	上端	5R22	5R22	5R22
	下端	5R22	5R22	5R22
	ST	2R9 @250		
2G2C (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×50		
	上端	3D22	3D22	3D25
	下端	3D22	3D22	3D25
	ST	2R9 @250		
2G2D (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×50		
	上端	3D22	3D22	3D22
	下端	3D22	3D22	3D22
	ST	2R9 @250		
2G3 (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×80		
	上端	3D25/2D25	3D25	3D25/2D25
	下端	3D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
2G3A (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	5R22	3R22	5R22
	下端	5R22	3R22	5R22
	ST	2R9 @250		
2G4A (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×80		
	上端	3D25/2D25	3D25/2D25	2D25
	下端	3D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
2G4B (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×80		
	上端	2D25	4D25/2D25	4D25/2D25
	下端	3D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		



符号(層)	項目	左端	中央	右端
2G4C (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×80		
	上端	4D25/2D25	4D25/2D25	3D25
	下端	4D25	4D25	3D25
	ST	2R13 @250		
2G4D (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×80		
	上端	3D25	3D25/2D25	3D25/2D25
	下端	3D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
2G4G (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×80		
	上端	4D25/3D25	4D25	4D25/2D25
	下端	4D25/3D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		
2G4H (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×80		
	上端	4D25/3D25	4D25/3D25	4D25
	下端	4D25/3D25	4D25/3D25	4D25
	ST	2R13 @250		
2G4I (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×80		
	上端	4D25/2D25	4D25/2D25	4D25
	下端	4D25	4D25	4D25
	ST	2R13 @250		
2G4L (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	40×135		
	上端	5D25	5D25	5D25/3D25
	下端	5D25	5D25	5D25/3D25
	ST	2R13 @250		
2G4N (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×120		
	上端	3D25	3D25	4D25/4D25
	下端	3D25	3D25	4D25/4D25
	ST	2R13 @250		
2G4R (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	35×80		
	上端	3D25	3D25/2D25	3D25/2D25
	下端	3D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
2G5 (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×80		
	上端	3D25	3D25	3D25
	下端	3D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
2G5A (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×80		
	上端	3D25/1D25	3D25	3D25
	下端	3D25/1D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
2G7 (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	35×50	35×65	35×80
	上端	3D25	3D25	3D25/2D25
	下端	3D25	3D25	3D25
	ST	2R13 @250		
	ハンチ	100.0		100.0
2G8 (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	25×50		
	上端	3D25	2D25	3D25
	下端	2D25	3D25	2D25
	ST	2R9 @250		

符号(層)	項目	左端	中央	右端
2G9 (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	30×50		
	上端	3D22	3D22	3D22
	下端	3D22	3D22	3D22
	ST	2R9 @250		
2G9A (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	30×50		
	上端	4D22	3D22	4D22
	下端	3D22	4D22	3D22
	ST	2R9 @250		
2G11 (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	30×60		
	上端	3R19/2R19	3R19	3R19/2R19
	下端	3R19	3R19/2R19	3R19
	ST	2R9 @250		
2G11A (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	30×60		
	上端	3R19	3R19	3R19/2R19
	下端	3R19/2R19	3R19/2R19	3R19
	ST	2R9 @250		
2G12 (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×50		
	上端	4R19	2R19	4R19
	下端	2R19	4R19	2R19
	ST	2R9 @250		
2G12A (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×50		
	上端	2R19	2R19	4R19
	下端	4R19	4R19	2R19
	ST	2R9 @250		
2G300 (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	30×60		
	上端	2R13/2R13	2R13/2R13	2R13/2R13
	下端	2R13/2R13	2R13/2R13	2R13/2R13
	ST	2R16 @250		
2B10 (Z02) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×55		
	上端	4R19	4R19	4R19
	下端	4R19	4R19	4R19
	ST	2R9 @250		
2B7 (Z02) dt上7.0 dt下7.0	B×D	30×50		
	上端	3R16/2R16	3R16	3R16/2R16
	下端	3R16	3R16/2R16	3R16
	ST	2R9 @250		
FG1 (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	5R22/2R22	4R22	5R22
	下端	5R22/2R22	4R22	5R22
	ST	2R9 @250		
FG1A (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	5R22	4R22	5R22/2R22
	下端	5R22	4R22	5R22/2R22
	ST	2R9 @250		
FG1B (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	5R22/2R22	4R22	5R22/2R22
	下端	5R22/2R22	4R22	5R22/2R22
	ST	2R9 @250		

符号(層)	項目	左端	中央	右端
FG1C (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	5R22	4R22	5R22
	下端	5R22	4R22	5R22
	ST	2R9 @250		
FG1F (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	5R22/2R22	4R22	3R22
	下端	5R22/2R22	4R22	3R22
	ST	2R9 @250		
FG1G (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	3R22	4R22	5R22/2R22
	下端	3R22	4R22	5R22/2R22
	ST	2R9 @250		
FG1H (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	5R22/2R22	4R22	5R22/2R22
	下端	5R22/2R22	4R22	5R22/2R22
	ST	2R9 @250		
FG1I (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	3R22	4R22	3R22
	下端	3R22	4R22	3R22
	ST	2R9 @250		
FG1L (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	5R22/2R22	4R22	4R22/2R22
	下端	5R22/2R22	4R22	4R22/2R22
	ST	2R9 @250		
FG1M (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	4R22/2R22	4R22	5R22/2R22
	下端	4R22/2R22	4R22	5R22/2R22
	ST	2R9 @250		
FG1N (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	4R22/2R22	4R22	4R22/2R22
	下端	4R22/2R22	4R22	4R22/2R22
	ST	2R9 @250		
FG2 (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×70		
	上端	5R22	5R22	5R22
	下端	5R22	5R22	5R22
	ST	2R9 @250		
FG2C (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×70		
	上端	3R22	3R22	3R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
FG2F (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×50		
	上端	4R22	4R22	4R22
	下端	4R22	4R22	4R22
	ST	2R9 @250		
FG3 (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	5R22	3R22	5R22
	下端	5R22	3R22	5R22
	ST	2R9 @250		

符号(層)	項目	左端	中央	右端
FG3B (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×100		
	上端	4R22/2R22	4R22	4R22/2R22
	下端	4R22/2R22	4R22	4R22/2R22
	ST	2R9 @250		
FG3C (Z01) dt上7.0 dt下7.0	B×D	40×70		
	上端	4R22	3R22	4R22
	下端	4R22	3R22	4R22
	ST	2R9 @250		
FG4 (Z01) dt上9.5 dt下9.5	B×D	40×135		
	上端	5R22	4R22	5R22
	下端	5R22	4R22	5R22
	ST	2R9 @250		
FG4G (Z01) dt上9.5 dt下9.5	B×D	40×135		
	上端	5R25/4R25	5R25	5R22
	下端	5R25/4R25	5R25	5R22
	ST	2R9 @250		
FG5 (Z01) dt上9.5 dt下9.5	B×D	40×100		
	上端	3R22	3R22	3R22
	下端	3R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
FG5A (Z01) dt上9.5 dt下9.5	B×D	40×100		
	上端	4R22	3R22	3R22
	下端	4R22	3R22	3R22
	ST	2R9 @250		
FG5B (Z01) dt上9.5 dt下9.5	B×D	40×100		
	上端	3R22	3R22	4R22
	下端	3R22	3R22	4R22
	ST	2R9 @250		
FG8 (Z01) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×65		
	上端	4R19	2R19	4R19
	下端	4R19	2R19	4R19
	ST	2R9 @250		
FG300 (Z01) dt上9.5 dt下9.5	B×D	30×100		
	上端	2R13	2R13	2R13
	下端	2R13	2R13	2R13
	ST	2R16 @250		

## 1.4.2 柱

RC造

Dx×Dy : 柱の幅とせい[cm] dt・dtx・dty : 一段目の鉄筋重心位置[cm]

符号(階)	項目	X方向	Y方向
5C2 (PH2) dtx6.0 dty6.0	Dx×Dy	50×50	
	柱頭	4R19	5R19
	柱脚	4R19	5R19
	HOOP	2R9 @250	2R9 @250
4C2 (PH1) dtx6.0 dty6.0	Dx×Dy	50×50	
	柱頭	4R19	5R19
	柱脚	4R19	5R19
	HOOP	2R9 @250	2R9 @250

符号(階)	項目	X方向	Y方向
3C1 ( 3 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	55 × 55	
	柱頭	4R22	4R22
	柱脚	4R22	4R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
3C2 ( 3 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	55 × 55	
	柱頭	4R22	6R22
	柱脚	4R22	6R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
3C3 ( 3 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	55 × 55	
	柱頭	4R22	6R22
	柱脚	4R22	6R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
3C4 ( 3 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	55 × 55	
	柱頭	4R22	4R22
	柱脚	4R22	4R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
3C7 ( 3 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	43 × 86	
	柱頭	6R19	4R22
	柱脚	6R19	4R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
3C7A ( 3 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	43 × 86	
	柱頭	7R19	5R22
	柱脚	7R22	5R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
3C8 ( 3 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	43 × 86	
	柱頭	6R19	4R22
	柱脚	6R22	4R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
3C9 ( 3 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	40 × 40	
	柱頭	3R19	4R19
	柱脚	3R19	4R19
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
2C1 ( 2 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	70 × 70	
	柱頭	5R22	6R22
	柱脚	5R22	6R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
2C2 ( 2 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	70 × 70	
	柱頭	7R22	6R22
	柱脚	7R22	6R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
2C3 ( 2 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	70 × 70	
	柱頭	5R22	6R22
	柱脚	5R22	6R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
2C4 ( 2 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	70 × 70	
	柱頭	5R22	5R22
	柱脚	5R22	5R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250

符号(階)	項目	X方向	Y方向
2C5 ( 2 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	120 × 55	
	柱頭	7R22	10R22
	柱脚	7R22	10R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
2C6 ( 2 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	120 × 55	
	柱頭	7R22	10R22
	柱脚	7R22	10R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
2C7 ( 2 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	43 × 86	
	柱頭	6R19	5R22
	柱脚	6R19	5R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
2C7A ( 2 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	43 × 86	
	柱頭	7R22	5R22
	柱脚	7R22	5R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
2C8 ( 2 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	43 × 86	
	柱頭	6R22	5R22
	柱脚	6R22	5R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
1C1 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	70 × 70	
	柱頭	5R22	6R22
	柱脚	5R22	6R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
1C2 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	70 × 70	
	柱頭	7R22	6R22
	柱脚	7R22	6R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
1C3 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	70 × 70	
	柱頭	5R22	6R22
	柱脚	5R22	6R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
1C4 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	70 × 70	
	柱頭	5R22	5R22
	柱脚	5R22	5R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
1C5 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	120 × 55	
	柱頭	7R22	10R22
	柱脚	7R22	10R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
1C6 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	120 × 55	
	柱頭	7R22	10R22
	柱脚	7R22	10R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250
1C7 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx × Dy	43 × 86	
	柱頭	6R19	5R22
	柱脚	6R19	5R22
	HOOB	2R9 @250	2R9 @250

符号(階)	項目	X方向	Y方向
1C7A ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx×Dy	43×86	
	柱頭	7R22	5R22
	柱脚	7R22	5R22
	HOOP	2R9 @250	2R9 @250
1C8 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx×Dy	43×86	
	柱頭	6R22	5R22
	柱脚	6R22	5R22
	HOOP	2R9 @250	2R9 @250
1C9 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx×Dy	35×35	
	柱頭	3R19	3R19
	柱脚	3R19	3R19
	HOOP	2R9 @250	2R9 @250
1C10 ( 1 ) dtx6.0 dty6.0	Dx×Dy	45×45	
	柱頭	4R19	5R19
	柱脚	4R19	5R19
	HOOP	2R9 @250	2R9 @250

## 1.4.3 壁・ブレース

## 耐震壁

※出力していないFc・鉄筋径・鉄筋種別は[2.設計方針と使用材料]を参照

符号	壁厚[cm]	縦筋	横筋	dt[cm]
EW12(12)	12.0	シングル-9@250	シングル-9@250	—
EW15(15)	15.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250	4.0
EW18(18)	18.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250	4.0
EW30(30)	30.0	ダブル-16@120	ダブル-16@200	4.0
EW30(31)	30.0	ダブル-16@250	ダブル-13@250	4.0

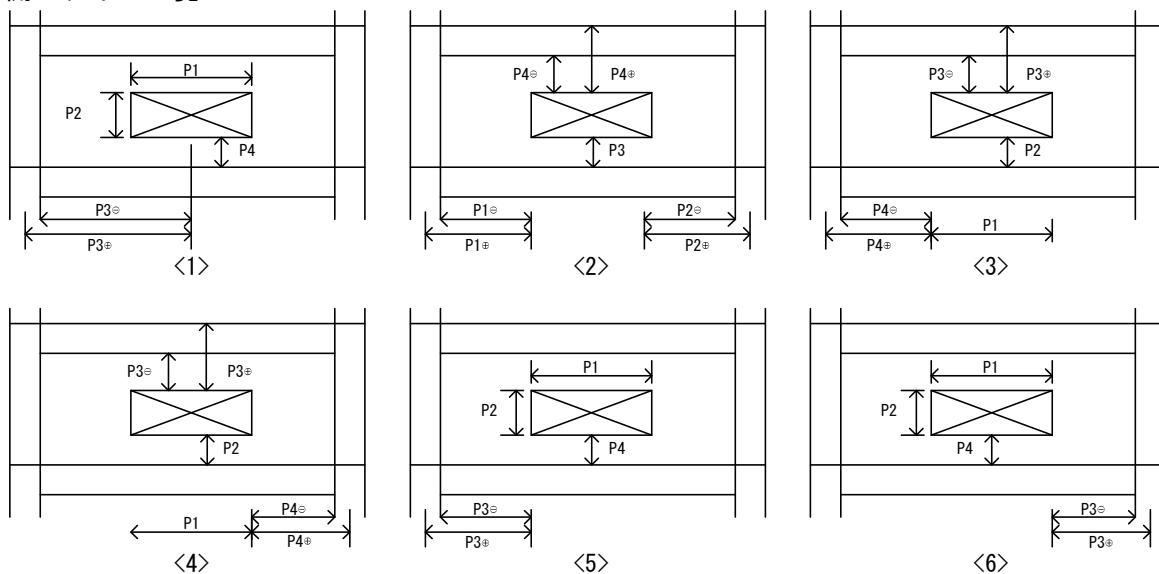
## 壁

※出力していないFc・鉄筋径・鉄筋種別は[2.設計方針と使用材料]を参照

符号	壁厚[cm]	重量[N/m <sup>2</sup> ]	縦筋	横筋	dt[cm]
W12	12.0	—	シングル-9@250	シングル-9@250	—
W15	15.0	—	ダブル-9@250	ダブル-9@250	4.0
W18	18.0	—	ダブル-9@250	ダブル-9@250	4.0

開口

開口タイプ一覧



登録No.	開口数	タイプ	P1 [cm]	P2 [cm]	P3 [cm]	P4 [cm]	包絡
1	1	5	76.0	191.0	371.0	0.0	する
2	1	5	110.0	70.0	0.0	25.0	する
3	2	5	90.0	143.0	399.5	0.0	する
		6	269.0	56.0	83.0	160.0	
4	1	6	152.0	191.0	146.5	0.0	する
5	3	5	70.0	70.0	56.0	0.0	する
		6	120.0	70.0	155.5	292.0	
		6	83.0	40.0	0.0	247.0	
6	1	6	106.0	143.0	0.0	0.0	する
7	1	5	115.0	179.0	177.5	0.0	する
8	4	5	97.0	191.0	0.0	12.0	する
		5	80.0	191.0	350.0	12.0	
		6	80.0	191.0	260.0	12.0	
		6	95.0	80.0	0.0	15.0	
9	2	5	235.0	191.0	0.0	0.0	しない
		6	80.0	191.0	260.0	0.0	
10	3	5	210.0	191.0	60.0	0.0	しない
		6	80.0	191.0	260.0	0.0	
		6	80.0	70.0	0.0	0.0	
11	2	5	179.0	65.0	0.0	155.0	する
		6	179.0	65.0	0.0	155.0	
12	1	5	112.5	191.0	0.0	12.0	する
13	1	5	182.0	194.0	0.0	12.0	する
14	1	5	96.0	191.0	0.0	12.0	する
15	1	5	96.0	191.0	-45.0	0.0	する
16	1	5	70.0	90.0	-31.5	0.0	する
17	1	6	116.0	191.0	0.0	0.0	する
18	1	5	90.0	191.0	-146.0	0.0	する
19	2	5	80.0	191.0	0.0	0.0	する
		6	70.0	90.0	-45.0	13.0	



登録No.	開口数	タイプ	P1 [cm]	P2 [cm]	P3 [cm]	P4 [cm]	包絡
20	1	6	70.0	90.0	-30.0	25.0	する
21	2	5	90.0	191.0	-10.0	0.0	する
		6	70.0	90.0	-20.0	13.0	
22	1	6	57.0	230.0	-13.0	0.0	する
23	1	6	140.0	70.0	0.0	13.0	する
24	1	6	96.0	191.0	-12.0	12.0	する
25	2	5	96.0	191.0	0.0	12.0	しない
		6	96.0	191.0	0.0	12.0	
26	2	5	69.0	191.0	0.0	12.0	する
		5	60.0	130.0	-88.0	90.0	
27	1	6	118.0	232.0	-25.0	0.0	する
28	1	6	113.0	191.0	60.0	0.0	する
29	1	5	116.0	191.0	60.0	0.0	する
30	1	6	70.0	90.0	-40.0	13.0	する
31	1	6	47.0	228.0	0.0	0.0	する
32	2	5	125.0	191.0	351.0	0.0	しない
		6	125.0	191.0	351.0	0.0	

## 垂・腰・袖壁

※出力していないFc・鉄筋径・鉄筋種別は[2.設計方針と使用材料]を参照

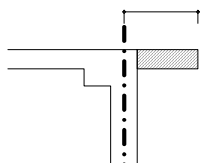
符号	壁厚 [cm]	LL [cm]	LR [cm]	LD [cm]	LU [cm]	縦筋	横筋
W201	15.0	450.0	0.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W202	15.0	447.5	0.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W204	15.0	0.0	235.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W205	15.0	190.0	0.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W206	15.0	0.0	276.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W207	15.0	0.0	83.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W208	15.0	0.0	150.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W209	15.0	0.0	0.0	53.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W211	15.0	0.0	-119.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W212	15.0	-64.5	0.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W213	15.0	0.0	581.5	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W214	15.0	0.0	147.0	0.0	242.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W215	15.0	-59.0	0.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250
W216	15.0	607.0	0.0	0.0	0.0	ダブル-9@250	ダブル-9@250

## 外部袖壁

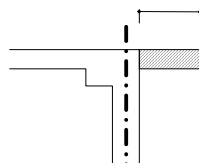
長さ

正值なら通り心、負値なら柱面を基点とする壁長さ

正值



負値



※梁C, Mo, Qoの考慮はする

符号	壁厚 [cm]	長さ [cm]	仕上 [N/m <sup>2</sup> ]
W1G	12.0	276.0	1000
W2G	15.0	465.0	1000
W3G	15.0	465.0	1000
W4G	15.0	180.0	1000
W5G	15.0	121.0	1000
W6G	15.0	150.0	1000
W7G	15.0	150.0	1000
W8G	18.0	-264.0	1000
W9G	18.0	-264.0	1000
W10G	18.0	493.0	1000
W11G	18.0	493.0	1000
W12G	18.0	493.0	1000
W13G	18.0	493.0	1000
W14G	30.0	725.0	1000
W15G	30.0	725.0	1000
W16G	30.0	512.5	1000
W17G	30.0	445.0	1000

## フレーム外雑壁

## 壁厚

雑壁の厚さ (Aw' に算入しない場合は負値とします)

## n値 (Dw')

n値はDw' の計算に使用します。

負値はDw' の直接入力

雑壁の剛性を無視する場合は“0”とします。

n値を指定した場合、フレーム外雑壁の方向の柱のせん断力の和 ( $\sum Q_c$ ) が0のとき、水平剛性Dw' の計算ができません。

$$Dw' = n \times Aw' \frac{\sum D_c}{\sum ac}$$

$$D_c = \frac{Q_c}{\delta}$$

符号	壁厚 [cm]	長さ [cm]	仕上 [N/m <sup>2</sup> ]	n値 -[kN/mm]
W1F	12.0	370.0	1000	1.00
W2F	15.0	272.5	1000	1.00
W3F	15.0	575.0	1000	1.00
W4F	15.0	575.0	1000	1.00
W5F	18.0	307.0	1000	1.00
W6F	15.0	370.0	1000	1.00
W7F	12.0	241.0	1000	1.00
W8F	12.0	241.0	1000	1.00
W9F	12.0	647.5	1000	1.00
W10F	12.0	460.0	1000	1.00
W11F	12.0	1217.0	1000	1.00
W12F	12.0	400.0	1000	1.00
W13F	15.0	287.5	1000	1.00
W14F	12.0	128.8	1000	1.00
W15F	12.0	128.8	1000	1.00
W16F	15.0	486.5	1000	1.00
W17F	15.0	370.0	1000	1.00
W18F	15.0	535.0	1000	1.00
W19F	15.0	366.0	1000	1.00
W20F	15.0	88.0	1000	1.00
W21F	15.0	83.0	1000	1.00
W22F	15.0	74.0	1000	1.00
W23F	15.0	489.0	1000	1.00
W24F	15.0	336.0	1000	1.00
W25F	15.0	336.0	1000	1.00
W26F	15.0	370.0	1000	1.00
W27F	15.0	370.0	1000	1.00
W28F	12.0	300.0	1000	1.00
W29F	12.0	233.0	1000	1.00
W30F	12.0	130.0	1000	1.00
W31F	12.0	90.0	1000	1.00
W32F	12.0	340.0	1000	1.00

符号	壁厚 [cm]	長さ [cm]	仕上 [N/m <sup>2</sup> ]	n値 -[kN/mm]
W33F	12.0	240.0	1000	1.00
W34F	12.0	230.0	1000	1.00
W35F	12.0	131.0	1000	1.00
W36F	15.0	370.0	1000	1.00
W37F	18.0	943.0	1000	1.00
W38F	18.0	509.0	1000	1.00
W39F	12.0	126.0	1000	1.00
W40F	15.0	328.0	1000	1.00
W41F	15.0	127.0	1000	1.00
W42F	15.0	136.0	1000	1.00
W43F	15.0	125.0	1000	1.00
W44F	15.0	105.5	1000	1.00
W45F	15.0	245.0	1000	1.00
W46F	15.0	77.5	1000	1.00
W47F	15.0	525.5	1000	1.00
W48F	15.0	99.0	1000	1.00
W49F	15.0	419.0	1000	1.00
W50F	15.0	87.5	1000	1.00
W51F	15.0	575.0	1000	1.00
W52F	15.0	732.5	1000	1.00
W53F	15.0	353.0	1000	1.00
W54F	18.0	327.5	1000	1.00
W55F	15.0	120.0	1000	1.00
W56F	18.0	120.0	1000	1.00
W57F	30.0	215.5	1000	1.00
W58F	15.0	572.5	1000	1.00
W59F	18.0	307.0	1000	1.00
W60F	15.0	120.0	1000	1.00
W61F	18.0	190.0	1000	1.00
W62F	12.0	350.5	1000	1.00
W63F	12.0	188.0	1000	1.00
W64F	12.0	142.0	1000	1.00
W65F	15.0	370.0	1000	1.00
W66F	12.0	246.0	1000	1.00
W67F	12.0	341.0	1000	1.00
W68F	12.0	201.0	1000	1.00
W69F	12.0	263.5	1000	1.00
W70F	15.0	370.0	1000	1.00
W71F	12.0	303.5	1000	1.00
W72F	15.0	339.0	1000	1.00
W73F	30.0	882.0	1000	1.00

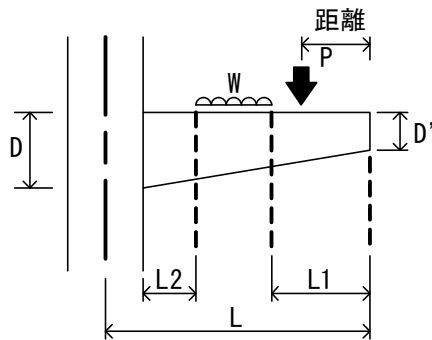
## 1.4.4 小梁

RC造

符号	B×D[cm]	単位重量[N/m]
B1	25×70	—
B2	25×80	—
B3	30×50	—
B4	30×100	—

符号	B×D[cm]	単位重量[N/m]
B5	30×120	—
B6	25×50	—
B7	25×100	—
B8	30×65	—
B11	30×60	—
B21	15×50	—

## 1.4.5 片持ち梁



L: 基準スパンからの距離

## 【PとWについて】

片持ち梁と片持ち床、出隅、入隅との取り付け具合を部材形状配置より認識して、片持ち梁に荷重が伝達されます。  
形状配置で認識できない重量を考慮するときは、P(集中荷重)、W(等分布荷重)を入力します。

## RC造

符号	B[cm]	D[cm]	D'[cm]	L[cm]	P[kN]	距離[cm]	W[kN/m]	L1[cm]	L2[cm]
CG1	35	80	80	267.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

## 1.4.6 床

符号	用途	スラブ厚[cm]	仕上げ[N/m <sup>2</sup> ]	D・L[N/m <sup>2</sup> ]
S1	屋根	12.0	970	—
S2	機械室	12.0	2070	—
S3	屋根	12.0	970	—
S4	屋根	15.0	950	—
S5	居住室、病室、寝室	12.0	2970	—
S6	居住室、病室、寝室	15.0	2950	—
S11	居住室、病室、寝室	12.0	820	—
S12	書庫	12.0	820	—
S13	居住室、病室、寝室	12.0	720	—
S14	居住室、病室、寝室	15.0	700	—
S15	居住室、病室、寝室	12.0	2370	—
S16	居住室、病室、寝室	15.0	2350	—
S21	居住室、病室、寝室	26.0	600	—

2. 設計方針と使用材料

2.1 構造設計方針

2.1.1 上部構造

2.1.2 基礎構造

2.1.3 設計上準拠した指針・規準等

2.2 構造計算方針

2.2.1 上部構造

2.2.2 基礎構造

2.2.3 使用プログラムその他

2.2.4 計算ルート

指定ルートX方向：ルート 3(自動判定) Y方向：ルート 3(自動判定)

【RC造】 (1)式 =  $\sum 2.5\alpha Aw + \sum 0.7\alpha Ac + \sum 0.7\alpha Aw'$   
(2)式 =  $\sum 1.8\alpha Aw + \sum 1.8\alpha Ac$

判定条件	判定値	X方向					判定値	Y方向				
		ルート						ルート				
		1	2-1	2-2	2-3	3		1	2-1	2-2	2-3	3
高さ(H ≤ 20m)	10.240	○					10.240	○				
高さ(H ≤ 31m)	10.240		○	○	○		10.240		○	○	○	
(1)式/ZWai ≥ 1.00	0.584	×					0.644	×				
(1)式/ZWai ≥ 0.75	0.584		×				0.644		×			
(2)式/ZWai ≥ 1.00	1.147			○			1.145			○		
塔状比 ≤ 4.00	0.13		○	○	○		0.24		○	○	○	
層間変形角 ≤ 1/200	1/1186		○	○	○	-	1/1183		○	○	○	-
剛性率 ≥ 0.60	0.469		×	×	×		0.514		×	×	×	
偏心率 ≤ 0.15	0.370		×	×	×		0.497		×	×	×	
Qu/QuN ≥ 1.00	-----					-	-----					-
適用の可否		×	×	×	×	-		×	×	×	×	-

2.3 使用材料・許容応力度

コンクリート

層	構造形式	種類	Fc [N/mm <sup>2</sup> ] ( )内は材料データ登録を表します。					
			梁	柱	壁	床	小梁	片持ち梁
Z06	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z05	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z04	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z03	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z02	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z01	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6

## 【コンクリート登録】

Fc:設計基準強度 fc:許容圧縮応力度 fs:許容せん断応力度 fa, fb:許容付着応力度 [N/mm <sup>2</sup> ] $\gamma$ :コンクリートの単位容積重量[kN/m <sup>3</sup> ] E:ヤング係数 G:せん断弾性係数 [kN/mm <sup>2</sup> ] n:ヤング係数比 (長):長期 (短):短期								
No	種類	Fc	fc (長)	fs (長)	fa上(長)	fa他(長)	fb上(長)	fb他(長)
			fc (短)	fs (短)	fa上(短)	fa他(短)	fb上(短)	fb他(短)
			$\gamma$	E	G	n		
--	普通	17.6	5.87 11.73 23.0	0.59 0.88 20.44	1.17 1.76 8.51	1.76 2.64 15	0.71 1.07	0.89 1.34

## 鉄筋

層	構造形式	鉄筋径				上段:最小径、下段:鉄筋種別		
		梁主筋X 柱主筋	梁主筋Y フーフ	スタ-ラップ <sup>°</sup> X 壁筋	スタ-ラップ <sup>°</sup> Y スラブ筋	細物	太物1	太物2
Z06	RC	R22 R22	R22 R9	R9 R9	R9 R9	SD295A	19 SD295A	29 SD295A
Z05	RC	R22 R22	R22 R9	R9 R9	R9 R9	SD295A	19 SD295A	29 SD295A
Z04	RC	R22 R22	R22 R9	R9 R9	R9 R9	SD295A	19 SD295A	29 SD295A
Z03	RC	R22 R22	R22 R9	R9 R9	R9 R9	SD295A	19 SD295A	29 SD295A
Z02	RC	R22 R22	R22 R9	R9 R9	R9 R9	SD295A	19 SD295A	29 SD295A
Z01	RC	R22 R22	R22 R9	R9 R9	R9 R9	SD295A	19 SD295A	29 SD295A

丸鋼 細物 太物最小径 太物  
SR235 16 SR235

高強度せん断補強筋:ウルボン せん断許容応力度 長期:195[N/mm<sup>2</sup>] 短期:585[N/mm<sup>2</sup>]  
RC柱のせん断補強筋にウルボンを使用するときは、135°フックの帯筋とする

鉄筋・許容応力度[N/mm<sup>2</sup>]

※D29以上:D29以上の太さの鉄筋

種別名	F値	長期		短期		長期
		引・圧	せん断	引・圧	せん断	引・圧(D29以上)
SR235	235	155	155	235	235	155
SR295	295	155	195	295	295	155
SD295A	295	195	195	295	295	195

鉄筋において、ヤング係数は205.0[kN/mm<sup>2</sup>]とします。

## 2.4 特別な調査又は研究の結果による場合

## 4. 荷重・外力

## 4.1 固定荷重

標準仕上状態・各層仕上重量[N/m<sup>2</sup>] (RC・SRC部材)

《 梁 : 両側仕上 》		《 柱 : 四面仕上 》		《 小梁 : 両側仕上 》		《 片持ち梁 : 両側仕上 》	
層	仕上重量	階	仕上重量	層	仕上重量	層	仕上重量
Z06	500	PH2	500	Z06	500	Z06	500
Z05	500	PH1	500	Z05	500	Z05	500
Z04	500	3	500	Z04	500	Z04	500
Z03	500	2	500	Z03	500	Z03	500
Z02	500	1	500	Z02	500	Z02	500
Z01	500			Z01	500	Z01	500

## 4.2 積載荷重

床荷重[N/m<sup>2</sup>]

用途	種別	スラブ用	ラーメン用	地震用
屋根	L. L.	1000	600	400
機械室	L. L.	5000	4000	2000
居住室、病室、寝室	L. L.	1800	1300	600
書庫	L. L.	7000	5000	4000

積載荷重 施行令85条以外の算出根拠



4.3 固定荷重、積載荷重への追加荷重  
特殊荷重パターンおよび記号説明

No.	荷重図	入力項	No.	荷重図	入力項
1		P1 kN P2 m P3 kN P4 m P5 kN P6 m	8		P1 kN/m P2 kN/m P3 kN/m P4 m P5 m P6 m
2		P1 kN・m P2 m P3 kN・m P4 m P5 kN・m P6 m	9		P1 kN/m P2 kN/m P3 kN/m P4 m P5 m P6 m
3		P1 kN P2 個	10		P1 LC kN・m P2 RC kN・m P3 LQo kN P4 RQo kN P5 Mo kN・m
4		P1 kN/m	11		P1 kN/m2 P2 kN/m2 またはm P3 m 分布形を決めるための直交スパン
5		P1 kN/m P2 m	12		
6		P1 kN/m P2 kN/m P3 m P4 m	13		P1 kN/m2 P2 kN/m2 P3 m P4 m
7		P1 kN/m P2 kN/m P3 m P4 m	14		P1 kN/m2 P2 kN/m2 P3 kN/m2 P4 m P5 m P6 m
			15		P1 kN/m2 P2 等分 P3 m

LL/TL : ラーメン用L.L / ラーメン用T.L

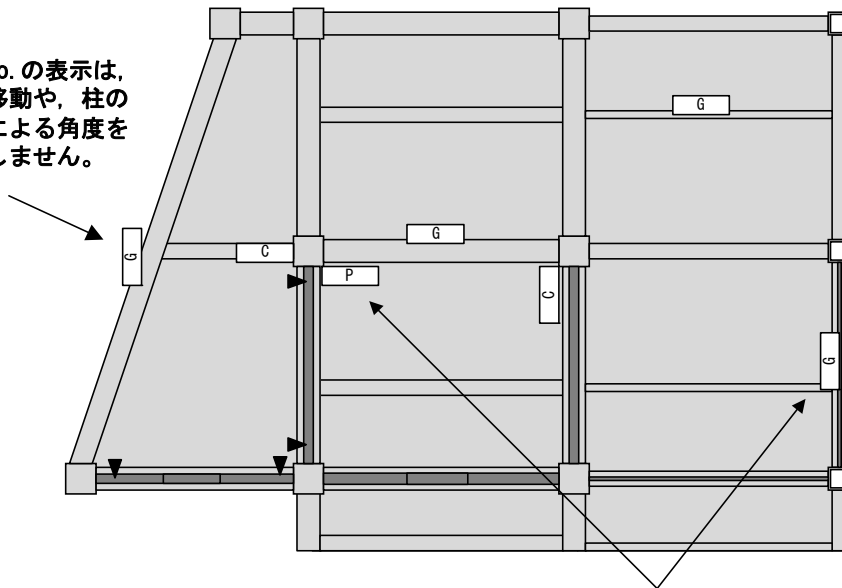
地/ラ : 地震用T.L / ラーメン用T.L

※ 柱の特殊荷重として用いる場合、左側は柱脚で右側は柱頭とします。

※ 荷重の向きと符号 (+, -) は、図の矢印方向が正とします。

【凡例】

※配置No. の表示は、  
軸の移動や、柱の  
回転による角度を  
考慮しません。



※ 略伏図形式に配置No. を出力します。  
※ 同じ種類の配置No. を枠で囲みます。

※配置No. を出力する向き  
によって、データの方向  
を示します。

部材		項目	出力書式
G	大梁・小梁	[特殊荷重], [節点補正用重量]	① + “配置No.” 例) G1, 2, 3
C	柱		
P	節点		

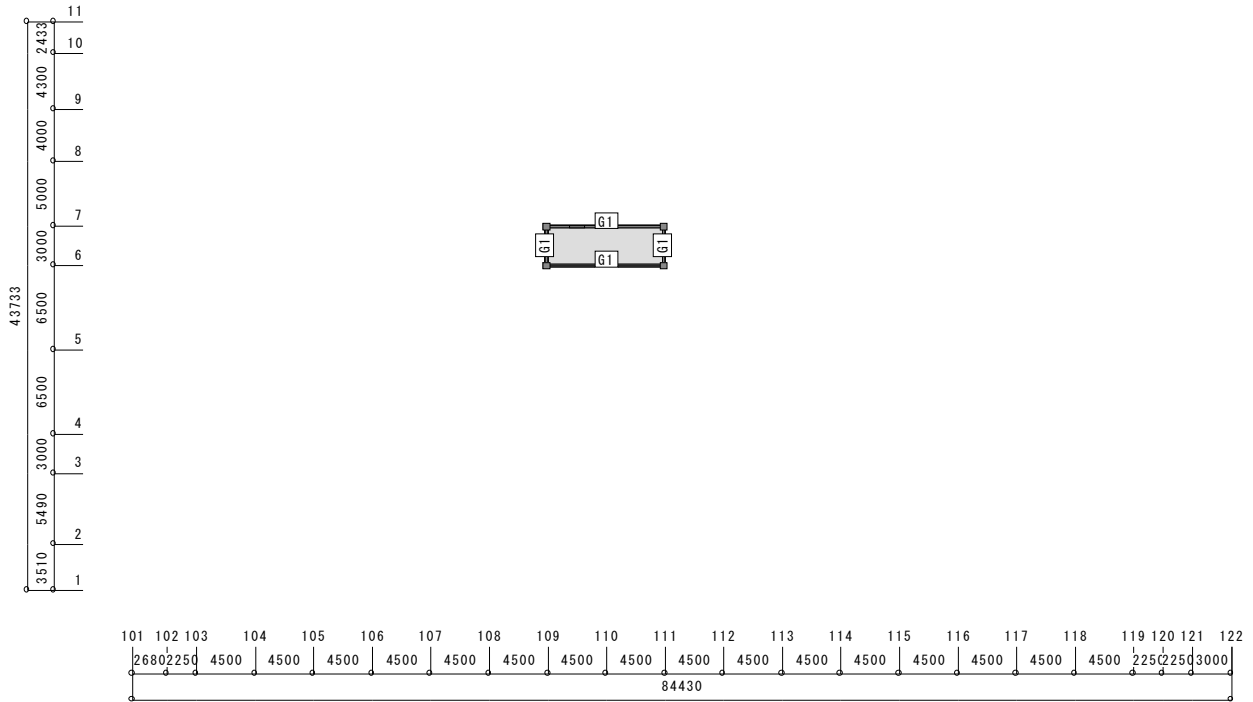
## 大梁・小梁 特殊荷重

No.	名称	タイプ	荷重パラメータ							
			P1	2.900	P2		P3		LL/TL	1.00
G1	ハ°ラ°ット	4	P4		P5		P6		地/ラ	1.00
			P1	3.000	P2		P3		LL/TL	0.27
G11	外周床	4	P4		P5		P6		地/ラ	0.86
			P1	2.700	P2		P3		LL/TL	0.14
G12	外周床	4	P4		P5		P6		地/ラ	0.96

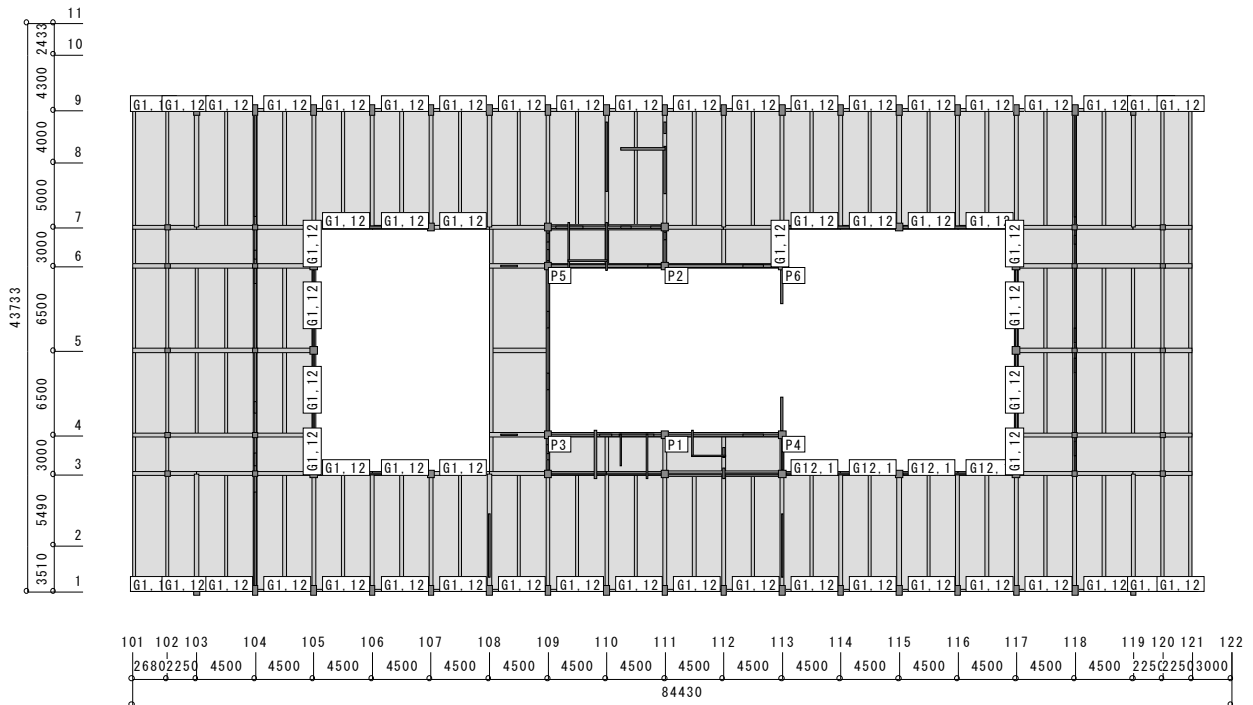
## 節点補正重量[kN]

No.	ラーメン用	地震用
P1	359.8	348.1
P2	359.8	348.1
P3	179.9	174.0
P4	179.9	174.0
P5	179.9	174.0
P6	179.9	174.0
P7	159.9	156.2
P8	79.9	78.1
P9	79.9	78.1

4.3 固定荷重、積載荷重への追加荷重 特殊荷重配置図

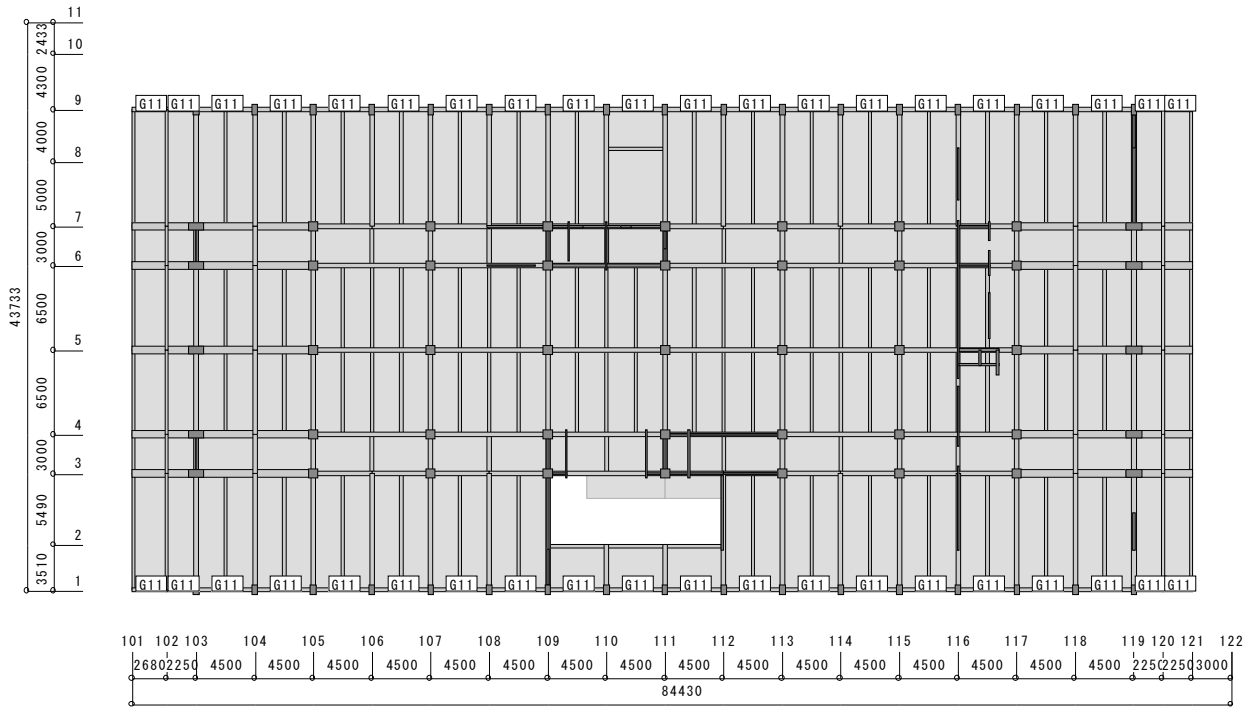


【Z06層 PH2階】スケール：1/580

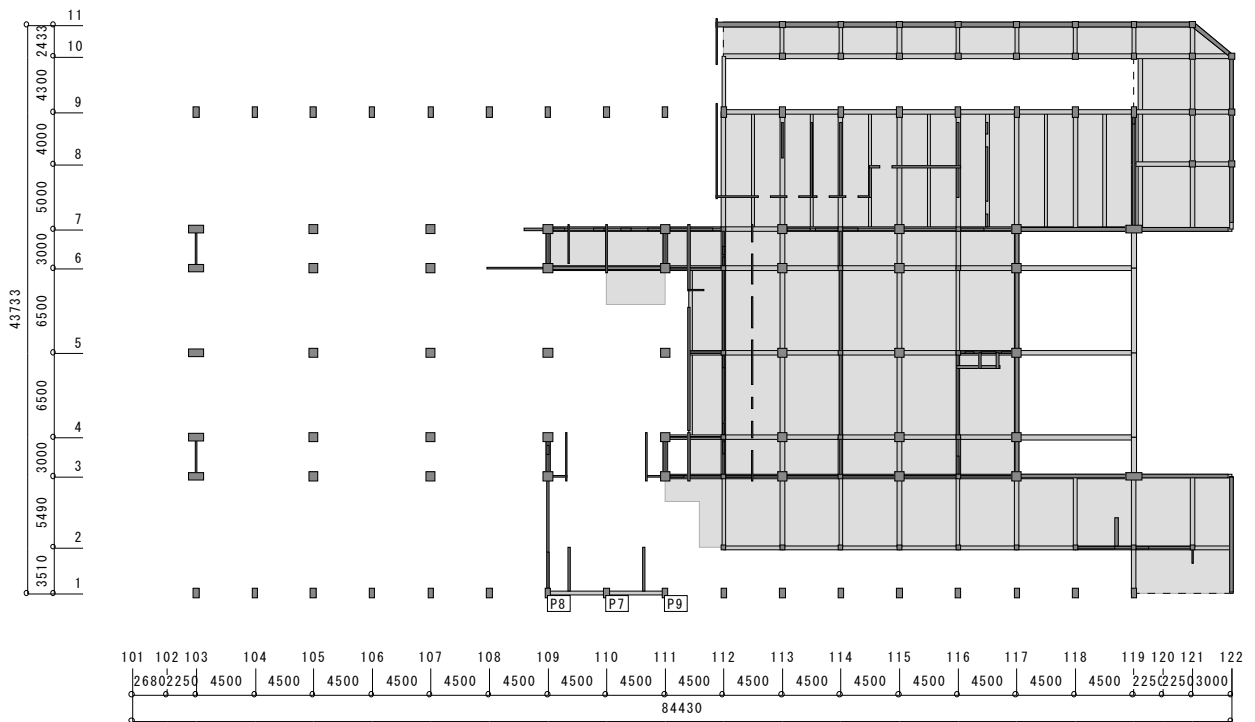


【Z04層 3階】スケール：1/580

4.3 固定荷重、積載荷重への追加荷重 特殊荷重配置図



【Z03層 2階】スケール：1/580



【Z02層 1階】スケール：1/580

## 4.4 常時荷重時の条件

- 柱自重は、階高の中央で上下階に分配する。
- 柱軸力算定の際、壁は、階高の中央で上下階に分配する。
- 梁C, Mo, Qo算定の際、壁は、階高の中央で上下の梁に分配する。
- 剛域を考慮した荷重項の計算はしない。
- 柱軸力算定の際、積載荷重の低減はしない。
- 建物外周部床は考慮する。(外周部の床面積は自動認識する)

## 4.5 積雪荷重

## 4.5.1 積雪荷重に関する係数など

積雪荷重 考慮しない

## 4.6 風圧力

## 4.6.1 風荷重に関する係数など

風荷重の考慮 : X方向 考慮しない Y方向 考慮しない

## 4.6.2 風荷重時受圧面積

風荷重 : X方向 考慮していない。

風荷重 : Y方向 考慮していない。

## 4.7 地震力

## 4.7.1 地震力に関する係数など

地震地域係数	Z=1.00
用途係数	I=1.00
地盤種別	第2種地盤 Tc=0.60
設計用一次固有周期	T=0.204
設計用一次固有周期の算出方法	●略算 ○直接入力
振動特性係数	Rt=1.00
標準せん断力係数(1次設計用)	Co1=0.20
標準せん断力係数(保有耐力用)	Co2=1.00
層せん断力分布係数の算出方法	Ai分布による
地下震度	地下階無し

## 4.7.2 建築物重量と地震力

## 地震用重量

階	床自重(L.L) [kN] 床自重(D.L) [kN] 積雪 [kN]	梁自重 [kN] 柱自重 [kN] 壁自重 [kN]	特殊荷重 [kN] 補正 [kN] フレーム外 [kN]	Wi [kN]
PH2	10.8	93.6	69.6	475.7
	104.0	50.4	0.0	
	0.0	147.3	0.0	
PH1	54.0	93.6	0.0	634.9
	152.8	88.5	0.0	
	0.0	246.0	0.0	
3	933.4	5644.9	1741.1	23171.0
	10710.7	1236.4	1392.2	
	0.0	1093.6	418.7	
2	2053.5	8425.5	763.7	32703.9
	15615.5	3134.9	219.9	
	0.0	1463.2	1027.7	

階	床自重(L.L) [kN] 床自重(D.L) [kN] 積雪 [kN]	梁自重 [kN] 柱自重 [kN] 壁自重 [kN]	特殊荷重 [kN] 補正 [kN] フレーム外 [kN]	Wi [kN]
1	701.6 6025.7 0.0	3682.9 3520.6 2250.0	83.0 1299.0 1513.9	19076.6
基礎	0.0 57.4 0.0	11970.5 2955.0 1885.1	0.0 0.0 904.8	17772.9

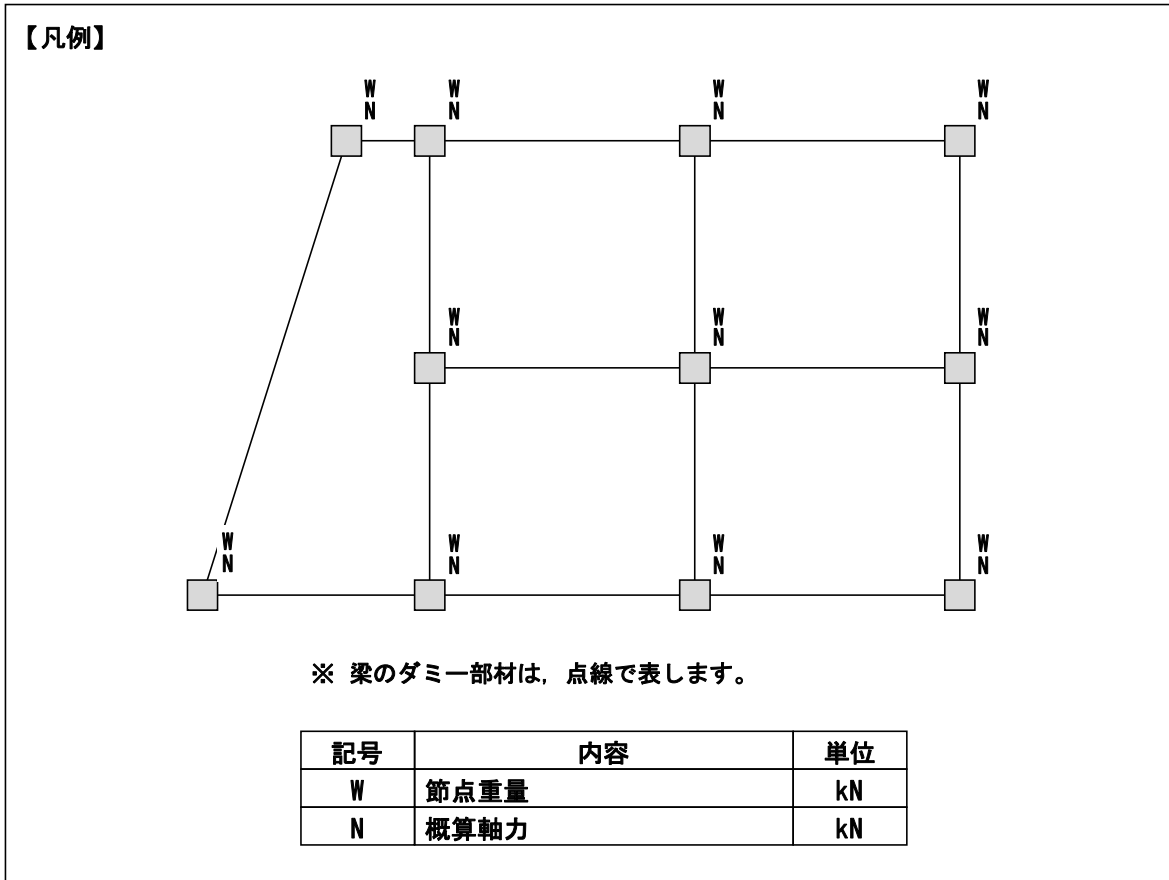
地震力：X方向 Ci, kを直接入力したときは、数値の後に"\*"を付記します。

階	全体Wi [kN]	全体ΣWi [kN]	$\alpha_i$	Ai	Gi	全体Qi1 [kN]	Wi/A [kN/m <sup>2</sup> ]	全体Qi2 [kN]
PH2	475.7	475.7			k:1.000	475.7	17.62	
PH1	634.9	1110.6			k:1.000	1110.6	23.51	
3	23171.0	24281.5	0.319	1.368	0.273	6643.7	10.63	33218.5
2	32703.9	56985.4	0.749	1.103	0.220	12571.4	11.03	62857.2
1	19076.6	76062.0	1.000	1.000	0.200	15212.4	15.00	76062.0

地震力：Y方向

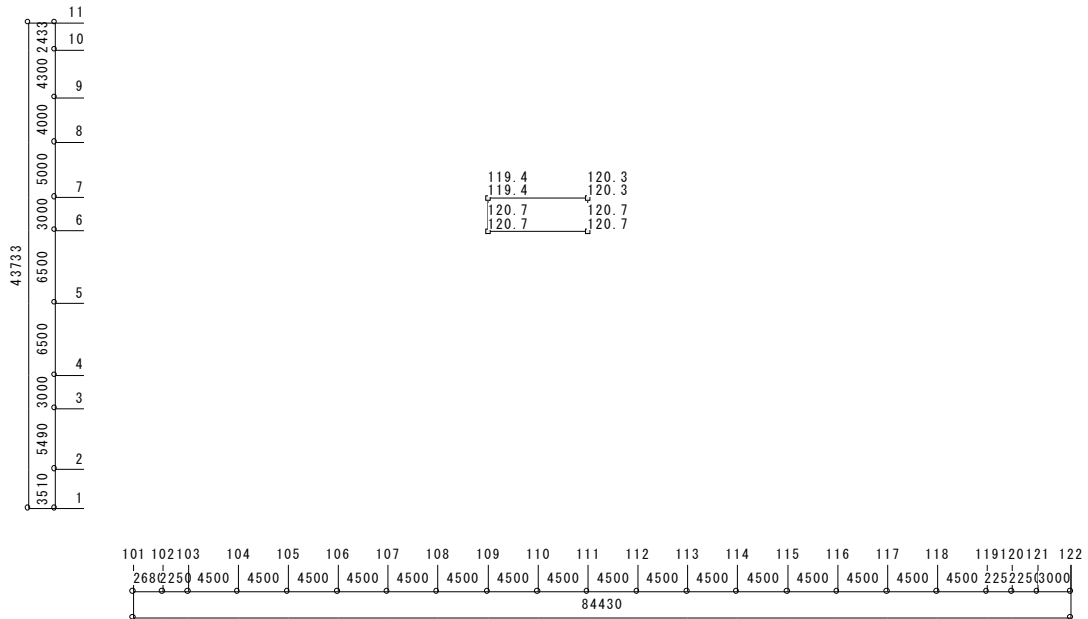
階	全体Wi [kN]	全体ΣWi [kN]	$\alpha_i$	Ai	Gi	全体Qi1 [kN]	Wi/A [kN/m <sup>2</sup> ]	全体Qi2 [kN]
PH2	475.7	475.7			k:1.000	475.7	17.62	
PH1	634.9	1110.6			k:1.000	1110.6	23.51	
3	23171.0	24281.5	0.319	1.368	0.273	6643.7	10.63	33218.5
2	32703.9	56985.4	0.749	1.103	0.220	12571.4	11.03	62857.2
1	19076.6	76062.0	1.000	1.000	0.200	15212.4	15.00	76062.0

5.3 節点重量  
5.3.1 節点重量 <固定+積載荷重>

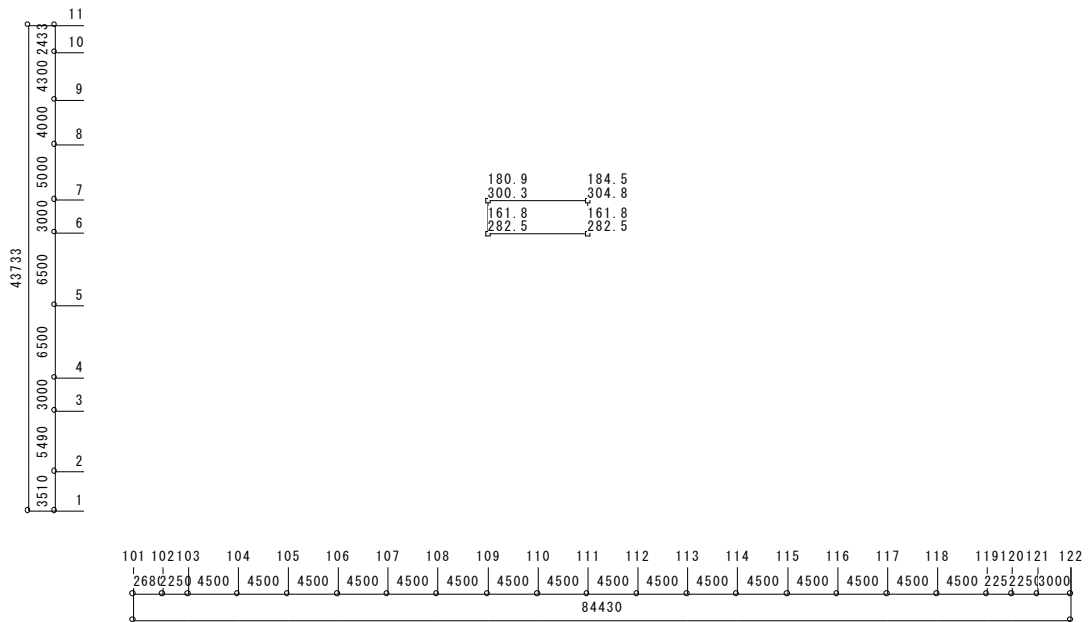




5.3.1 節点重量 <固定+積載荷重>

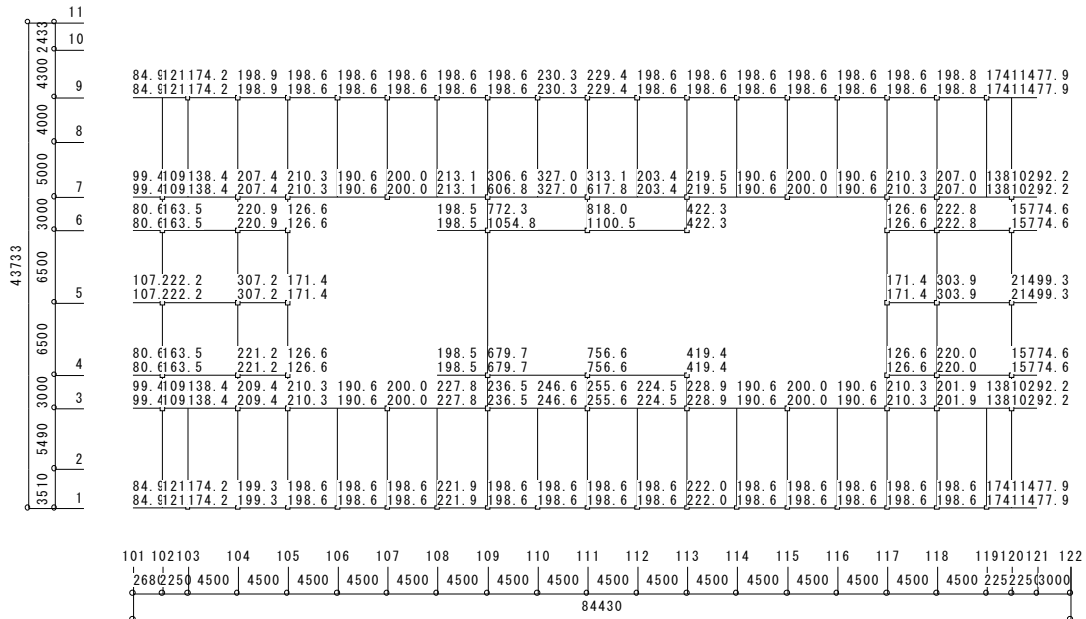


【PH2階】スケール：1/680

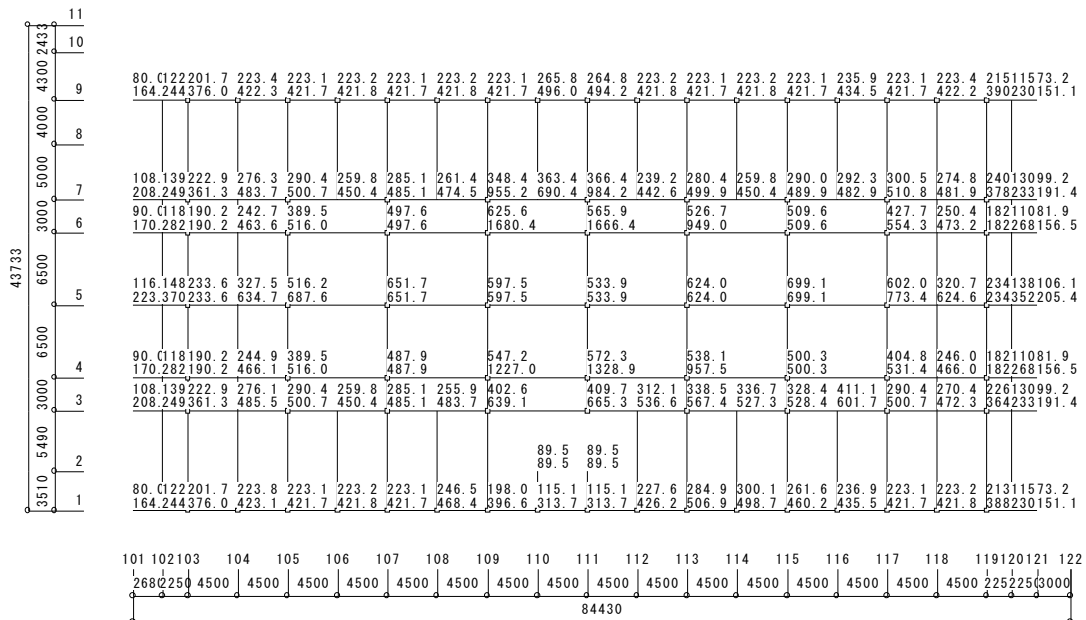


【PH1階】スケール：1/680

5.3.1 節点重量 <固定+積載荷重>

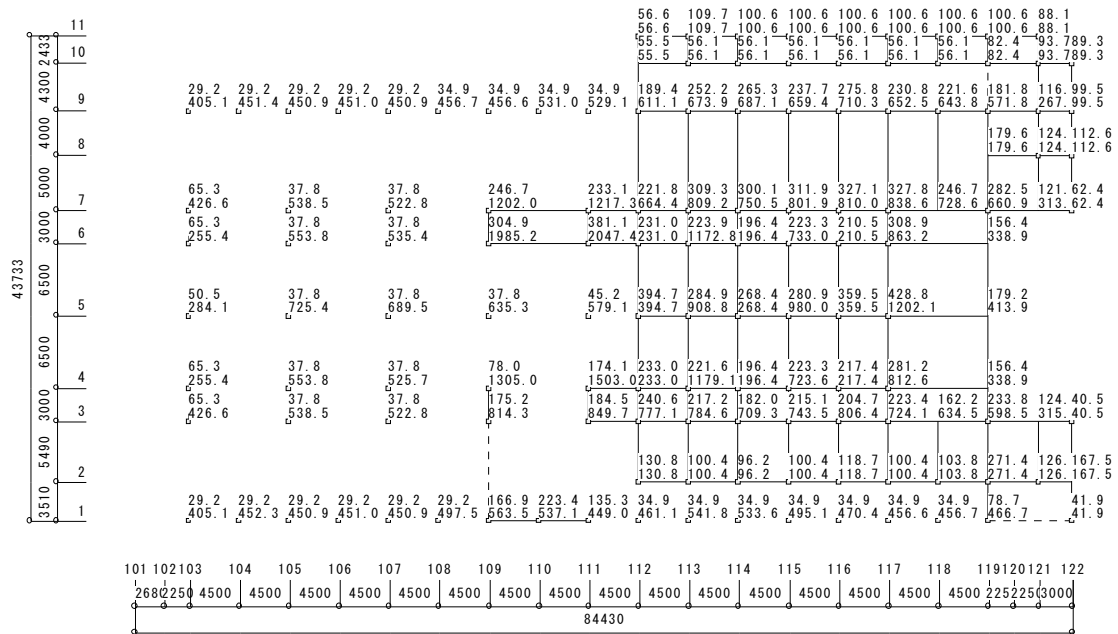


【3階】スケール : 1/680

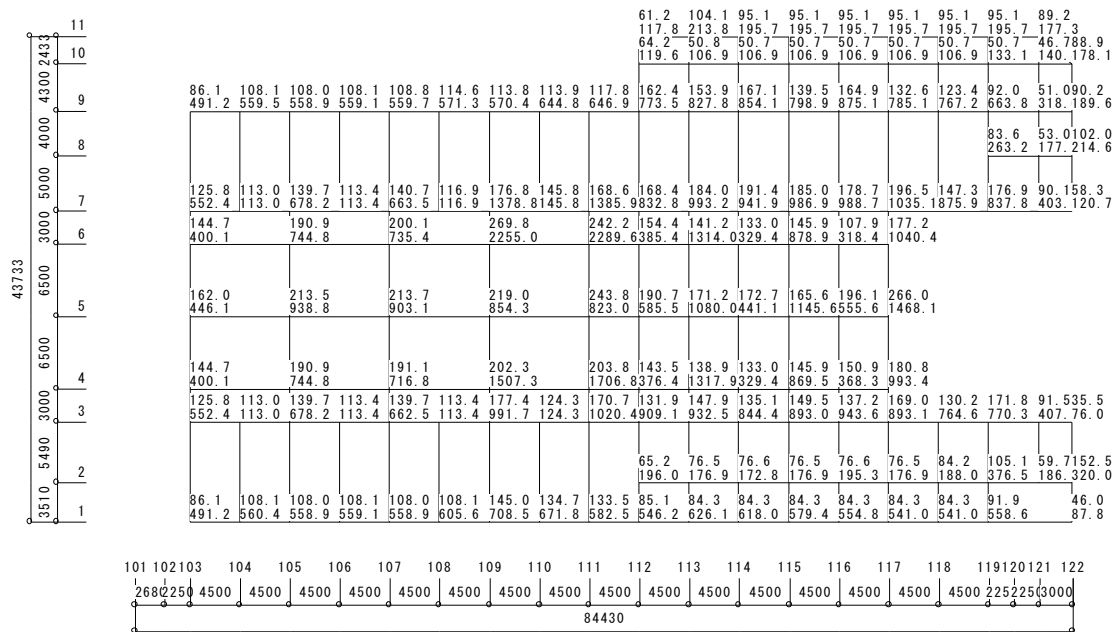


【2階】スケール : 1/680

5.3.1 節点重量 <固定+積載荷重>

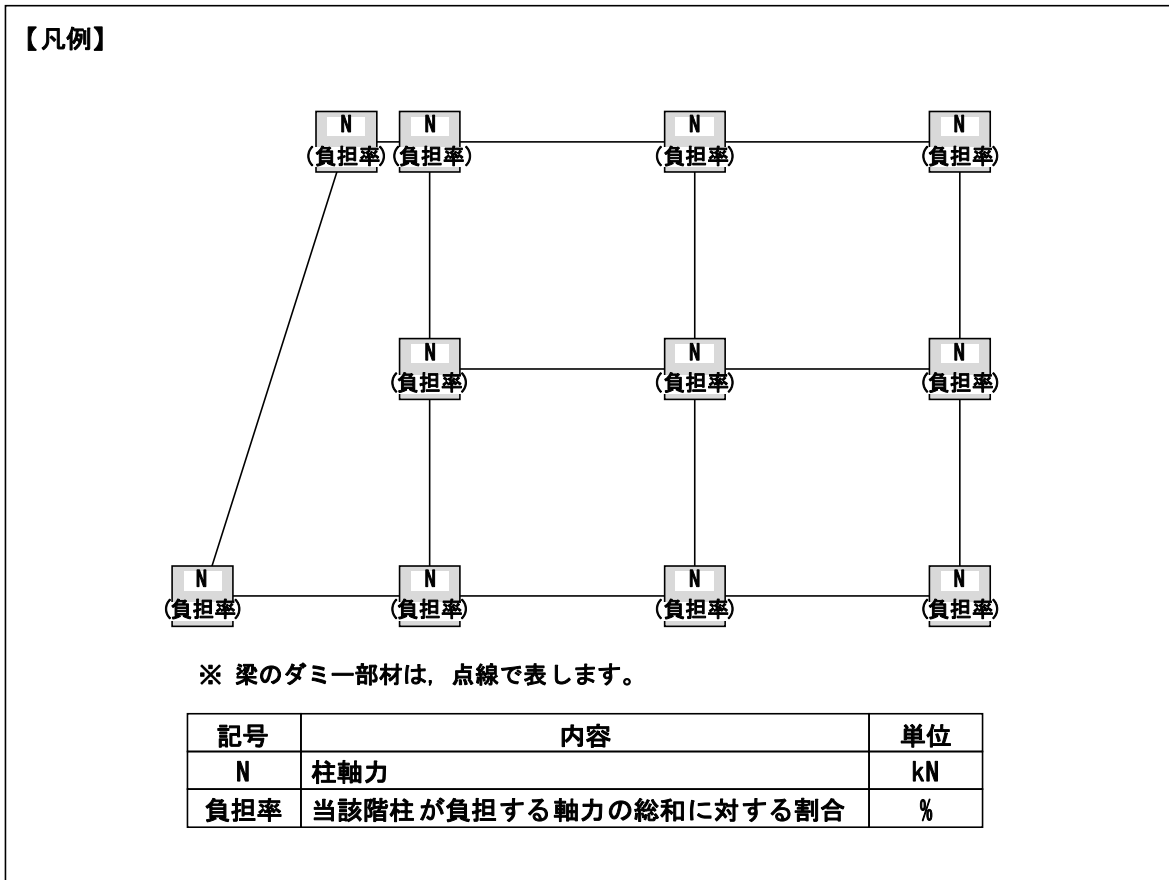


【1階】スケール：1/680

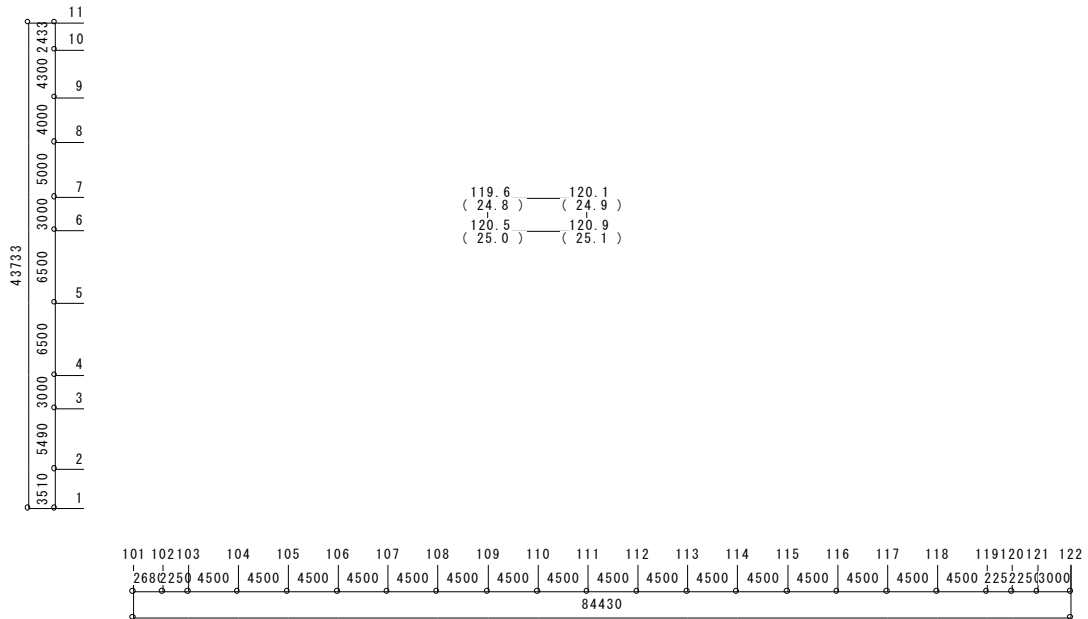


【基礎】スケール：1/680

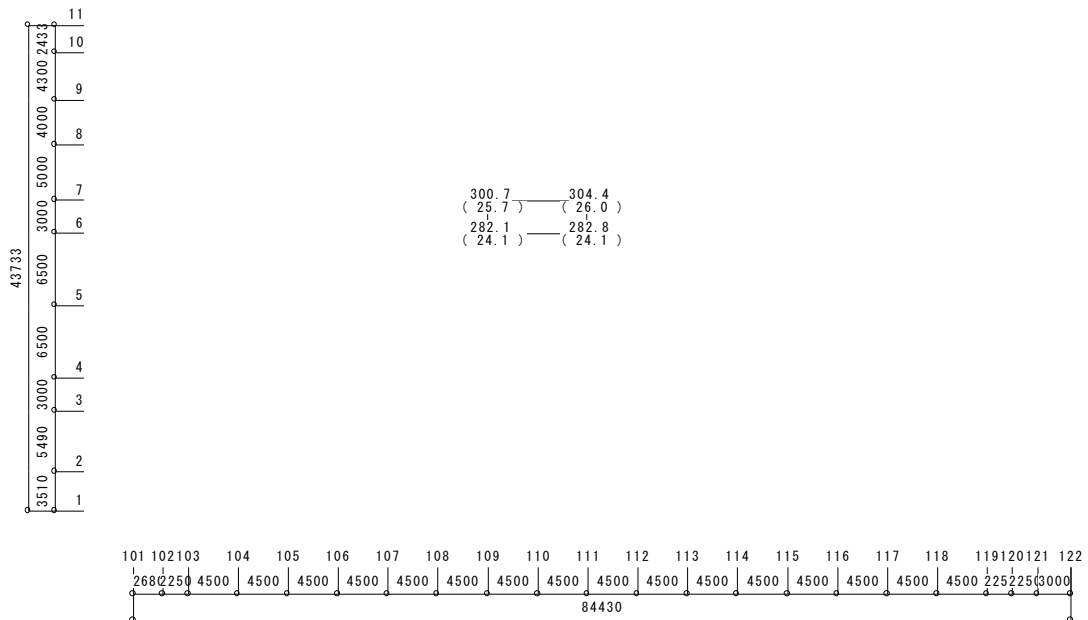
6.2.3 軸力図 <固定+積載荷重>



6.2.3 軸力図 <固定+積載荷重>

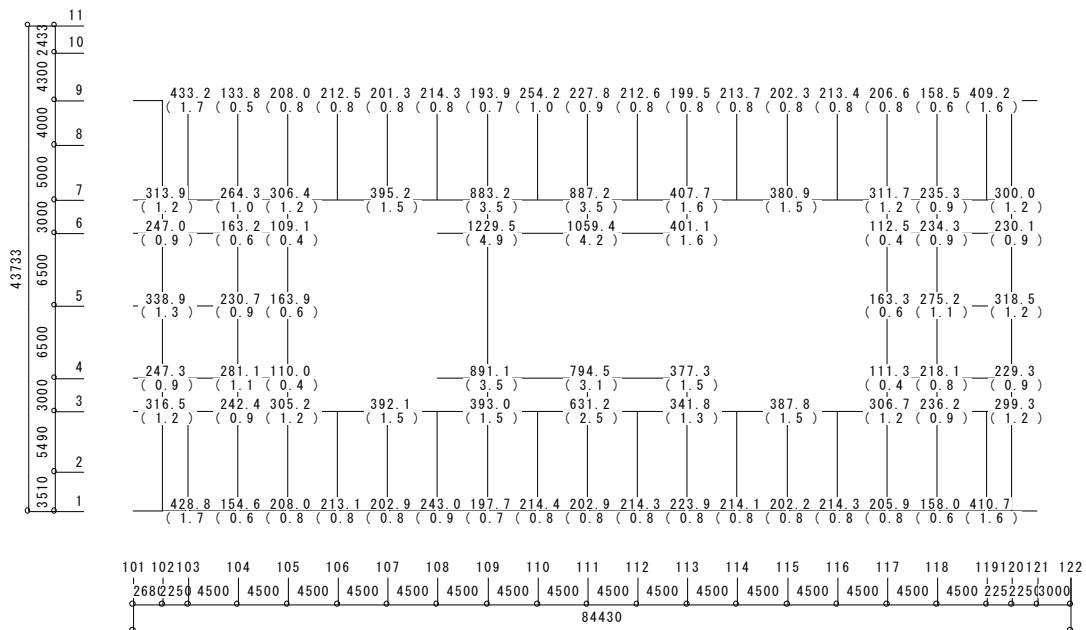


【PH2階】スケール : 1/680

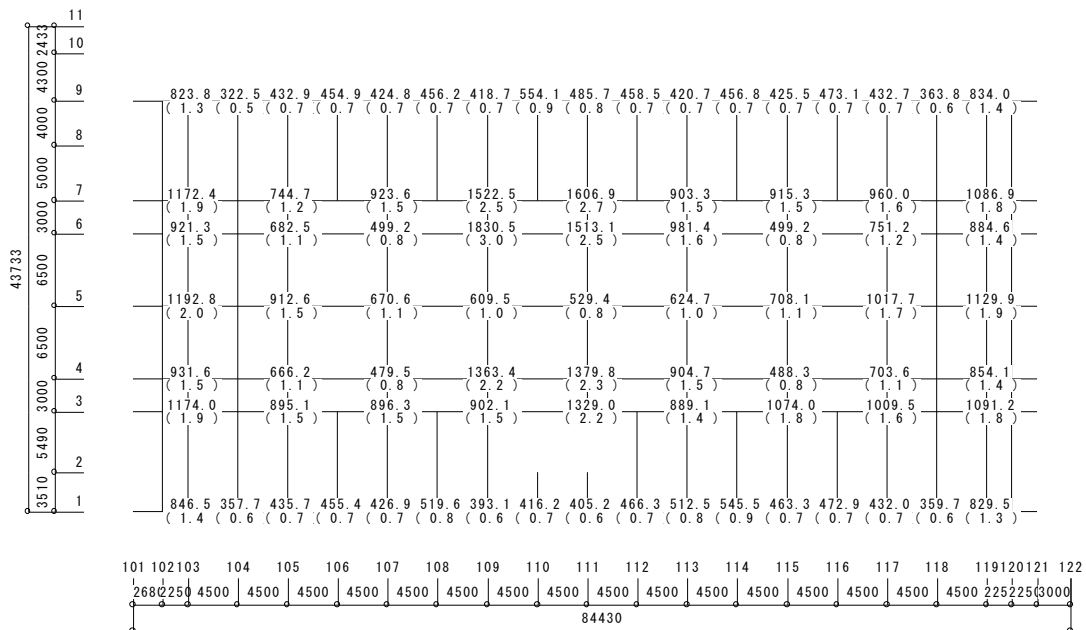


【PH1階】スケール : 1/680

6.2.3 軸力図 <固定+積載荷重>

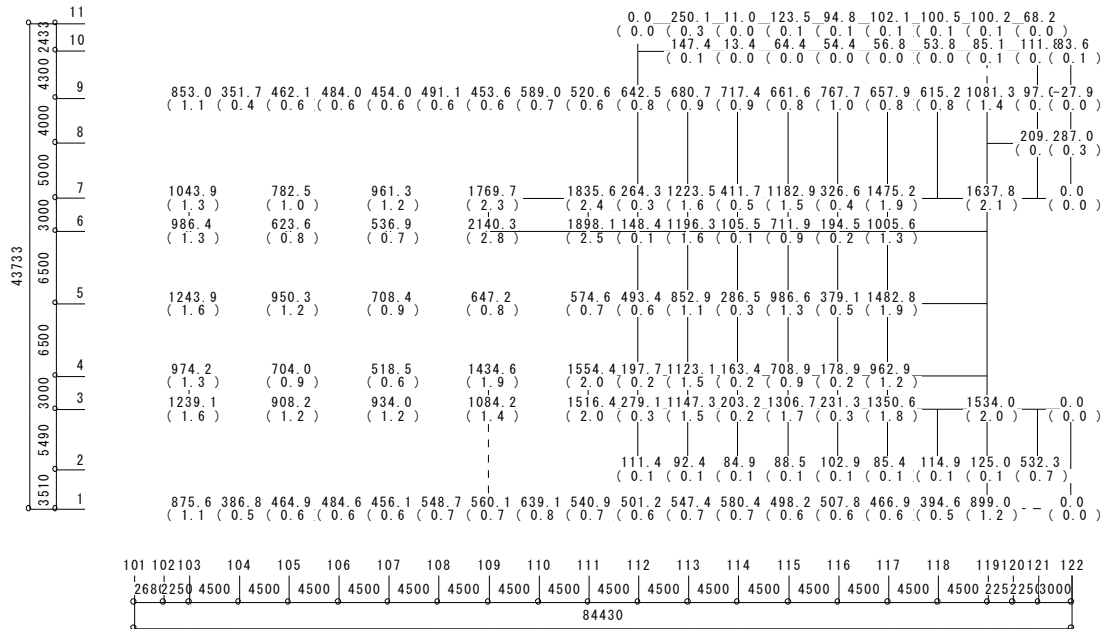


【3階】スケール : 1/680



【2階】スケール : 1/680

6.2.3 軸力図 <固定+積載荷重>



【1階】スケール : 1/680

6.4 支点反力图

**【凡例】**

※ 梁のダミー部材は、点線で表します。  
 ※ 「支点反力图<鉛直荷重>」はΣ反力を表示します。  
 ※ 基礎形式がべた基礎の場合、鉛直荷重は最下層のみの出力となり、固定+積載荷重の接地圧を表示します（多雪区域でも積雪荷重は考慮しません）。また概算軸力の合計を表示します。積雪荷重、風荷重、地震荷重は支点反力を出力しません。

**<鉛直荷重>**

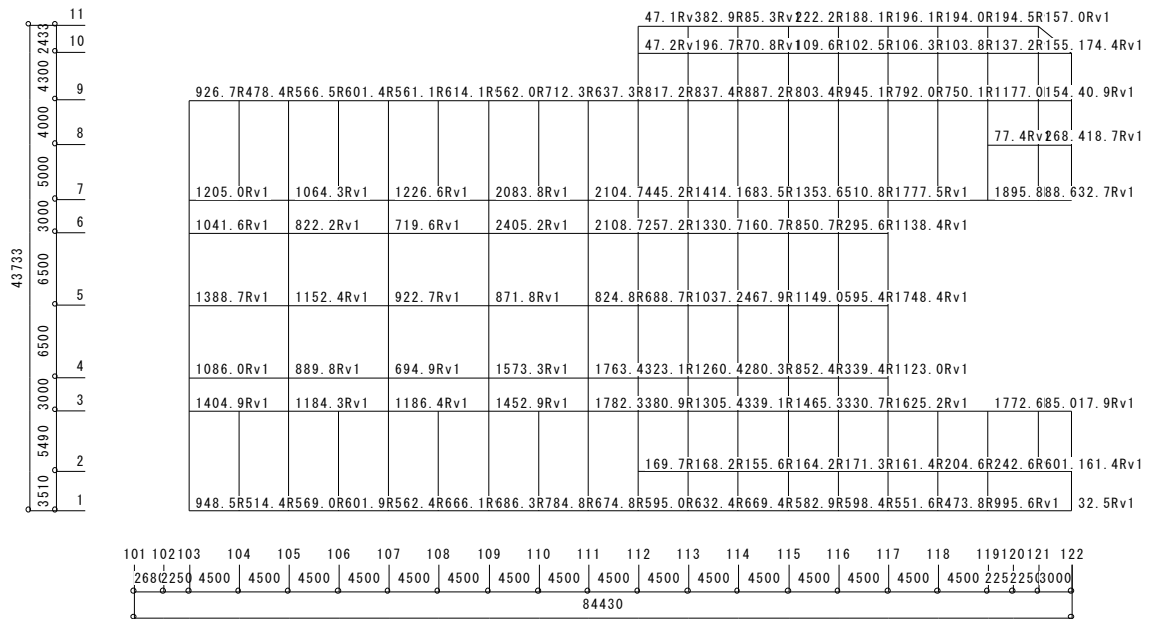
記号	内容	単位
RV1	固定+積載荷重の支点反力	kN
	固定+積載荷重の接地圧	kN/m <sup>2</sup>
RV2	積雪荷重の支点反力	kN

**<風荷重，地震荷重>**

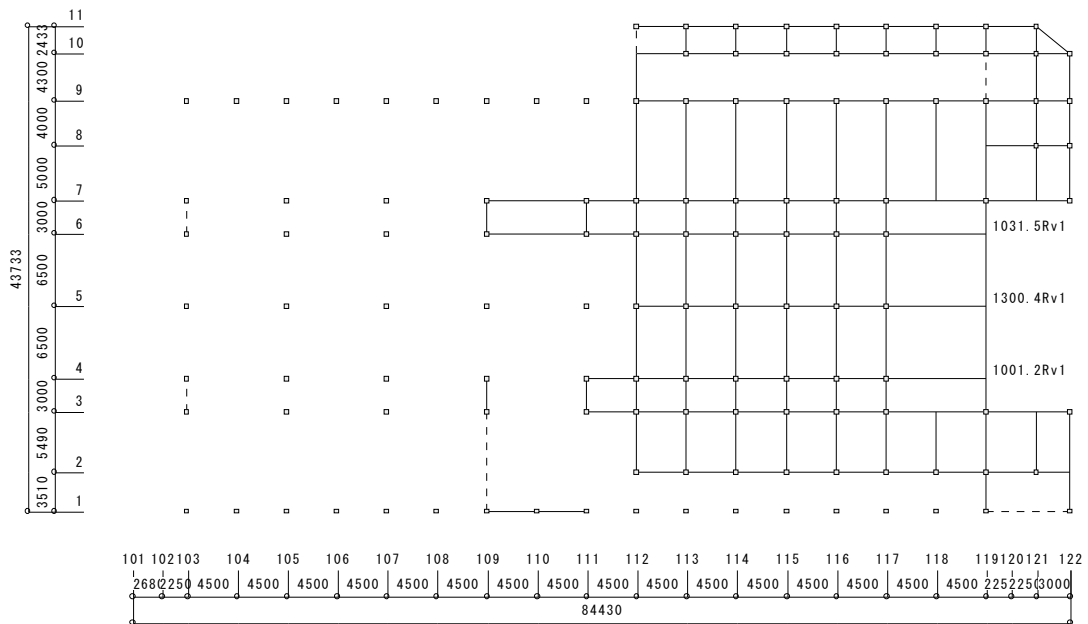
記号	内容	単位
RV1	正加力時の支点反力	kN
RV2	負加力時の支点反力	kN



6.4 支点反力図 <鉛直荷重>

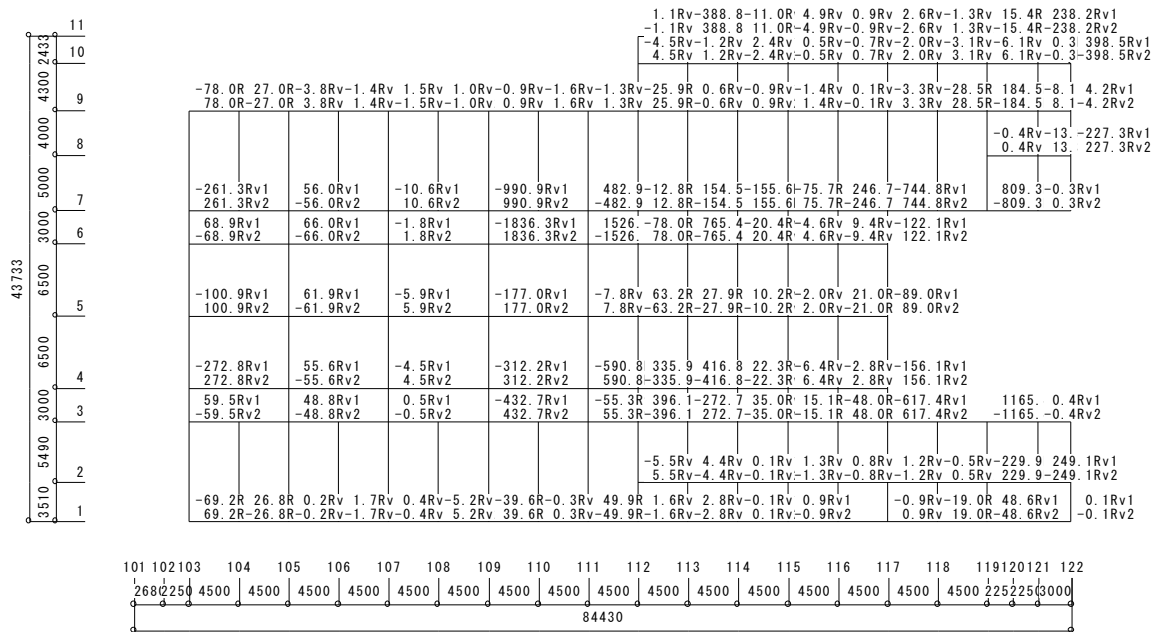


【Z01層】スケール：1/680  $\Sigma$  反力 (Rv1) = 95556 [kN]

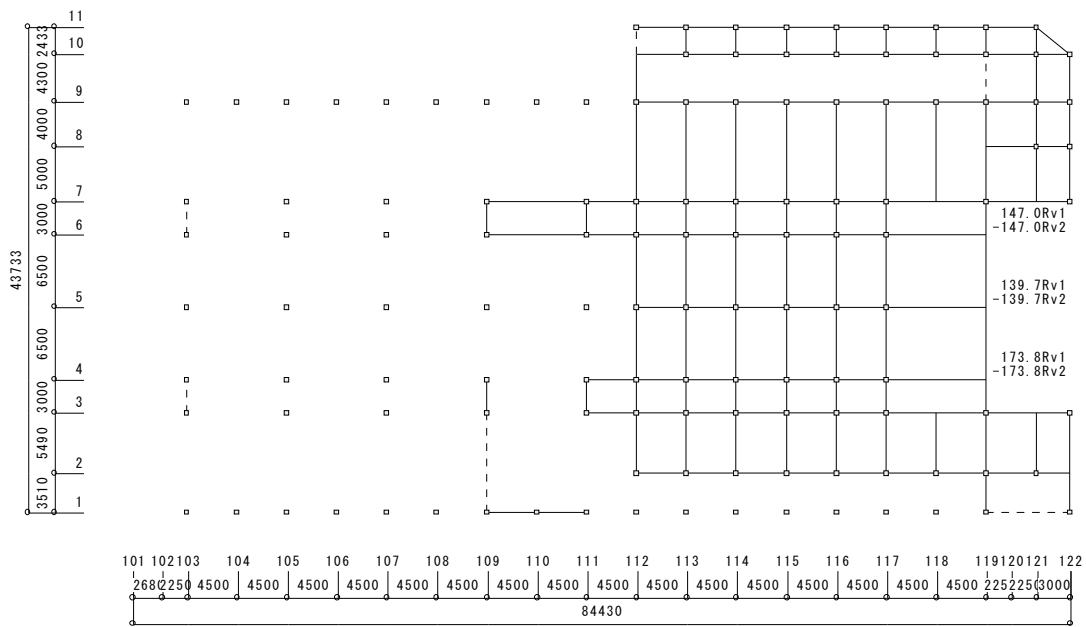


【Z02層】スケール：1/680  $\Sigma$  反力 (Rv1) = 95556 [kN]

6.4 支点反力図 <地震荷重>

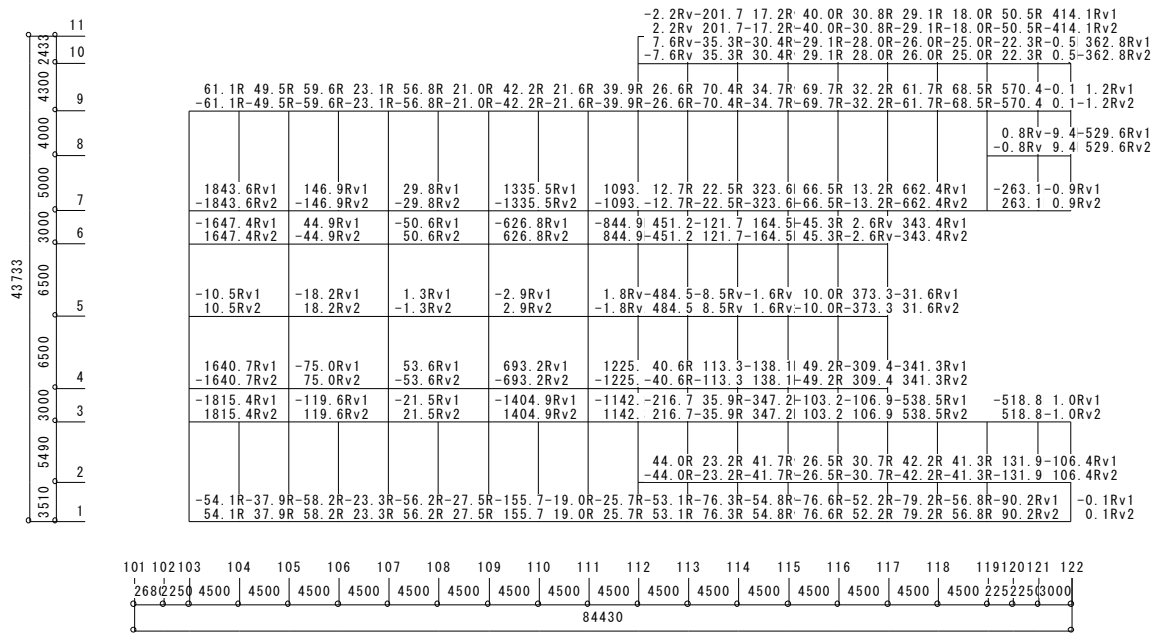


【Z01層 X方向】スケール：1/680

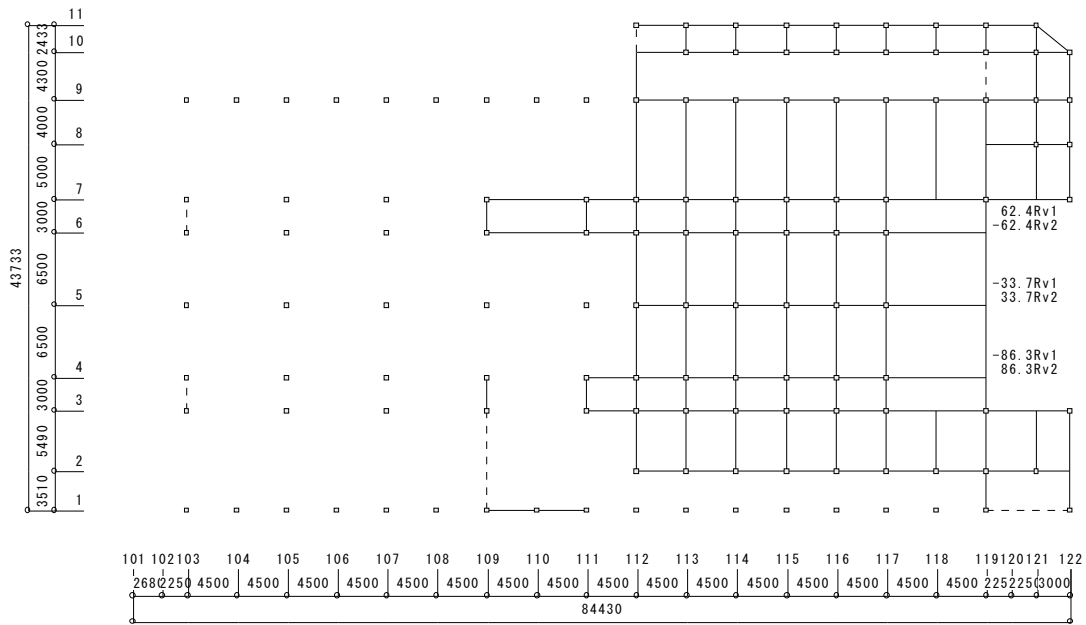


【Z02層 X方向】スケール：1/680

6.4 支点反力図 <地震荷重>



【Z01層 Y方向】スケール：1/680



【Z02層 Y方向】スケール：1/680

## 9. 層間変形角・剛性率

## 9.1 層間変形角

階高:層間変形角計算用階高

※ 層間変形角が1/200を超えたとき末尾に「\*」を付記します。

方向	階	階高 [mm]	X軸-Y軸	層間変位 [mm]	層間変形角
X 正	3	3520	103 - 9	0.91563	1/ 3844
	2	1840	109 - 1	1.55105	1/ 1186
	1	1950	103 - 3	0.78390	1/ 2488
X 負	3	3520	103 - 9	0.91563	1/ 3844
	2	1840	109 - 1	1.55105	1/ 1186
	1	1950	103 - 3	0.78390	1/ 2488
Y 正	3	3520	120 - 3	1.09900	1/ 3203
	2	3790	103 - 4	3.05960	1/ 1239
	1	1950	103 - 3	1.64873	1/ 1183
Y 負	3	3520	120 - 3	1.09900	1/ 3203
	2	3790	103 - 4	3.05960	1/ 1239
	1	1950	103 - 3	1.64873	1/ 1183

## 9.2 剛性率

 $\delta s$ :剛性率計算時の層間変位,  $r_s$ :剛性率計算時の層間変形角の逆数

※ 剛性率が0.6未満のとき末尾に「\*」を付記します。

&lt;雑壁を考慮しない場合&gt;

方向	階	$Q_i$ [kN]	$\delta s$ [mm]	$1/r_s$	剛性率	形状特性係数
X 正	3	6643.7	0.86796	1/ 4055	0.770	1.000
	2	12571.4	1.53251	1/ 2473	0.469*	1.217
	1	15213.4	0.33245	1/ 9265	1.759	1.000
X 負	3	6643.7	0.86796	1/ 4055	0.770	1.000
	2	12571.4	1.53251	1/ 2473	0.469*	1.217
	1	15213.4	0.33245	1/ 9265	1.759	1.000
Y 正	3	6643.4	0.97814	1/ 3599	0.996	1.000
	2	12571.3	2.04043	1/ 1857	0.514*	1.143
	1	15213.7	0.57238	1/ 5381	1.489	1.000
Y 負	3	6643.4	0.97814	1/ 3599	0.996	1.000
	2	12571.3	2.04043	1/ 1857	0.514*	1.143
	1	15213.7	0.57238	1/ 5381	1.489	1.000

&lt;雑壁を考慮した場合&gt;

方向	階	$Q_i$ [kN]	$\delta s$ [mm]	$1/r_s$	剛性率	形状特性係数
X 正	3	6643.7	0.83544	1/ 4213	0.782	1.000
	2	12571.4	1.46154	1/ 2593	0.481*	1.197
	1	15213.4	0.32960	1/ 9345	1.735	1.000
X 負	3	6643.7	0.83544	1/ 4213	0.782	1.000
	2	12571.4	1.46154	1/ 2593	0.481*	1.197
	1	15213.4	0.32960	1/ 9345	1.735	1.000
Y 正	3	6643.4	0.93327	1/ 3772	0.980	1.000
	2	12571.3	1.81333	1/ 2090	0.543*	1.095
	1	15213.7	0.54204	1/ 5682	1.476	1.000
Y 負	3	6643.4	0.93327	1/ 3772	0.980	1.000
	2	12571.3	1.81333	1/ 2090	0.543*	1.095
	1	15213.7	0.54204	1/ 5682	1.476	1.000

## 10. 偏心率

## 10.1 偏心率

gx, gy : 重心位置 (軸力の中心) [m] ex, ey : 偏心距離 [m] re : 弾力半径 [m]  
px, py : 剛心位置 [m] Re : 偏心率 Fe : 形状特性係数

※ gx, gy, px, pyは絶対座標, ex, eyは地震力の方向に対し直交, re, Re, Feは地震力の方向を示します。

※ Reが0.15を超えたとき末尾に「\*」を付記します。

<雑壁を考慮しない場合>(加力方向 : X正 Y正)

X方向	階	gx	gy	px	py	ey	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.247	17.442	1.553	25.889	0.060	1.000
	2	40.695	18.701	36.503	20.073	1.373	22.578	0.061	1.000
	1	44.530	19.383	58.988	27.595	8.213	22.169	0.370*	1.500

Y方向	階	gx	gy	px	py	ex	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.247	17.442	2.756	27.483	0.100	1.000
	2	40.695	18.701	36.503	20.073	4.192	26.052	0.161*	1.036
	1	44.530	19.383	58.988	27.595	14.458	29.088	0.497*	1.500

<雑壁を考慮しない場合>(加力方向 : X正 Y負)

X方向	階	gx	gy	px	py	ey	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.247	17.442	1.553	25.889	0.060	1.000
	2	40.695	18.701	36.503	20.073	1.373	22.578	0.061	1.000
	1	44.530	19.383	58.988	27.595	8.213	22.169	0.370*	1.500

Y方向	階	gx	gy	px	py	ex	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.247	17.442	2.756	27.483	0.100	1.000
	2	40.695	18.701	36.503	20.073	4.192	26.052	0.161*	1.036
	1	44.530	19.383	58.988	27.595	14.458	29.088	0.497*	1.500

<雑壁を考慮しない場合>(加力方向 : X負 Y正)

X方向	階	gx	gy	px	py	ey	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.247	17.442	1.553	25.889	0.060	1.000
	2	40.695	18.701	36.503	20.073	1.373	22.578	0.061	1.000
	1	44.530	19.383	58.988	27.595	8.213	22.169	0.370*	1.500

Y方向	階	gx	gy	px	py	ex	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.247	17.442	2.756	27.483	0.100	1.000
	2	40.695	18.701	36.503	20.073	4.192	26.052	0.161*	1.036
	1	44.530	19.383	58.988	27.595	14.458	29.088	0.497*	1.500

<雑壁を考慮しない場合>(加力方向 : X負 Y負)

X方向	階	gx	gy	px	py	ey	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.247	17.442	1.553	25.889	0.060	1.000
	2	40.695	18.701	36.503	20.073	1.373	22.578	0.061	1.000
	1	44.530	19.383	58.988	27.595	8.213	22.169	0.370*	1.500

Y方向	階	gx	gy	px	py	ex	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.247	17.442	2.756	27.483	0.100	1.000
	2	40.695	18.701	36.503	20.073	4.192	26.052	0.161*	1.036
	1	44.530	19.383	58.988	27.595	14.458	29.088	0.497*	1.500

## &lt;雑壁を考慮した場合&gt;(加力方向 : X正 Y正)

X方向	階	gx	gy	px	py	ey	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.261	17.711	1.283	25.517	0.050	1.000
	2	40.695	18.701	38.561	20.212	1.511	23.032	0.066	1.000
	1	44.530	19.383	58.710	27.596	8.213	22.288	0.368*	1.500

Y方向	階	gx	gy	px	py	ex	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.261	17.711	2.742	26.969	0.102	1.000
	2	40.695	18.701	38.561	20.212	2.135	25.655	0.083	1.000
	1	44.530	19.383	58.710	27.596	14.180	28.582	0.496*	1.500

## &lt;雑壁を考慮した場合&gt;(加力方向 : X正 Y負)

X方向	階	gx	gy	px	py	ey	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.261	17.711	1.283	25.517	0.050	1.000
	2	40.695	18.701	38.561	20.212	1.511	23.032	0.066	1.000
	1	44.530	19.383	58.710	27.596	8.213	22.288	0.368*	1.500

Y方向	階	gx	gy	px	py	ex	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.261	17.711	2.742	26.969	0.102	1.000
	2	40.695	18.701	38.561	20.212	2.135	25.655	0.083	1.000
	1	44.530	19.383	58.710	27.596	14.180	28.582	0.496*	1.500

## &lt;雑壁を考慮した場合&gt;(加力方向 : X負 Y正)

X方向	階	gx	gy	px	py	ey	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.261	17.711	1.283	25.517	0.050	1.000
	2	40.695	18.701	38.561	20.212	1.511	23.032	0.066	1.000
	1	44.530	19.383	58.710	27.596	8.213	22.288	0.368*	1.500

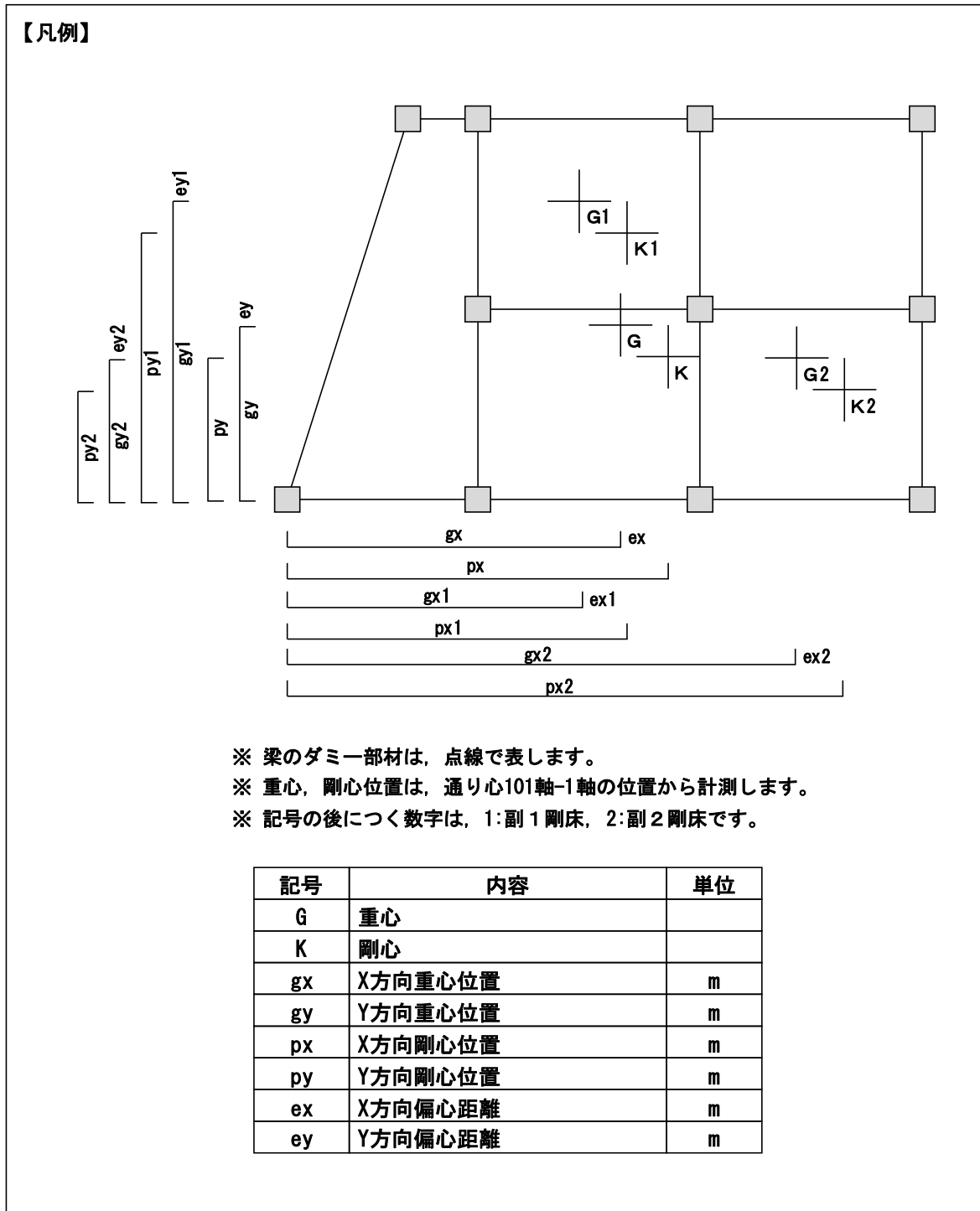
Y方向	階	gx	gy	px	py	ex	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.261	17.711	2.742	26.969	0.102	1.000
	2	40.695	18.701	38.561	20.212	2.135	25.655	0.083	1.000
	1	44.530	19.383	58.710	27.596	14.180	28.582	0.496*	1.500

## &lt;雑壁を考慮した場合&gt;(加力方向 : X負 Y負)

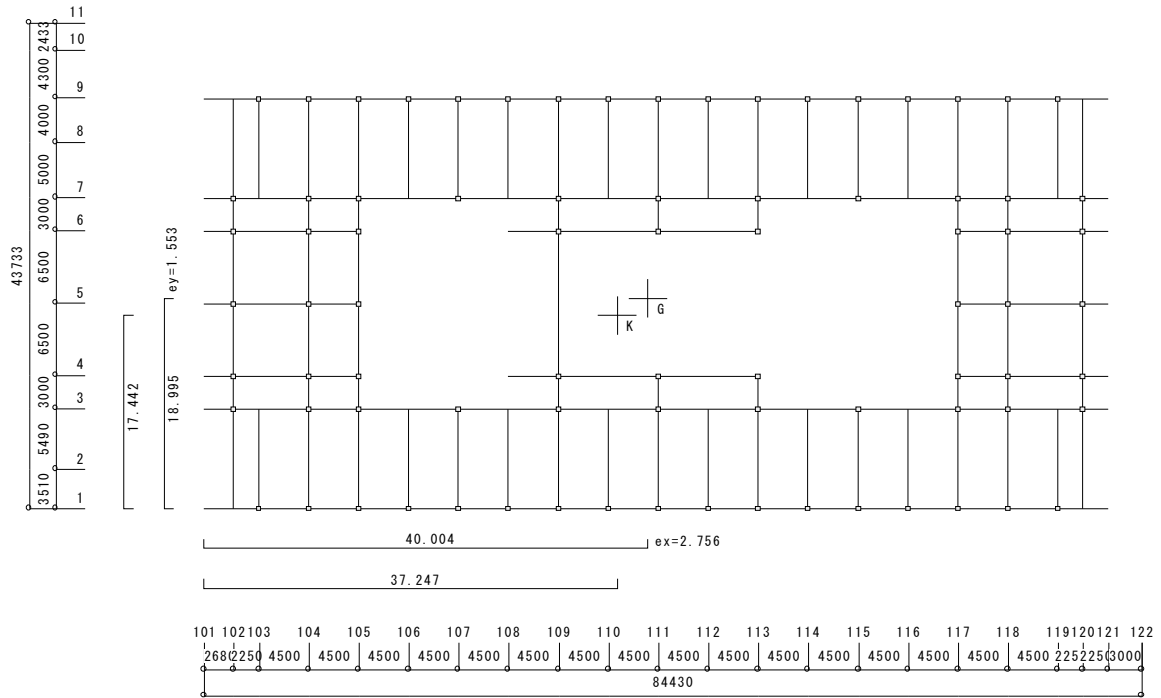
X方向	階	gx	gy	px	py	ey	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.261	17.711	1.283	25.517	0.050	1.000
	2	40.695	18.701	38.561	20.212	1.511	23.032	0.066	1.000
	1	44.530	19.383	58.710	27.596	8.213	22.288	0.368*	1.500

Y方向	階	gx	gy	px	py	ex	re	Re	Fe
	3	40.004	18.995	37.261	17.711	2.742	26.969	0.102	1.000
	2	40.695	18.701	38.561	20.212	2.135	25.655	0.083	1.000
	1	44.530	19.383	58.710	27.596	14.180	28.582	0.496*	1.500

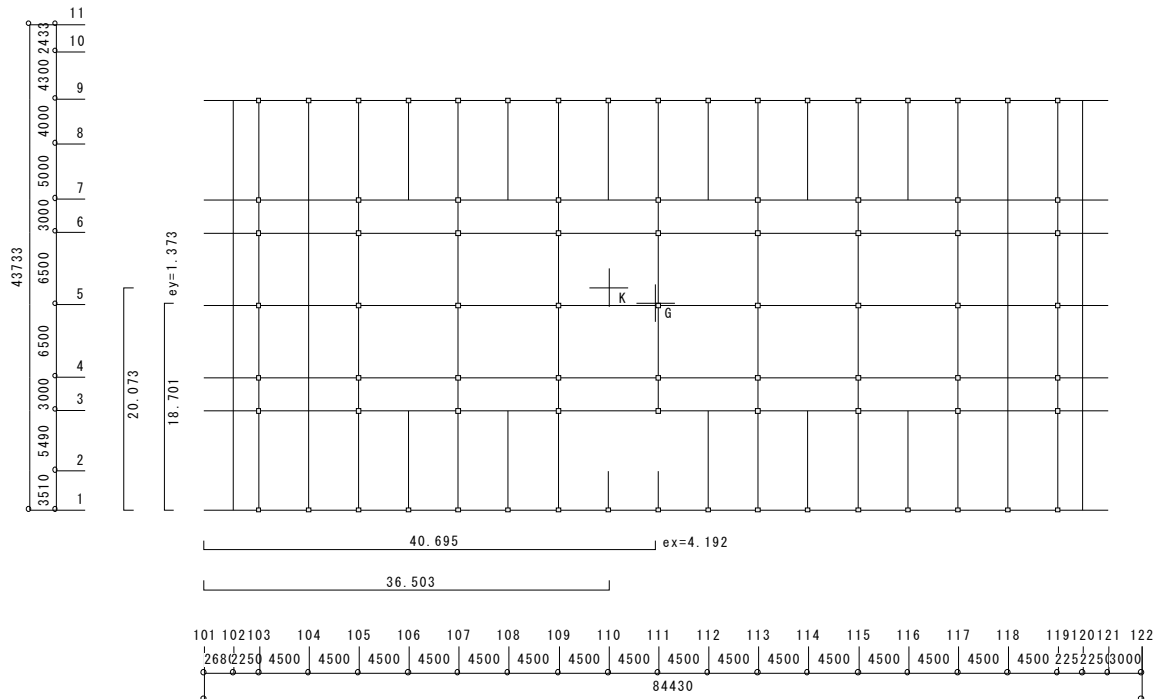
10.2 重心・剛心図



10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮しない場合>



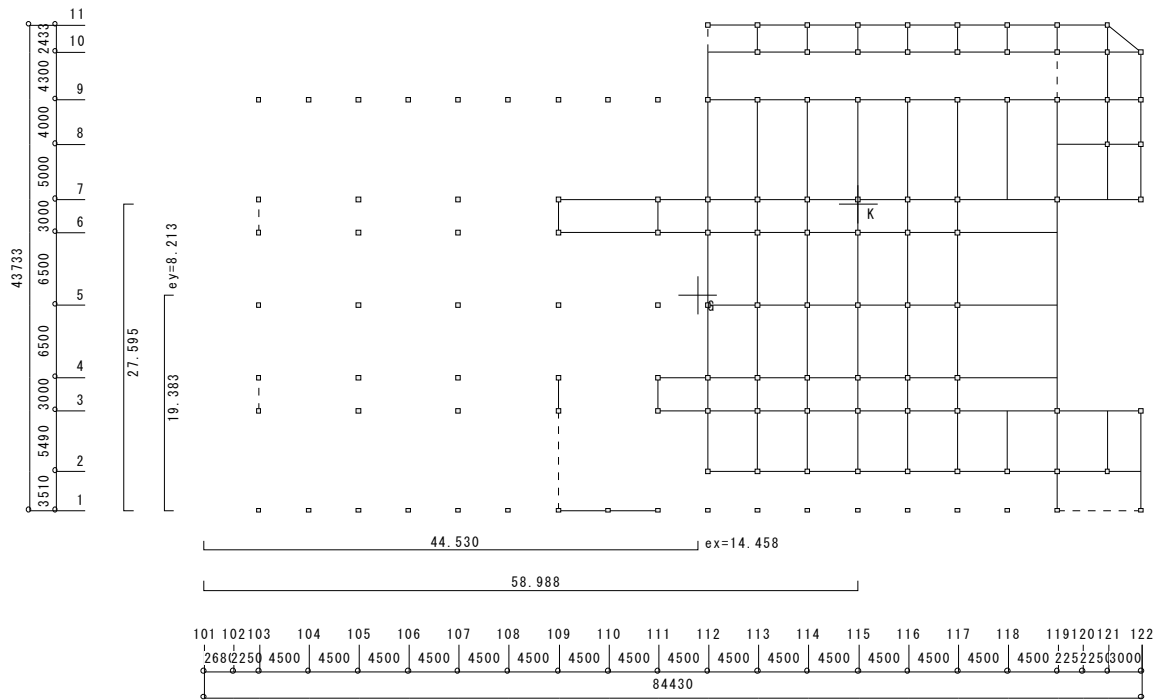
【3階 X正Y正】スケール：1/680



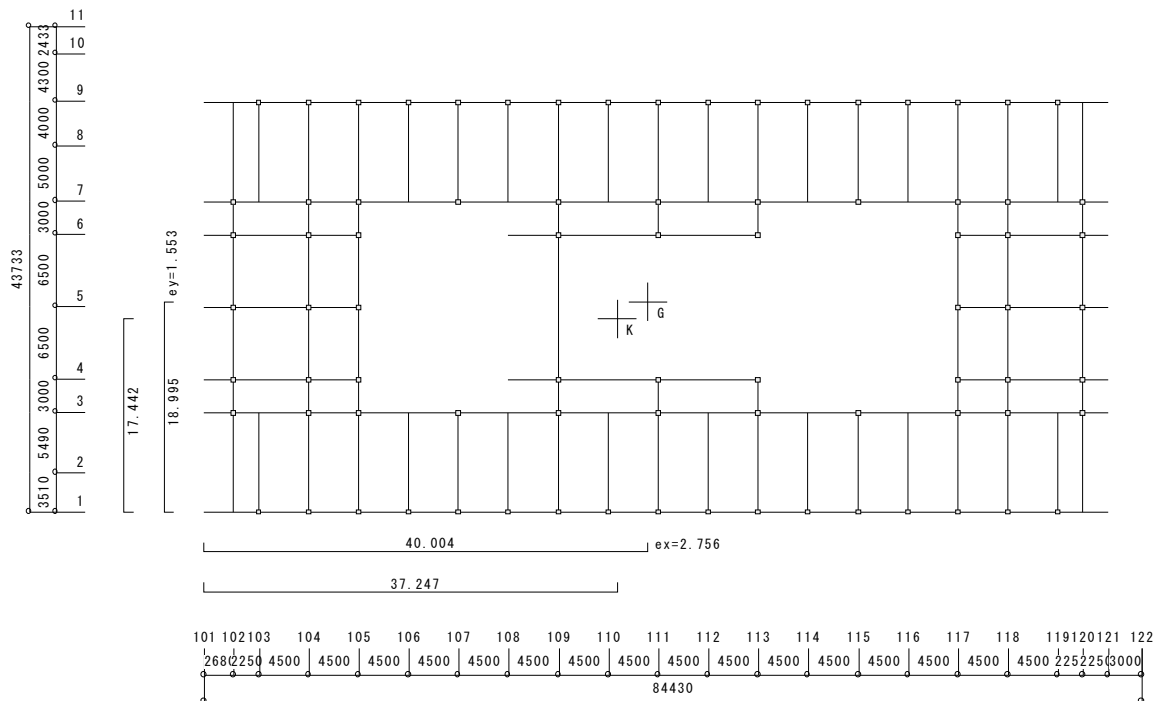
【2階 X正Y正】スケール：1/680



10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮しない場合>

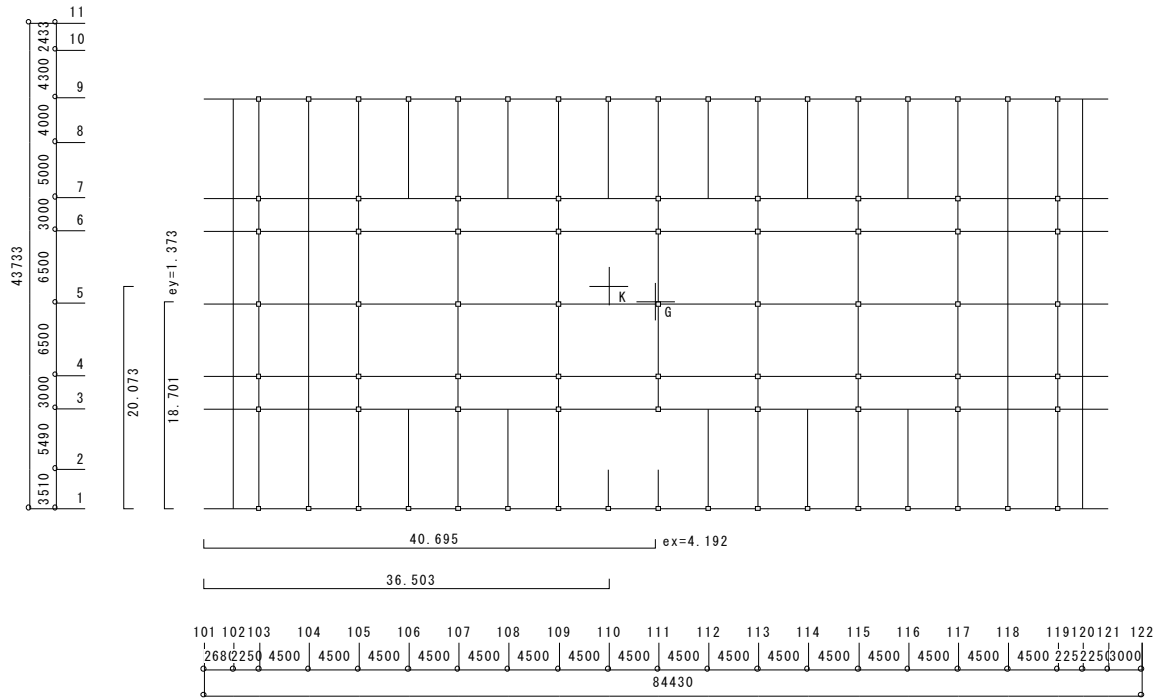


【1階 X正Y正】スケール：1/680

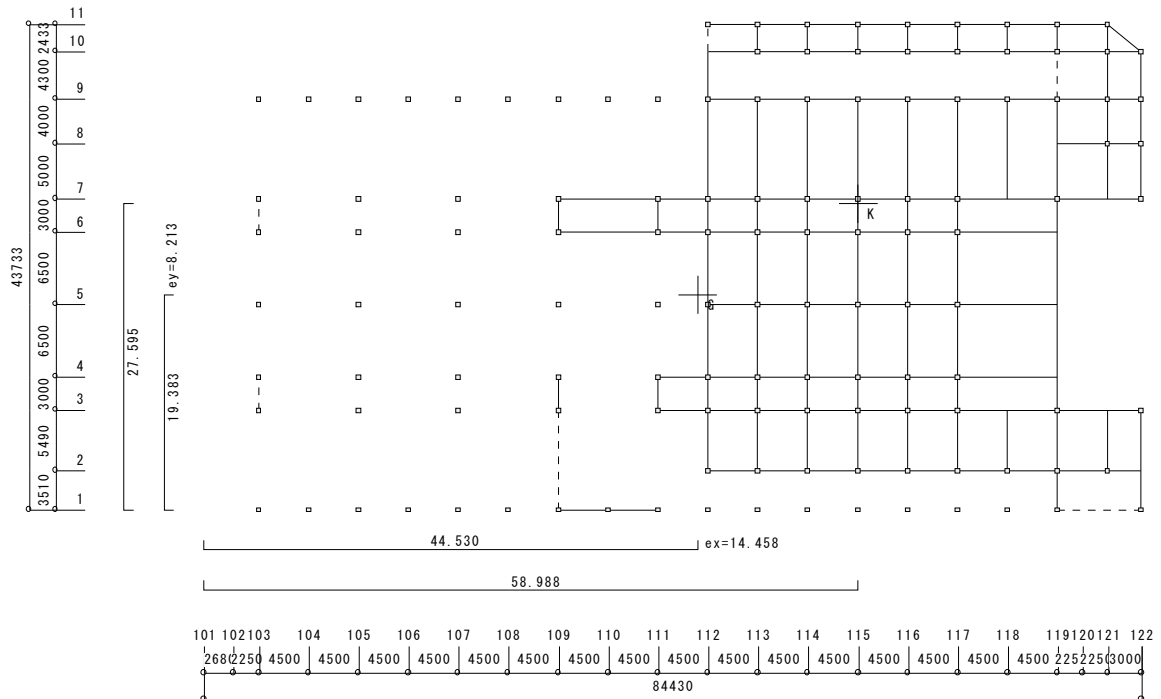


【3階 X正Y負】スケール：1/680

10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮しない場合>

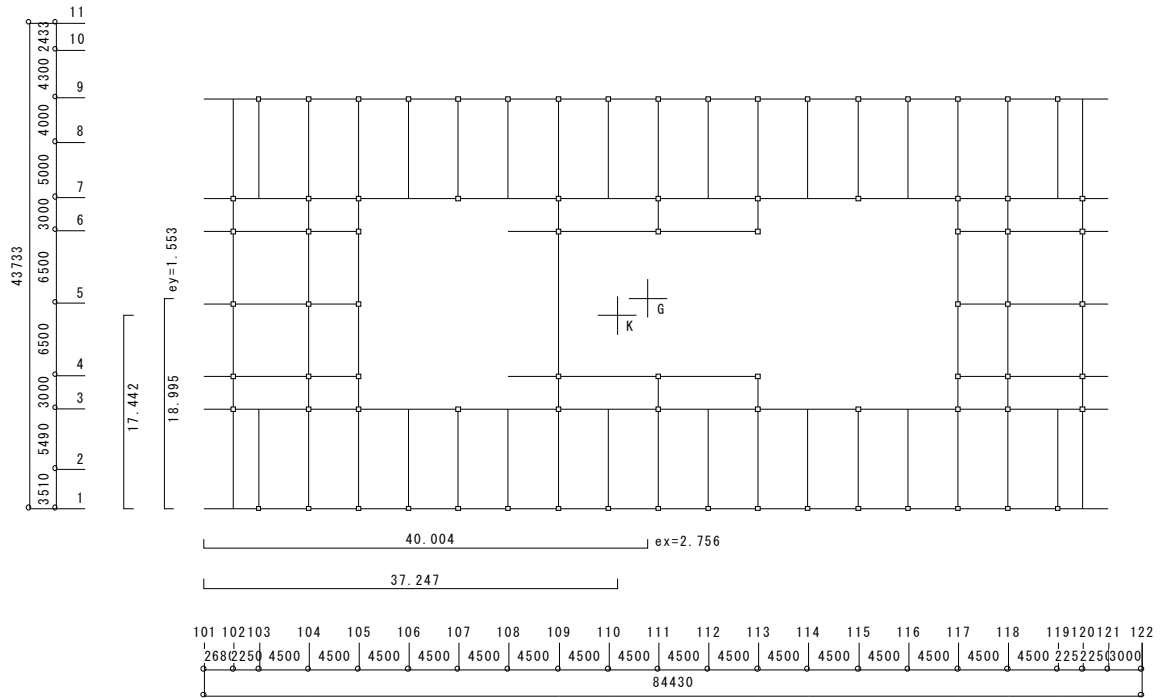


【2階 X正Y負】スケール：1/680

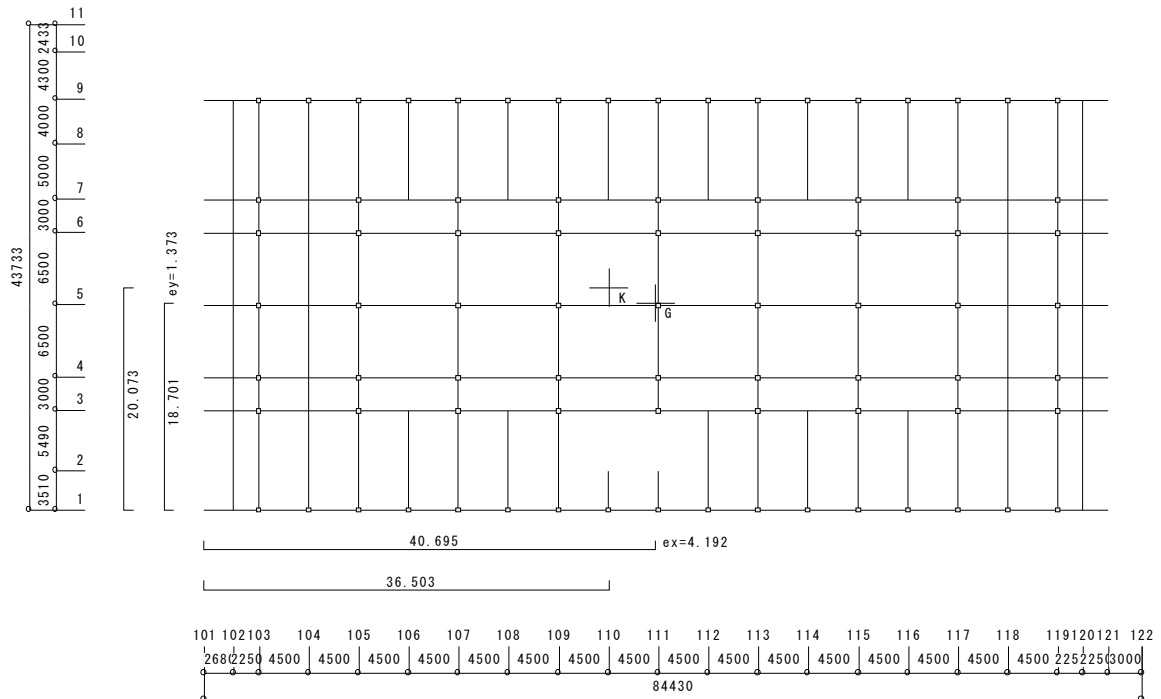


【1階 X正Y負】スケール：1/680

10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮しない場合>

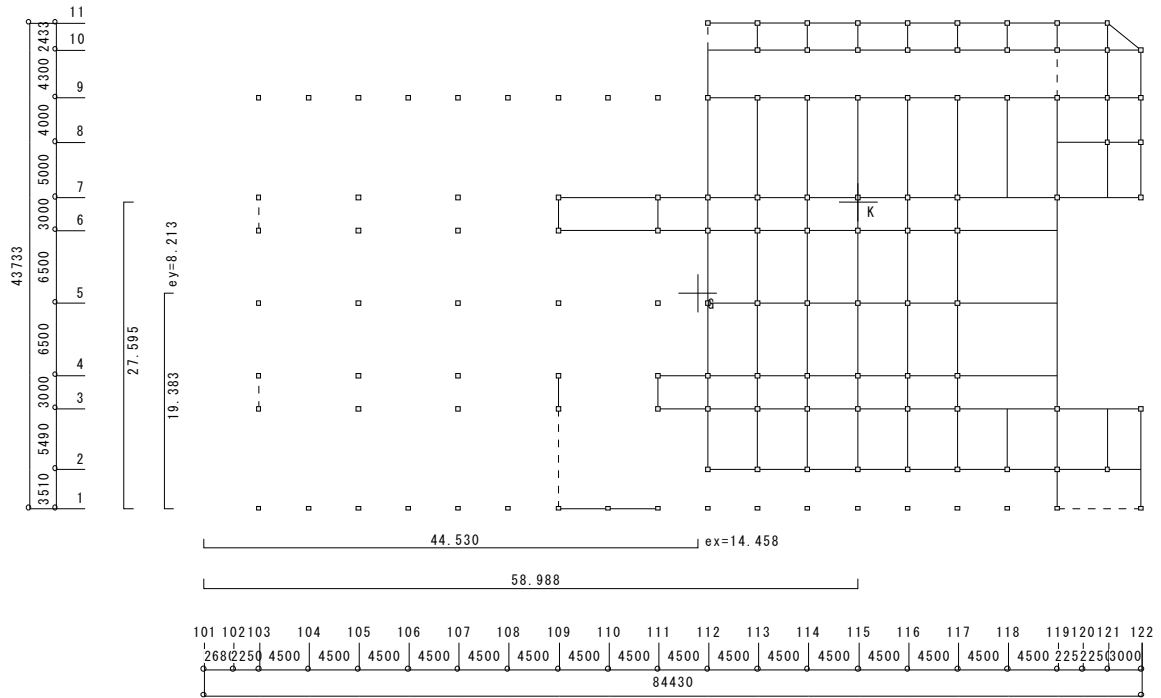


【3階 X 負Y正】スケール : 1/680

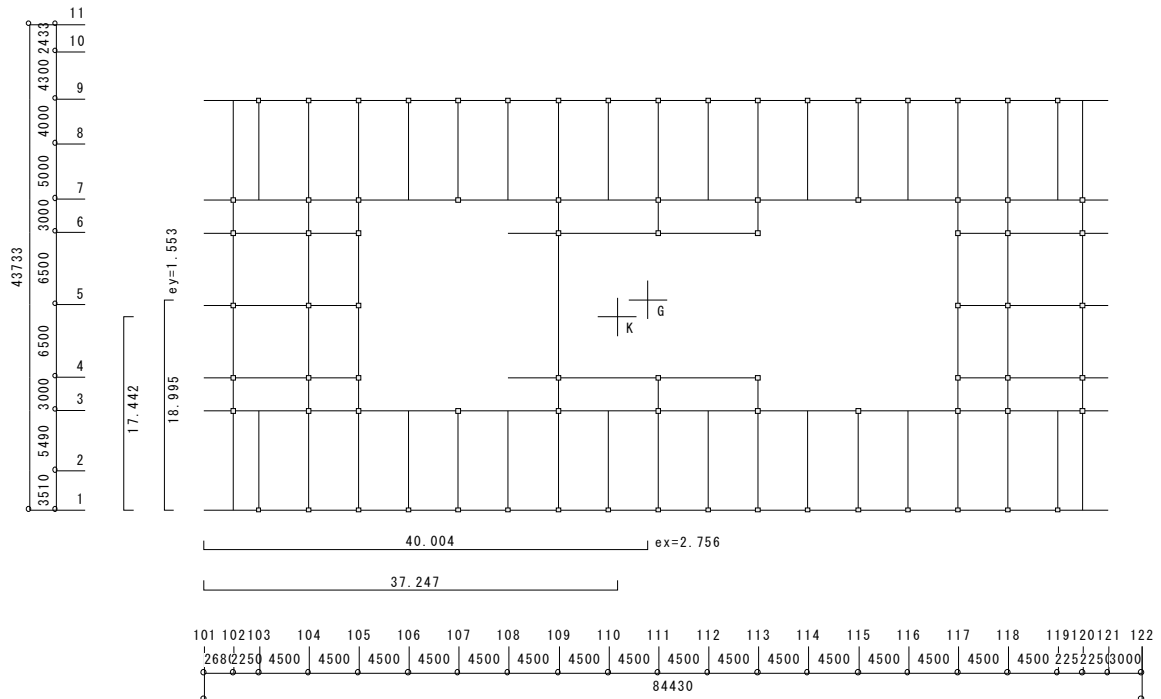


【2階 X 負Y正】スケール : 1/680

10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮しない場合>

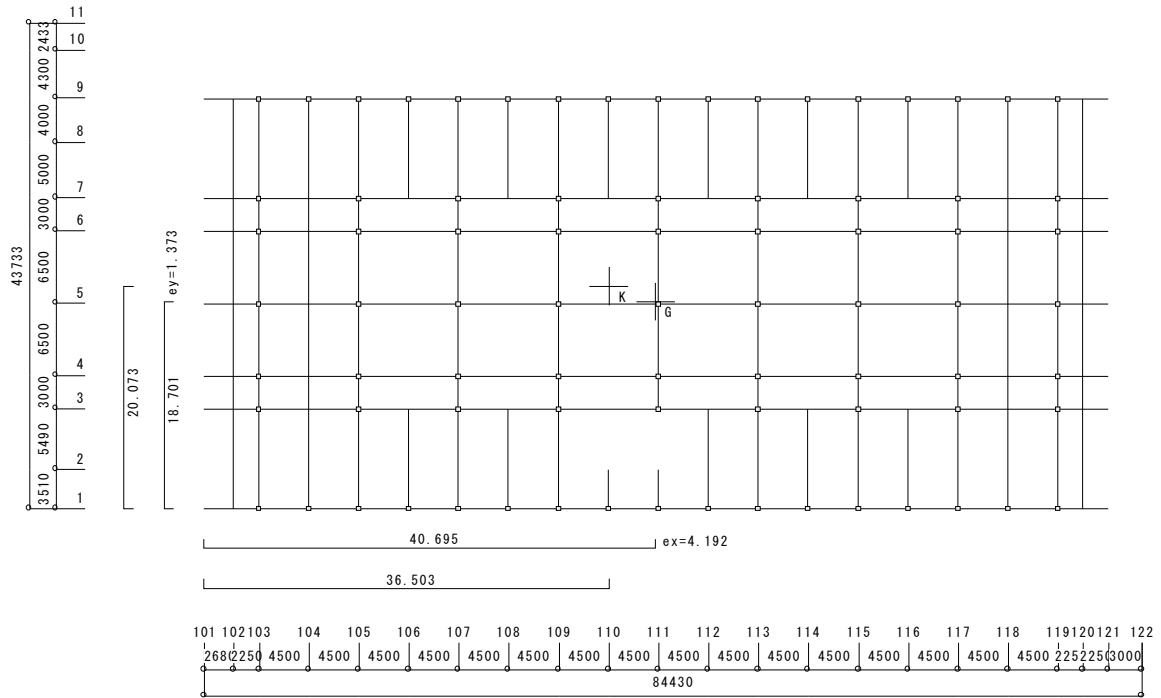


【1階 X 負Y正】スケール：1/680

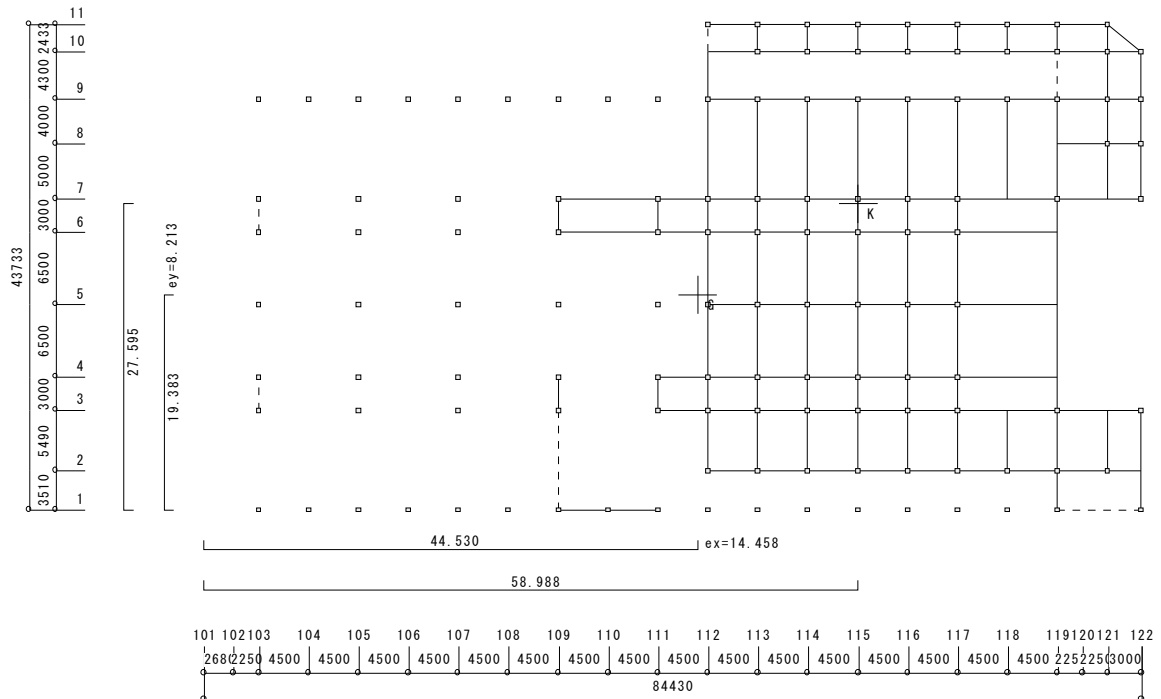


【3階 X 負Y負】スケール：1/680

10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮しない場合>

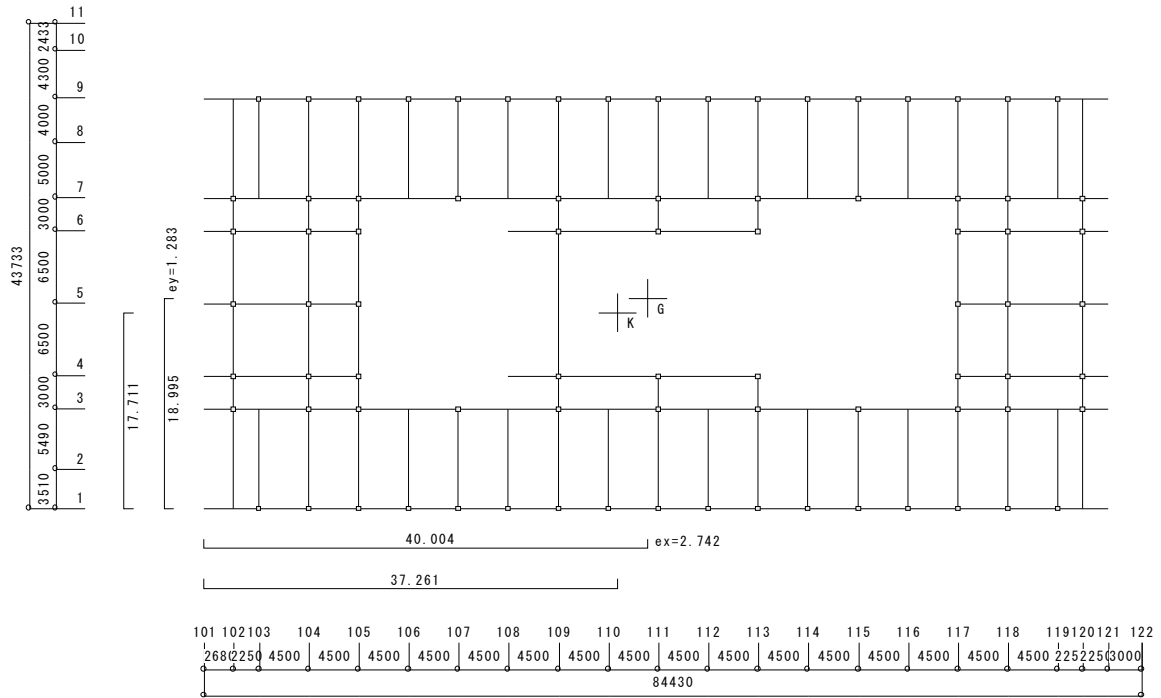


【2階 X 負Y負】スケール：1/680

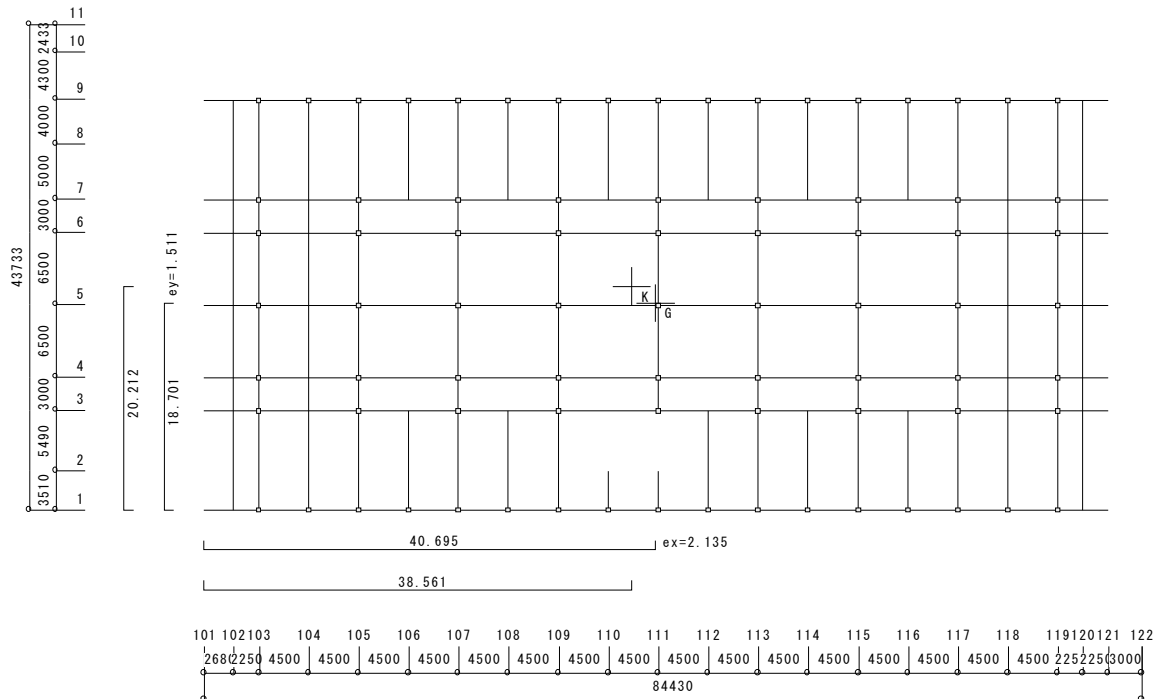


【1階 X 負Y負】スケール：1/680

10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮する場合>

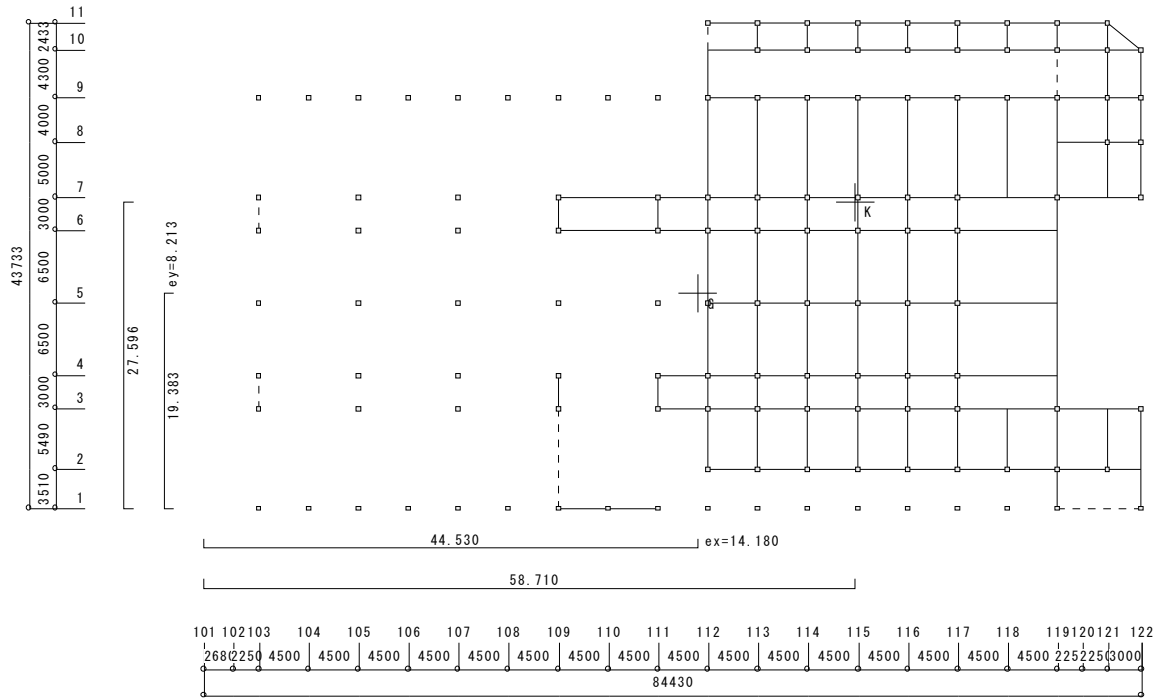


【3階 X正Y正】スケール：1/680

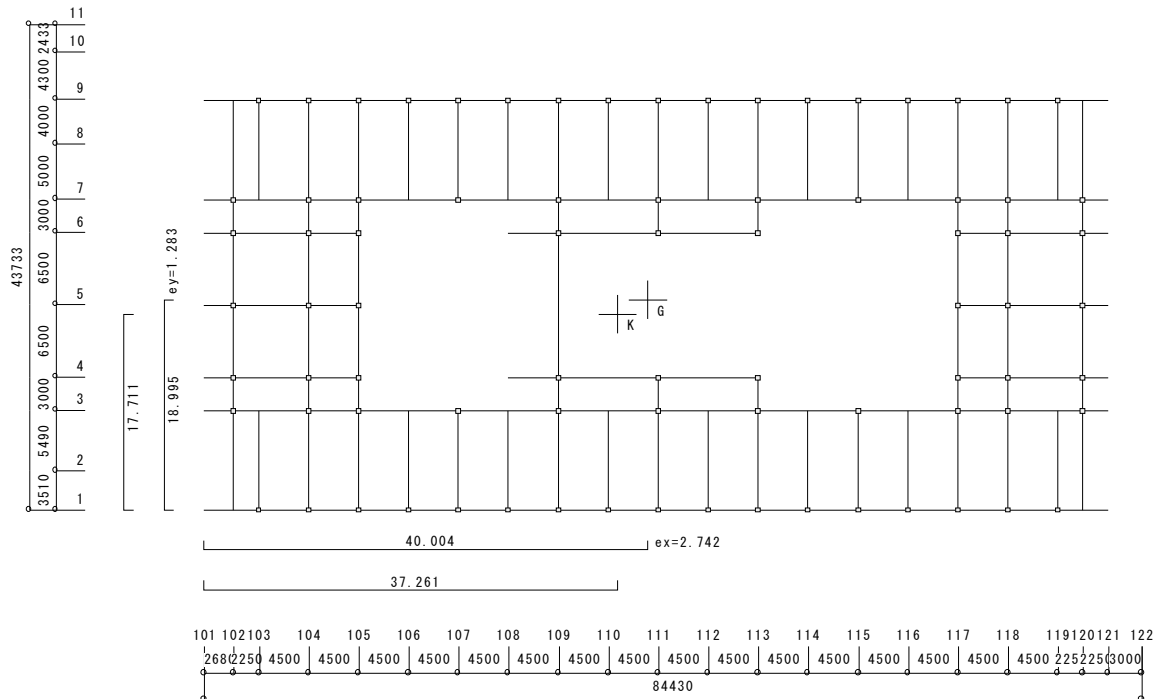


【2階 X正Y正】スケール：1/680

10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮する場合>

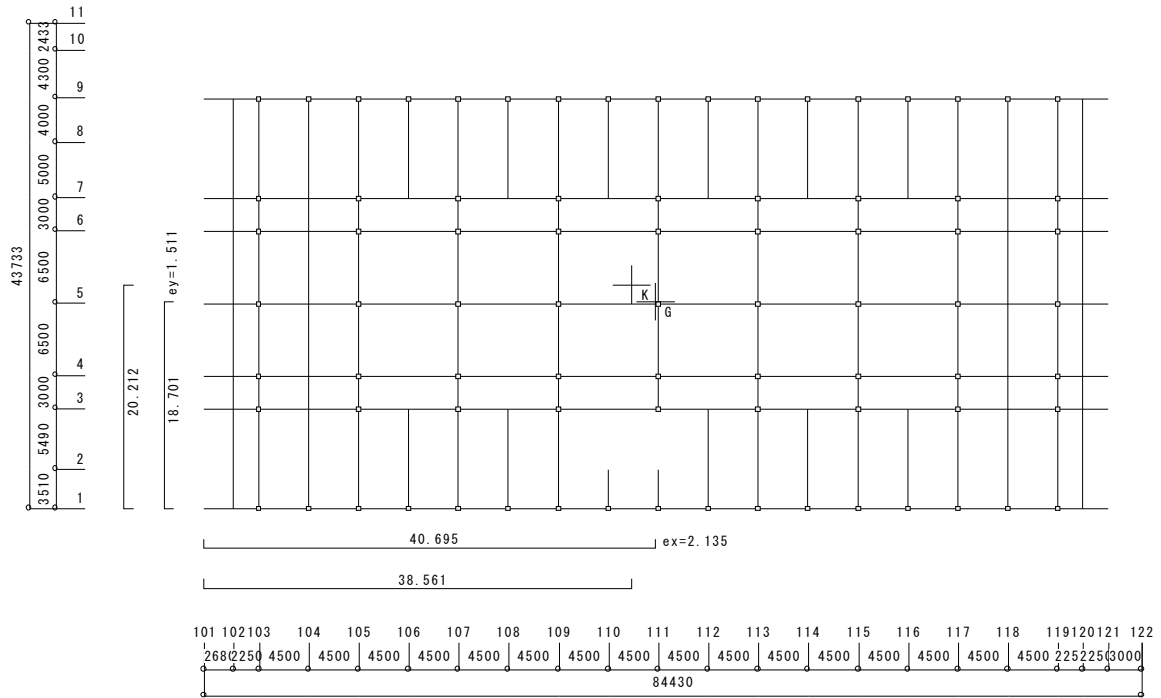


【1階 X正Y正】スケール：1/680

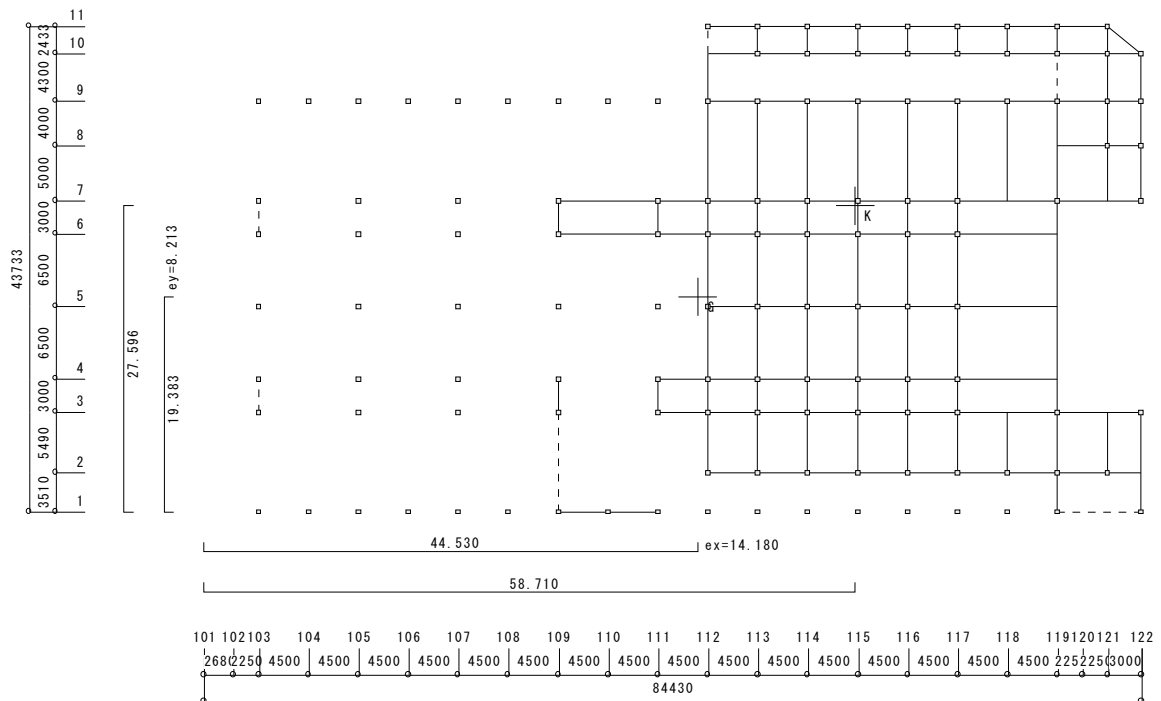


【3階 X正Y負】スケール：1/680

10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮する場合>



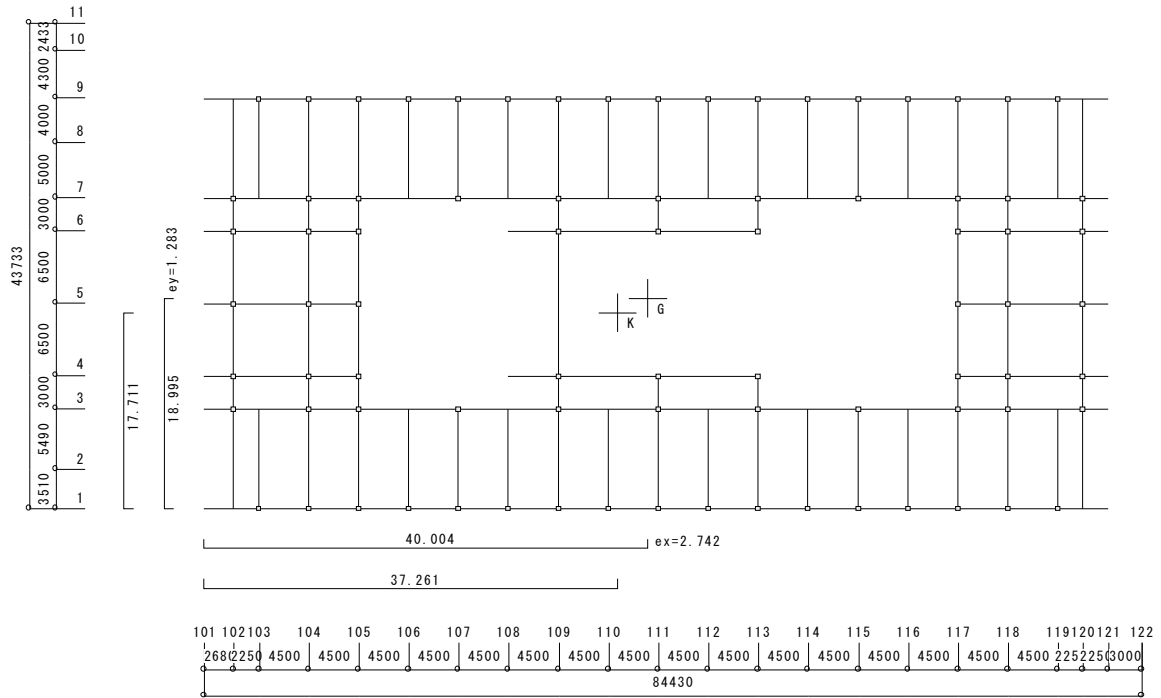
【2階 X正Y負】スケール：1/680



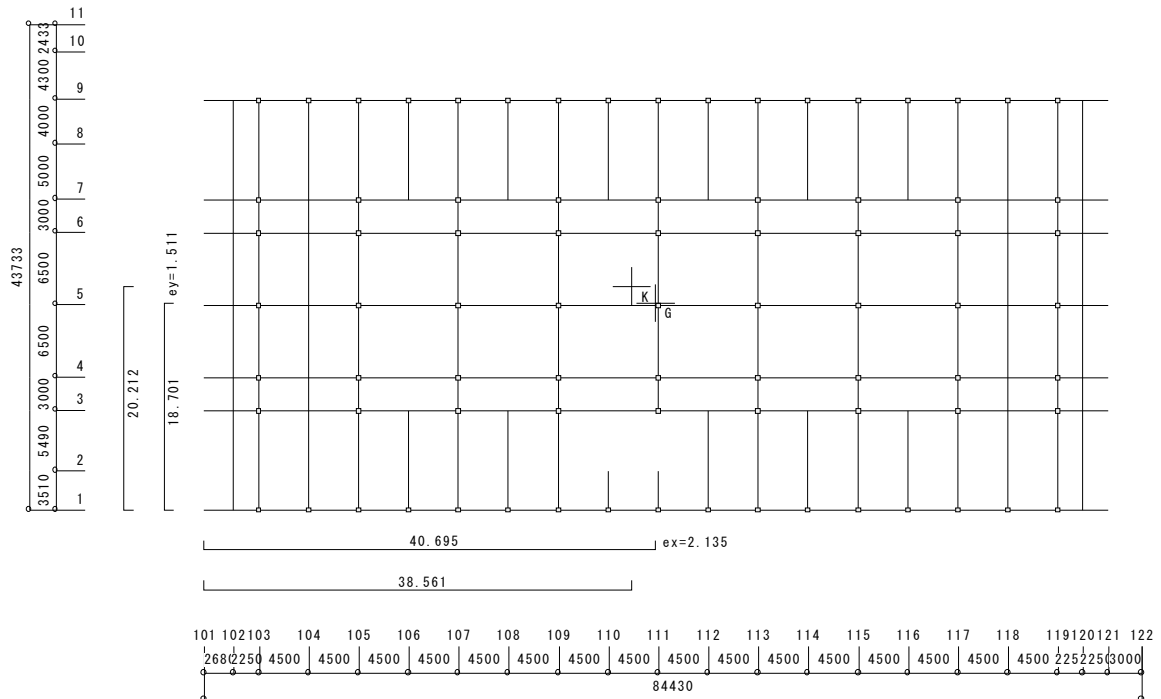
【1階 X正Y負】スケール：1/680



10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮する場合>

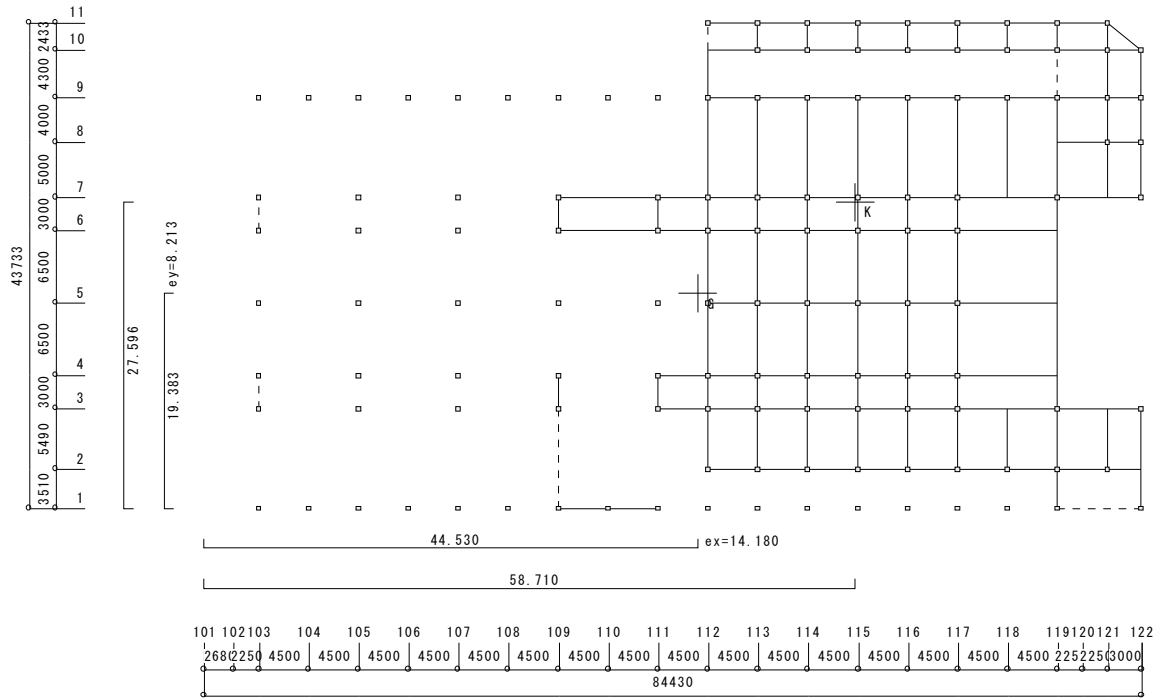


【3階 X 負Y正】スケール : 1/680

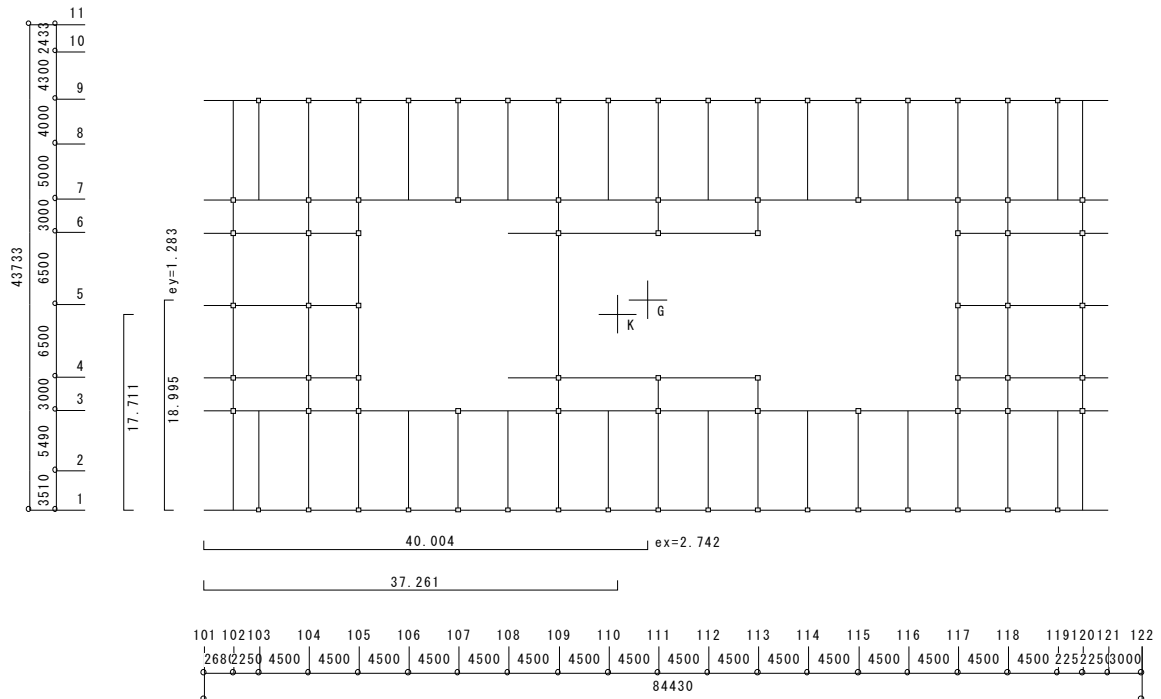


【2階 X 負Y正】スケール : 1/680

10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮する場合>

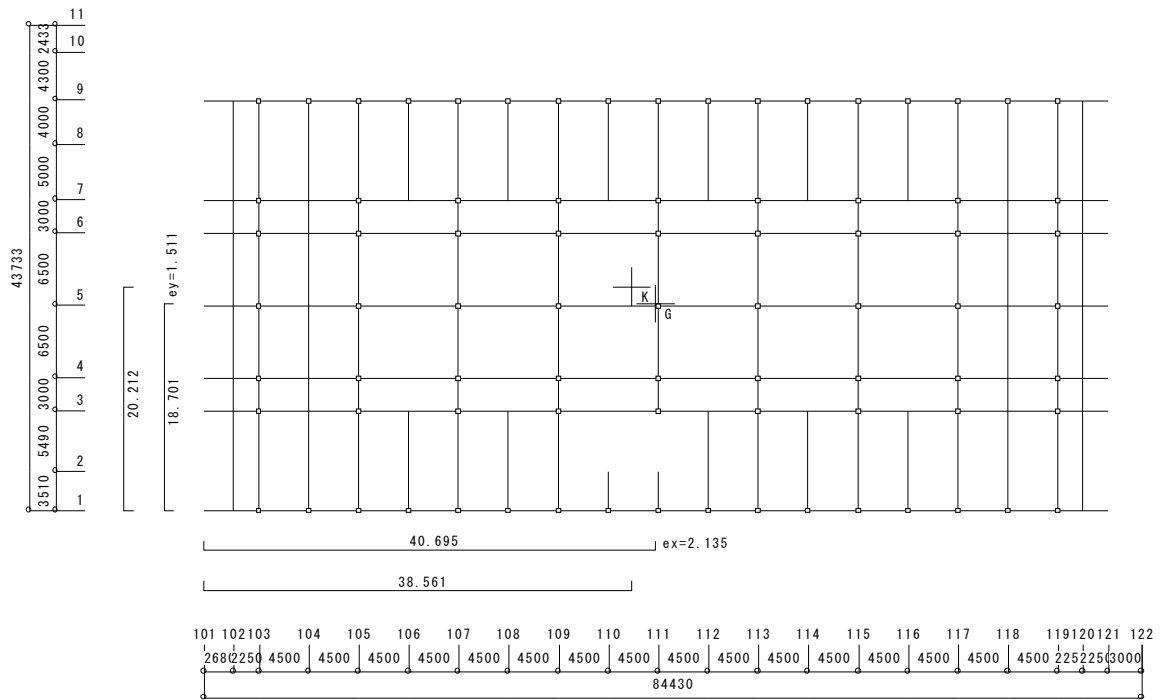


【1階 X 負Y正】スケール：1/680

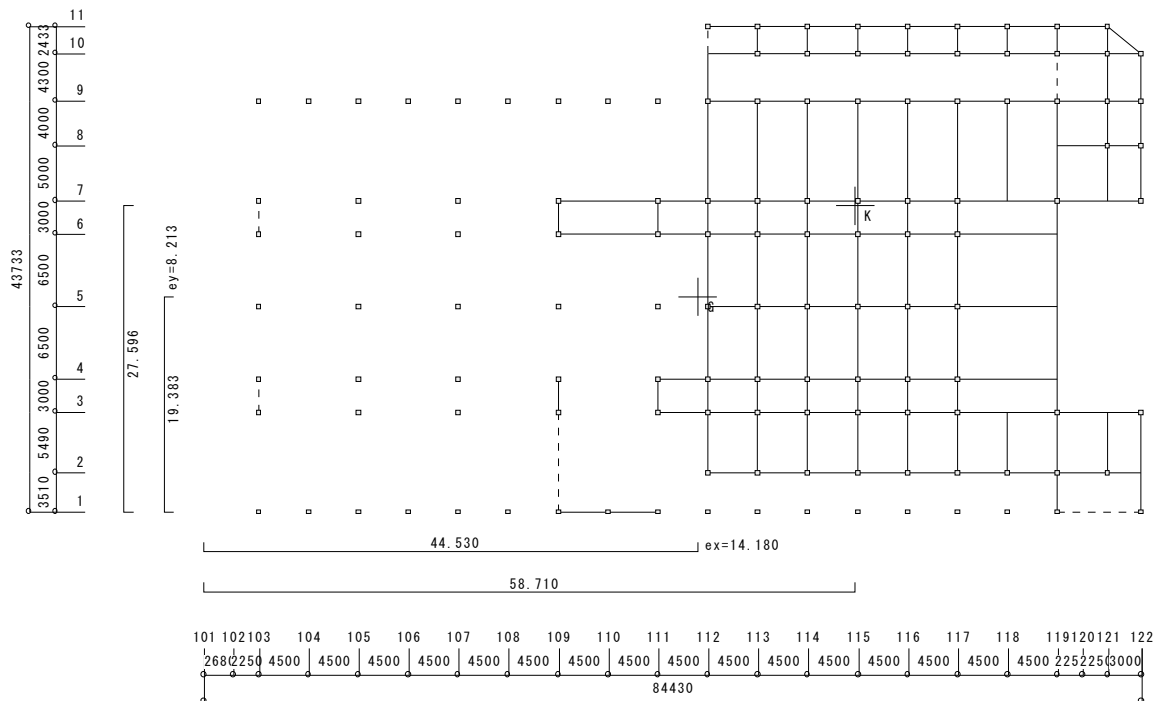


【3階 X 負Y負】スケール：1/680

10.2 重心・剛心図 <雑壁を考慮する場合>



【2階 X 負Y負】スケール：1/680



【1階 X 負Y負】スケール：1/680

## 15. エコーデータ

### 1.1 基本事項

- ・工事名 : 伊賀市南庁舎耐震補強計画
  - ・略称 : 伊賀市南庁舎耐震補強計画
  - ・日付 :
  - ・担当者 :
- ・建物概要 (単位の表示なきものは [m] とする。)

主体構造 : RC造

建物形状 : X方向 21 スパン, Y方向 10 スパン, 全階数 5 階, 地下 0 階, P. H. 2 階

階	構造	* 階高 *	* 構造階高 *	層	* 梁天~部材心 *	* スラブ厚 [cm] *
PH2	RC	3.600	3.600	Z06	0.300	13.0
PH1	RC	3.600	3.700	Z05	0.300	13.0
3	RC	3.520	3.720	Z04	0.400	13.0
2	RC	3.790	3.590	Z03	0.600	13.0
1	RC	3.080	3.355	Z02	0.400	13.0
キ	RC			Z01	0.675	13.0

< X方向 > \* スパン長 \* \* 構造スパン長 \*

101-102	2.680	2.680
102-103	2.250	2.250
103-104	4.500	4.500
104-105	4.500	4.500
105-106	4.500	4.500
106-107	4.500	4.500
107-108	4.500	4.500
108-109	4.500	4.500
109-110	4.500	4.500
110-111	4.500	4.500
111-112	4.500	4.500
112-113	4.500	4.500
113-114	4.500	4.500
114-115	4.500	4.500
115-116	4.500	4.500
116-117	4.500	4.500
117-118	4.500	4.500
118-119	4.500	4.500
119-120	2.250	2.250
120-121	2.250	2.250
121-122	3.000	3.000

< Y方向 > \* スパン長 \* \* 構造スパン長 \*

1-2	3.510	3.510
2-3	5.490	5.490
3-4	3.000	3.000
4-5	6.500	6.500
5-6	6.500	6.500
6-7	3.000	3.000
7-8	5.000	5.000
8-9	4.000	4.000
9-10	4.300	4.300
10-11	2.433	2.433

- G. L. から 1 層梁天までの高さ -0.150 m
- パラペット部分の高さ 0.000 m
- 基礎 : 基礎形式 <1>独立基礎 (基礎梁に対する荷重項は、床荷重等による)
- 最下層二重スラブ <1>しない
- ・層間変形角の制限値 1/200
- ・構造計算方法 許容応力度等計算によって、本建築物の安全性を検証するものとする。
- 計算ルート X方向 自動判定, Y方向 自動判定
- ・塔状比用データ 建物高さ 0.000 m, 幅 X 0.000 m Y 0.000 m  
(データが0のときは、建物高さ：一般階の階高とG Lから1層梁天までの高さの和 幅：スパン長の和 とします。)

### 1.2 計算条件

#### (1) 剛性計算条件

1. 耐震壁とその周りの部材の応力整理は、耐震壁周りの応力を整理する。  
耐震壁周りの梁の剛度増大率  $\phi = 100$   
耐震壁の開口条件は、 $ro \leq 0.4$  とする。  
開口周比および開口高さ比におけるhは、梁中心間距離とする。  
耐震壁剛性計算における寸法のとり方は、柱心とする。
2. 梁・柱 I の計算は、略算法とする。・腰壁・垂壁(袖壁)によるIは、  
断面積と壁を含まないせいが等しい長方形断面に置換する。  
[RC・SRC梁]・床によるIは、協力幅による。
3. 梁・柱 A の計算方法は、せん断変形用と軸変形用との区別しない。  
床(直交壁)と腰壁・垂壁(袖壁)を考慮する。

4. 面内雑壁の n 値
- | 階   | n 値  |
|-----|------|
| PH2 | 1.00 |
| PH1 | 1.00 |
| 3   | 1.00 |
| 2   | 1.00 |
| 1   | 1.00 |
5. 剛域の計算をする際、開口の処理は長方形とする。  
 最大値  $\lambda L$  の係数  $\lambda = 1.00$   
 入り長さ  $\alpha D$  の係数  $\alpha = 0.25$
6. スリット壁付梁の剛性計算は、腰壁・垂壁を考慮する。
7. 柱軸変形用断面積 (An) : 鉛直時、X方向フレームとY方向フレームの断面積の平均値をとる。  
 水平時、加力方向のフレームの断面積をとる。
8. 柱軸変形用剛域 : 鉛直時、X方向フレームとY方向フレームの平均値をとる。  
 水平時、加力方向のフレームの剛域をとる。
9. RC-SRC梁柱の剛性計算に、鉄筋・鉄骨を考慮しない。  
 RC-SRC梁柱の剛性計算に考慮する腰壁・垂壁・袖壁の厚さは、12cm以上とする。

(2) 荷重計算条件

- 柱自重は、階高の中央で上下階に分配する。
- 柱軸力算定の際、壁は、階高の中央で上下階に分配する。
- 梁C, Mo, Qo算定の際、壁は、階高の中央で上下の梁に分配する。
- 剛域を考慮した荷重項の計算はしない。
- 柱軸力算定の際、積載荷重の低減はしない。
- 建物外周部床は考慮する。(外周部の床面積は自動認識する)

(3) 応力計算条件

- 水平外力の加力方向(地震荷重時) X方向 両方向, Y方向 両方向
- 外力の作用角度  $\theta$  [度] (地震荷重時)は、 $0.0^\circ$  とする。
- 浮き上がりは考慮しない。
- せん断による変形は、鉛直・水平荷重時共考慮する。
- 柱軸力による変形(柱の伸縮)は、水平荷重時のみ考慮する。
- 鉛直荷重時において、耐震壁周りの荷重項は考慮しない。
- 傾斜地に建つ場合の地盤に伝わる水平力の処理として、支点バネを与えて求める。
- 偏心率計算方法・基礎部分の重量と剛性を考慮する。  
 ・剛心位置の計算方法は技術基準解説書による。
- 層間変形角は、最大をとる。(加力方向)
- 剛性率計算時の層間変形角は、剛心位置をとる。(加力方向)
- 短期地震荷重時の解析方法は、弾性解析による。

(4) 断面算定条件

1) 共通項目

- | 1. 端部の断面算定位置                    | (RC, SRC造) | <X> | 《梁用》<br>壁端又は柱面 | 《柱用》<br>壁端又は梁面 | 《柱脚用》<br>壁端又は梁面 |
|---------------------------------|------------|-----|----------------|----------------|-----------------|
| 2. 端部の応力採用位置 $\Delta$ [cm]      | (RC, SRC造) | <X> | 鉛直 -1.0        | -1.0           | -1.0            |
| 断面算定位置と、そこから                    |            |     | 水平 0.0         | 0.0            | 0.0             |
| $\Delta$ cm節点側に入った位置との          |            | <Y> | 鉛直 -1.0        | -1.0           | -1.0            |
| 2ヶ所での大きい方を採用                    |            |     | 水平 0.0         | 0.0            | 0.0             |
| します。                            |            |     |                |                |                 |
| (-1は必ず節点位置の応力                   |            |     |                |                |                 |
| を採用します)                         |            |     |                |                |                 |
| 3. 内法寸法の取り方は、正味内法 (Lo, Ho) とする。 |            |     |                |                |                 |
| 4. 材料強度に対する基準強度の割増し率            |            | <X> | 主筋用(梁・柱) 1.10  | 壁・スラブ筋用 1.10   |                 |
|                                 |            | <Y> | 1.10           | 1.10           |                 |
| 5. 断面算定用柱長期軸力は、応力計算結果の軸力を用いる。   |            |     |                |                |                 |
| 6. 耐震壁周りの梁・柱共、断面算定する。           |            |     |                |                |                 |
| 7. 断面算定部材の最小せい                  | 梁 25 cm    | 柱   | 40 cm          |                |                 |

## 8. Pt, Pwのmin, maxのルート別指定

< R C部材 >	梁Ptmax	梁Ptmin	梁Pwmax	梁Pwmin	柱Ptmax	柱Ptmin	柱Pwmax	柱Pwmin
ルート1	2.00	0.00	1.20	0.20	2.00	0.00	1.20	0.20
ルート2-1	2.00	0.00	1.20	0.20	2.00	0.00	1.20	0.30
ルート2-2	2.00	0.00	1.20	0.20	2.00	0.00	1.20	0.30
ルート2-3	2.00	0.00	1.20	0.20	2.00	0.00	1.20	0.30
ルート3	2.00	0.00	1.20	0.20	2.00	0.00	1.20	0.20

9. 断面検定方法は、2軸曲げとする。  
 10. 直交加力時の梁の断面算定は、直交加力時の応力が“(加力方向の応力)×1.00”より大きな場合にのみ行います。  
 11. R C, S R C梁のたわみの検討をする  
 変形増大率 R C造 8.0  
 12. 耐力壁水平力負担率による剛節架構の応力割増し  
 柱割増率計算方法 : 柱毎  
 柱 曲げモーメント : しない  
 柱 せん断力 : しない  
 柱 軸力 : しない

## 2) R C部材

## 1. 梁・柱 QDの決定方法

《ルート1, ルート2-1, ルート2-2の場合》

X方向:  $QD=Q_0+Q_y$  と  $QD=Q_L+n \cdot Q_E$  の小さい方とする。 割増し率  $n=2.00$   
 Y方向:  $QD=Q_0+Q_y$  と  $QD=Q_L+n \cdot Q_E$  の小さい方とする。 割増し率  $n=2.00$

《ルート3の場合》

短期荷重時のせん断設計(異形鉄筋および丸鋼)は、安全性確保のための検討を行う。

X方向:  $QD=Q_0+Q_y$  と  $QD=Q_L+n \cdot Q_E$  の小さい方とする。 割増し率  $n=2.00$   
 Y方向:  $QD=Q_0+Q_y$  と  $QD=Q_L+n \cdot Q_E$  の小さい方とする。 割増し率  $n=2.00$

《ルート2-3の場合》

X方向:  $QD=Q_0+\alpha \cdot Q_M$  とする。 割増し率  $\alpha=1.10$

Y方向:  $QD=Q_0+\alpha \cdot Q_M$  とする。 割増し率  $\alpha=1.10$

せん断強度式は、許容せん断耐力式[学会規準式]を用いる。

ウルボン使用部材:

ルート1, ルート2-1, ルート2-2, ルート3におけるQDの決定方法は、

$QD=Q_0+Q_y$  と  $QD=Q_L+n \cdot Q_E$  の小さい方とする。

割増し率nは、X方向2.00 Y方向2.00とする。

短期許容せん断耐力式は、許容せん断耐力式を用いる。

## 2. 梁

1/4L点での断面算定はする(配筋は端中部の小さい方)。

最小複筋比 $\gamma_{min}=0.30$ とする。

中央の上端配筋本数決定の際、端部の配筋本数の最低0.25倍必要とする。

耐力壁周りの梁主筋本数決定には、0.8%BDを採用する。但し、第一層梁は採用しない。

付着応力度、必要延長長さの検討(RC規準1991)をしない。

必要付着長さの検討(RC規準1999)をしない。

## 3. 柱

主筋本数決定には、0.8%BDを採用する。

QD算定時の $Q_0, Q_L$ の考慮はする。

Mu算定式は、atより求める。[技術基準解説書(付1.3-10~12)式]

QM(Qy)算定時の梁Mu(My)の考慮は、考慮しない場合、柱頭のみ、又は柱脚のみ考慮する場合の内、

QM(Qy)が最小となるメカニズムを自動判定

芯鉄筋の考慮は、S R C規準 (10)-(15)式(単純累加強度式)による。

付着応力度の検討(RC規準1991)をしない。

## 4. 耐力壁 せん断力の割増し率n

《ルート1, ルート2-1, ルート2-2の場合》

X方向: 割増し率  $n=2.00$

Y方向: 割増し率  $n=2.00$

《ルート2-3の場合》

X方向: 割増し率  $n=1.50$

Y方向: 割増し率  $n=1.50$

《ルート3の場合》

X方向: 割増し率  $n=1.00$

Y方向: 割増し率  $n=1.00$

せん断耐力の低減率は、 $1-\max(ro, lo/l)$ とする。

## 7) 接合部

《短期許容応力度設計(R C部材)》

1. 短期時の検定は、しない

《終局強度設計(R C・S R C部材)》

6. 終局時の検定は、しない

1.3 建物特殊形状

(2) 隅切り

No	X軸	Y軸	移動軸
1	122	11	121

(4) 節点の上下移動

No	層	層	X軸	X軸	Y軸	Y軸	L [m]
1	Z04	Z04	109	109	4	4	1.760
2	Z04	Z04	111	111	4	4	1.760
3	Z04	Z04	113	113	4	6	1.760
4	Z04	Z04	109	109	6	6	1.760
5	Z04	Z04	111	111	6	6	1.760
6	Z02	Z02	109	111	1	1	1.950
7	Z02	Z02	119	119	4	6	-0.120
8	Z01	Z01	103	111	1	1	1.130
9	Z01	Z01	103	103	3	7	1.130
10	Z01	Z01	104	104	3	3	1.130
11	Z01	Z01	105	105	3	7	1.130
12	Z01	Z01	106	106	3	3	1.130
13	Z01	Z01	107	107	3	7	1.130
14	Z01	Z01	108	108	3	3	1.130
15	Z01	Z01	109	109	3	5	1.130
16	Z01	Z01	110	111	3	3	1.130
17	Z01	Z01	115	117	4	6	-1.440
18	Z01	Z01	114	114	5	5	-1.440
19	Z01	Z01	104	104	7	7	1.130
20	Z01	Z01	106	106	7	7	1.130
21	Z01	Z01	103	107	9	9	1.130

1.4 使用材料

(1) コンクリート

層	構造形式	種類	Fc[N/mm2] ( )内は材料データ登録Noを表します。-----/					
			梁	柱	壁	床	小梁	片持ち梁
Z06	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z05	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z04	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z03	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z02	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6
Z01	RC	普通	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6	17.6

【コンクリート登録】 [N/mm2] [kN/m3] [kN/mm2]

No	種類	Fc	上段:長期, 下段:短期 -----/						γ	E	G	n
			f c	f s	f a上	f a他	f b上	f b他				
--	普通	17.6	5.87	0.59	1.17	1.76	0.71	0.89	23.0	20.44	8.51	15
			11.73	0.88	1.76	2.64	1.07	1.34				

※鉄筋コンクリートの重量はコンクリートの単位容積重量γに 1.0 kN/m3 加算します。

(2) 鉄筋

層	構造形式	鉄筋径 -----/								鉄筋種別 -----/						
		主筋《梁》スタ-ラフ		主筋《柱》フ-フ		壁筋		スラフ筋		細物	太物1	最小径	太物1	太物2	最小径	太物2
		(X)	(Y)	(X)	(Y)											
Z06	RC	R22	R22	R9	R9	R22	R9	R9	R9	SD295A	19	SD295A	29	SD295A		
Z05	RC	R22	R22	R9	R9	R22	R9	R9	R9	SD295A	19	SD295A	29	SD295A		
Z04	RC	R22	R22	R9	R9	R22	R9	R9	R9	SD295A	19	SD295A	29	SD295A		
Z03	RC	R22	R22	R9	R9	R22	R9	R9	R9	SD295A	19	SD295A	29	SD295A		
Z02	RC	R22	R22	R9	R9	R22	R9	R9	R9	SD295A	19	SD295A	29	SD295A		
Z01	RC	R22	R22	R9	R9	R22	R9	R9	R9	SD295A	19	SD295A	29	SD295A		

丸鋼 細物 太物 最小径 太物  
SR235 16 SR235  
高強度せん断補強筋 : ウルボン  
RC柱のせん断補強筋にウルボンを使用するときは、135°フックの帯筋とする

・許容応力度 [N/mm <sup>2</sup> ]	種別名	< 長期 >		< 短期 >		< 長期 >	
		引・圧	せん断	引・圧	せん断	引・圧 (D29以上)	
	SR235	155	155	235	235	155	
	SR295	155	195	295	295	155	
	SD295A	195	195	295	295	195	

・ヤング係数: 205.0 [kN/mm<sup>2</sup>]

1.5 荷重

(1) 仕上

1) 標準仕上状態・各層仕上重量 [N/m<sup>2</sup>] (RC・SRC部材)

《 梁 : 両側仕上 》		《 柱 : 四面仕上 》		《 小梁 : 両側仕上 》		《 片持梁 : 両側仕上 》	
層	仕上重量	階	仕上重量	層	仕上重量	層	仕上重量
Z06	500	PH2	500	Z06	500	Z06	500
Z05	500	PH1	500	Z05	500	Z05	500
Z04	500	3	500	Z04	500	Z04	500
Z03	500	2	500	Z03	500	Z03	500
Z02	500	1	500	Z02	500	Z02	500
Z01	500			Z01	500	Z01	500

(2) 積載荷重 (L.L) [N/m<sup>2</sup>]

No	スラブ用	ラメン用	地震用	用途
1	1800	1300	600	居住室、病室、寝室
2	2900	1800	800	事務室、研究室
3	2300	2100	1100	教室
4	2900	2400	1300	百貨店、店舗の売り場
5	2900	2600	1600	集会室 (固定席)
6	3500	3200	2100	集会室 (その他)
7	5400	3900	2000	車庫、自動車通路
8	900	650	300	非歩行屋根
9	3900	2900	2000	倉庫
10	5400	4400	3900	書庫
11	1000	600	400	屋根
12	5000	4000	2000	機械室
22	7000	5000	4000	書庫

(3) 積雪荷重

積雪荷重の考慮 : 考慮しない

(4) 風荷重

風荷重の考慮 X方向: 考慮しない  
Y方向: 考慮しない

(5) 地震力計算用データ

地域係数 (Z)	: 1.00	P. H. 階の水平震度	: 1.00
用途係数 (I)	: 1.00	一次固有周期 (T) X方向	: 0.000 (内部計算)
強度抵抗型の建築物にするための係数 (Sp)	: 1.00	Y方向	: 0.000 (内部計算)
地盤種別による Tc	: 0.60 秒	地震層せん断力係数の最小値 (Ci-min)	X方向: 0.05
標準せん断力係数 (一次設計用)	X方向: 0.20	Y方向	: 0.05
Y方向	: 0.20	地下階水平震度の最小値 (ki-min)	X方向: 0.05
標準せん断力係数 (保有耐力用)	: 1.00	Y方向	: 0.05



1.6 部材形状登録

(1) 柱 [cm]

No	Dx	Dy	No	Dx	Dy
1	50	50	6	70	70
2	43	86	7	35	35
3	40	40	8	45	45
4	55	55			
5	120	55			

(2) 梁 [cm]

No	B	D	ハッチ/--左端-----右端-----始端距離--/				左端	右端	No	B	D	ハッチ/--左端-----右端-----始端距離--/				左端	右端
			Be	De	Be	De						Be	De	Be	De		
1	25	50						21	55	120							
2	25	70						22	35	267							
3	30	70						23	30	190							
4	25	80						24	30	50							
5	40	80						25	35	65	35	50	35	80	100.0	100.0	
6	35	80						26	30	60							
7	30	50	30	70	30	70	70.0	70.0	27	40	50						
8	25	50							28	30	65						
9	40	50	40	80	40	80	80.0	80.0	29	55	100	55	80	55	120	0.0	0.0
10	35	50	35	80	35	80	80.0	80.0	30	55	100	55	120	55	80	0.0	0.0
11	35	50							31	30	55						
12	30	100							32	35	110						
13	40	70							33	30	100						
14	40	100															
15	40	70	40	100	40	100	100.0	100.0									
16	35	120															
17	40	135															
18	25	100															
19	30	80															
20	30	70	30	80	30	80	80.0	80.0									

(3) 壁 [cm] [N/m2]

No	壁厚	仕上	単位重量
12	12.0	1000	
15	15.0	1000	
18	18.0	1000	
30	30.0	1000	
31	30.0	1000	

(5) 開口 [N/m2] [cm] <開口部重量考慮しない。>

No	開口数	包絡	タイ*	P 1	P 2	P 3	P 4	タイ*	P 1	P 2	P 3	P 4
1	1	1	5	76.0	191.0	371.0	0.0					
2	1	1	5	110.0	70.0	0.0	25.0					
3	2	1	5	90.0	143.0	399.5	0.0	6	269.0	56.0	83.0	160.0
4	1	1	6	152.0	191.0	146.5	0.0					
5	3	1	5	70.0	70.0	56.0	0.0	6	120.0	70.0	155.5	292.0
			6	83.0	40.0	0.0	247.0					
6	1	1	6	106.0	143.0	0.0	0.0					
7	1	1	5	115.0	179.0	177.5	0.0					
8	4	1	5	97.0	191.0	0.0	12.0	5	80.0	191.0	350.0	12.0
			6	80.0	191.0	260.0	12.0	6	95.0	80.0	0.0	15.0
9	2	2	5	235.0	191.0	0.0	0.0	6	80.0	191.0	260.0	0.0
10	3	2	5	210.0	191.0	60.0	0.0	6	80.0	191.0	260.0	0.0
			6	80.0	70.0	0.0	0.0					
11	2	1	5	179.0	65.0	0.0	155.0	6	179.0	65.0	0.0	155.0
12	1	1	5	112.5	191.0	0.0	12.0					
13	1	1	5	182.0	194.0	0.0	12.0					
14	1	1	5	96.0	191.0	0.0	12.0					
15	1	1	5	96.0	191.0	-45.0	0.0					

No	開口数	包絡	ﾀｲﾌﾟ	P 1	P 2	P 3	P 4	ﾀｲﾌﾟ	P 1	P 2	P 3	P 4
16	1	1	5	70.0	90.0	-31.5	0.0					
17	1	1	6	116.0	191.0	0.0	0.0					
18	1	1	5	90.0	191.0	-146.0	0.0					
19	2	1	5	80.0	191.0	0.0	0.0	6	70.0	90.0	-45.0	13.0
20	1	1	6	70.0	90.0	-30.0	25.0					
21	2	1	5	90.0	191.0	-10.0	0.0	6	70.0	90.0	-20.0	13.0
22	1	1	6	57.0	230.0	-13.0	0.0					
23	1	1	6	140.0	70.0	0.0	13.0					
24	1	1	6	96.0	191.0	-12.0	12.0					
25	2	2	5	96.0	191.0	0.0	12.0	6	96.0	191.0	0.0	12.0
26	2	1	5	69.0	191.0	0.0	12.0	5	60.0	130.0	-88.0	90.0
27	1	1	6	118.0	232.0	-25.0	0.0					
28	1	1	6	113.0	191.0	60.0	0.0					
29	1	1	5	116.0	191.0	60.0	0.0					
30	1	1	6	70.0	90.0	-40.0	13.0					
31	1	1	6	47.0	228.0	0.0	0.0					
32	2	2	5	125.0	191.0	351.0	0.0	6	125.0	191.0	351.0	0.0

## (6) 袖壁・腰壁・垂壁 [cm] [N/m2]

No	壁厚	仕上	L L	L R	L D	L U	No	壁厚	仕上	L L	L R	L D	L U
201	15.0	1000	450.0	0.0	0.0	0.0	212	15.0	1000	-64.5	0.0	0.0	0.0
202	15.0	1000	447.5	0.0	0.0	0.0	213	15.0	1000	0.0	581.5	0.0	0.0
203	15.0	1000	150.0	150.0	0.0	0.0	214	15.0	1000	0.0	147.0	0.0	242.0
204	15.0	1000	0.0	235.0	0.0	0.0	215	15.0	1000	-59.0	0.0	0.0	0.0
205	15.0	1000	190.0	0.0	0.0	0.0	216	15.0	1000	607.0	0.0	0.0	0.0
206	15.0	1000	0.0	276.0	0.0	0.0							
207	15.0	1000	0.0	83.0	0.0	0.0							
208	15.0	1000	0.0	150.0	0.0	0.0							
209	15.0	1000	0.0	0.0	53.0	0.0							
211	15.0	1000	0.0	-119.0	0.0	0.0							

## (7) 小梁 [cm] [N/m]

No	B	D	単位重量	No	B	D	単位重量
1	25	70		6	25	50	
2	25	80		7	25	100	
3	30	50		8	30	65	
4	30	100		11	30	60	
5	30	120		21	15	50	

## (8) 床 (小梁なし) [cm] [N/m2]

No	L.L-No	t	仕上	No	L.L-No	t	仕上
1	11	12.0	970	15	1	12.0	2370
2	12	12.0	2070	16	1	15.0	2350
3	11	12.0	970	21	1	26.0	600
4	11	15.0	950				
5	1	12.0	2970				
6	1	15.0	2950				
11	1	12.0	820				
12	22	12.0	820				
13	1	12.0	720				
14	1	15.0	700				

(9) 床組 (小梁あり) [cm] <スパンで「-」の数値は比を、「----」は等間隔を表します。>

No	小梁数	方向	スラブNo	スパン	小梁No	スラブNo	スパン	小梁No	スラブNo	スパン	小梁No	スラブNo
101	1	Y-0	13	-0.500	2	13						
102	1	Y-0	12	-0.500	2	12						
103	1	Y-0	14	-0.500	2	14						
104	1	X-0	21	600.0	2	13						
105	1	Y-0	5	-0.500	3	5						
106	1	Y-0	14	50.0	11	4						
107	2	Y-0	2	225.0	3	2	450.0	3	2			
108	1	Y-0	5	-0.500	3	13						
109	1	Y-0	15	-0.500	3	15						
110	3	Y-0	6	-0.250	2	5	-0.250	2	5	-0.250	2	5
111	3	Y-0	5	-0.250	2	6	-0.250	2	11	-0.250	2	11
112	3	Y-0	11	-0.250	2	11	-0.250	2	11	-0.250	2	11
113	3	Y-0	5	-0.250	2	6	-0.250	2	6	-0.250	2	6
114	1	Y-0	14	-0.500	2	13						
115	1	Y-0	3	-0.500	1	3						
116	1	Y-0	3	-0.500	3	3						
117	2	Y-0	3	-0.333	1	3	-0.333	1	3			
118	1	Y-0	2	-0.500	3	2						
119	1	Y-0	0	50.0	11	4						
120	1	Y-0	15	-0.500	3	13						
121	1	Y-0	14	----	21							
122	1	Y-0	14	183.0	6	14						
123	1	Y-0	0	183.0	21	14						
124	1	X-0	3	----	5							
125	1	Y-0	0	479.5	8	126						
126	1	Y-0	0	265.0	8	0						

(11) 片持ち梁 [cm] [kN] [kN/m]

No	B	D	D'	L	P	距離	W	L 1	L 2
1	35	80	80	267.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

(12) 片持ち床 [cm] [kN/m]

No	スラブNo	L	P	リブ	Li	Lj	No	スラブNo	L	P	リブ	Li	Lj
1	3	268.0	2.9	7	0.0	0.0	11	21	280.0	3.5	0	450.0	0.0
2	3	225.0	2.9	7	0.0	0.0							
3	3	450.0	2.9	4	0.0	0.0							
4	124	450.0	2.9	4									
5	13	268.0	3.5	2	0.0	0.0							
6	13	225.0	3.5	2	0.0	0.0							
7	13	351.0	3.5	2	0.0	0.0							
8	21	190.0	3.5	0	300.0	0.0							
9	21	190.0	3.5	0	0.0	0.0							
10	14	267.0	3.5	2	0.0	0.0							

(14) 入隅 [cm] [kN/m]

No	タイフ	スラブNo-X	スラブNo-Y	Lx	Ly	P	リブ-X	リブ-Y
601	1	21		190.0	190.0	3.5		

1.8 形状配置 梁形状 G, 柱形状 C, 床形状 S, 片持ち梁形状 CG, 片持ち床形状 CS, 出隅 DS, 入隅 IS  
壁形状 (荷重伝達) W 開口 (hの採用条件) (ho/hの考慮)  
・荷重伝達 0: 荷重計算条件の方法 1: 上下の梁に分配 2: 下の梁で負担 3: 直接柱に伝達 4: 耐震壁とする  
・hの採用条件 0: 剛性計算条件の方法 1: 梁中心間距離 2: 梁天間距離  
・ho/hの考慮 0: 断面算定条件の方法 1: ho/hを考慮する 2: ho/hを考慮しない  
※ s はスリット位置, T は三方スリット位置, # は支点位置を表す。床形状で負値なら積雪のある床を表します。

< Z06層 PH2階 >

11

10

9

8

7

6

5

4

3

101

102

103

104

105

106

107

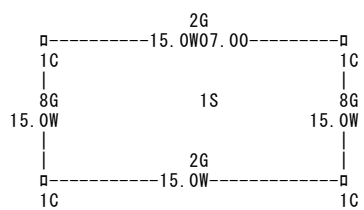
11

10

9

8

7



5

4

3

107

108

109

110

111

112

113

11

10

9

8

7

6

5

4

3

113

114

115

116

117

118

119

11

10

9

8

7

6

5

4

3

119

120

121

122

3

2

1

101

102

103

104

105

106

107



3

2

1

107

108

109

110

111

112

113

3

2

1

113

114

115

116

117

118

119

3

2

1

119

120

121

122

< Z05層 PH1階 >

11

10

9

8

7

6

5

4

3

101

102

103

104

105

106

107

11

10

9

8

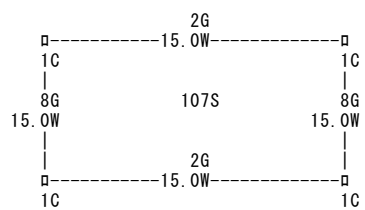
7

6

5

4

3



107

108

109

110

111

112

113

11

10

9

8

7

6

5

4

3

113

114

115

116

117

118

119

11

10

9

8

7

6

5

4

3

119

120

121

122

3

2

1

101

102

103

104

105

106

107



3

2

1

107

108

109

110

111

112

113

3

2

1

113

114

115

116

117

118

119

3

2

1

119

120

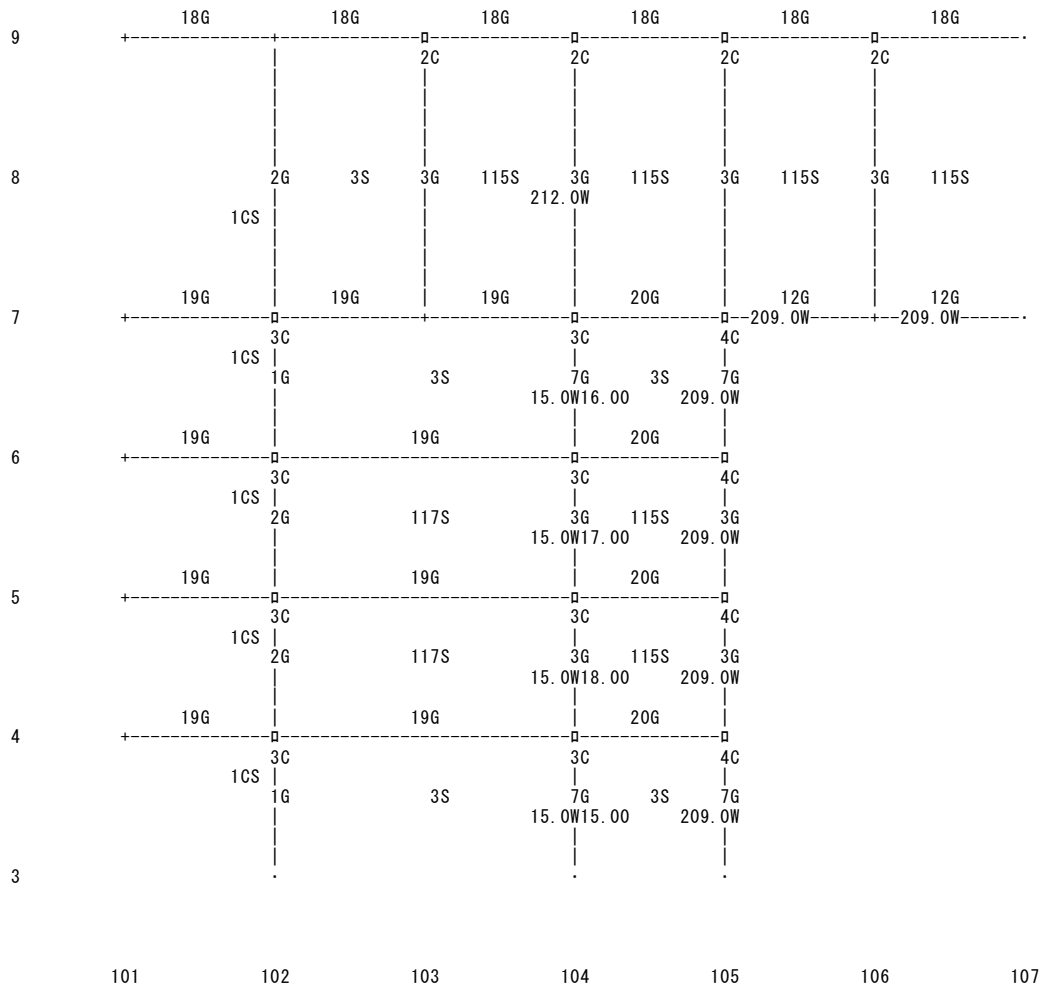
121

122

< Z04層 3階 >

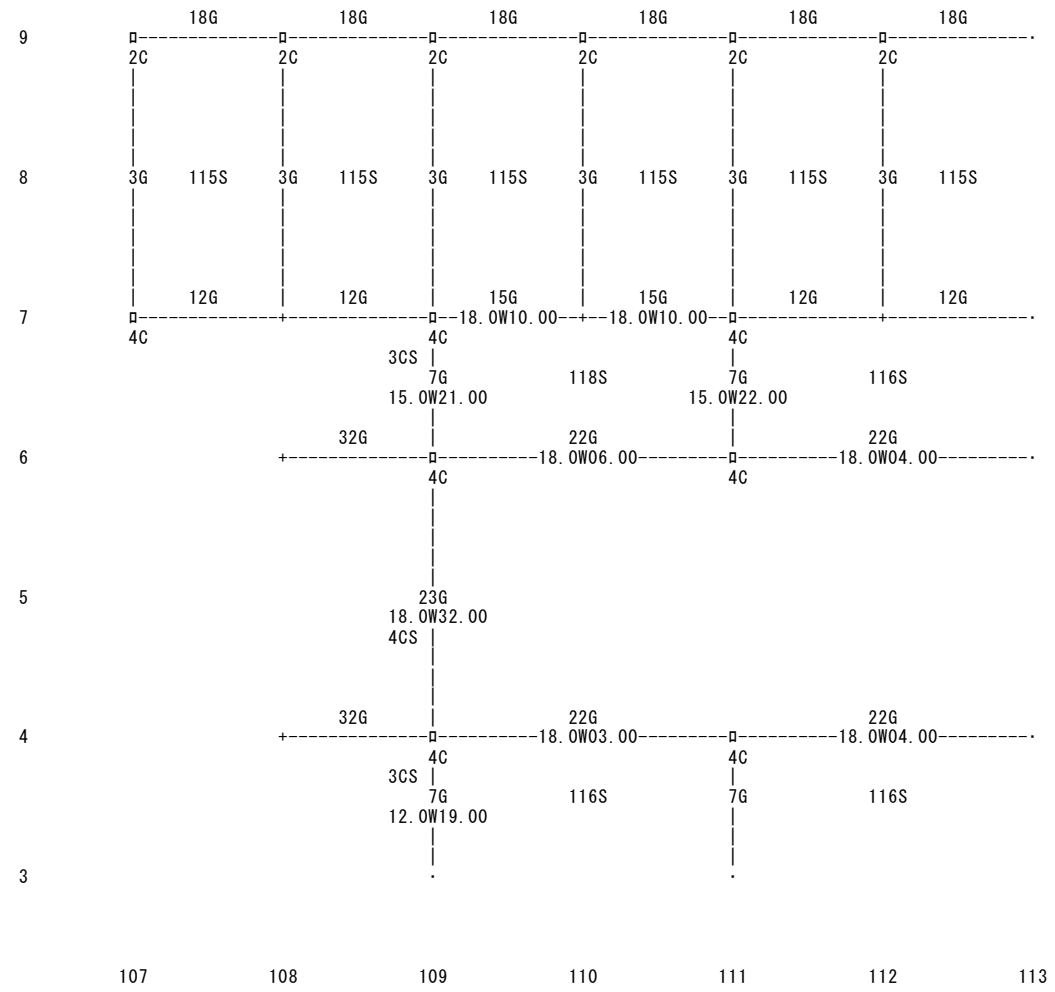
11

10



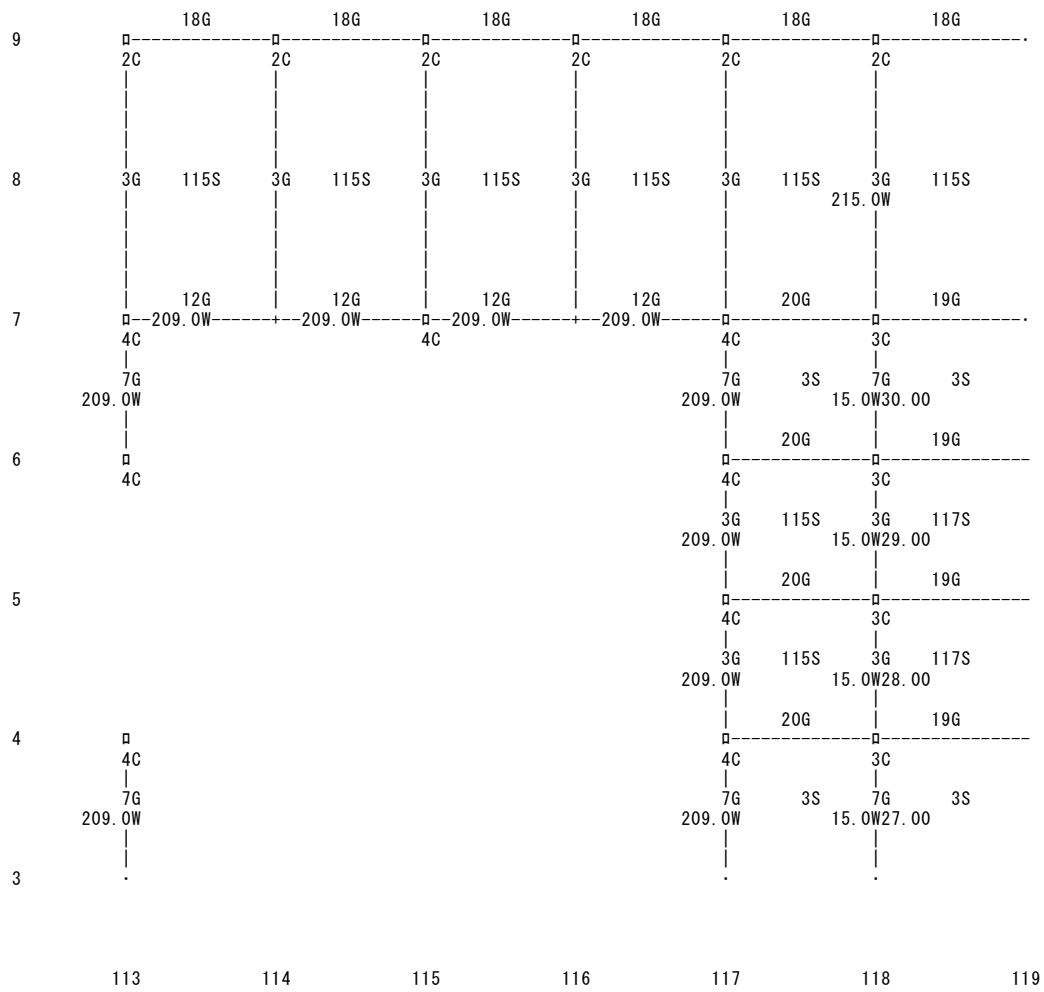
11

10



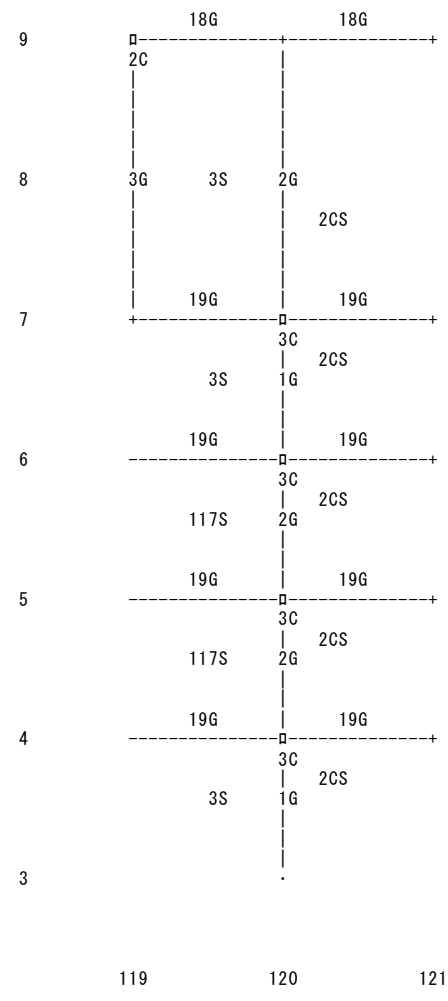
11

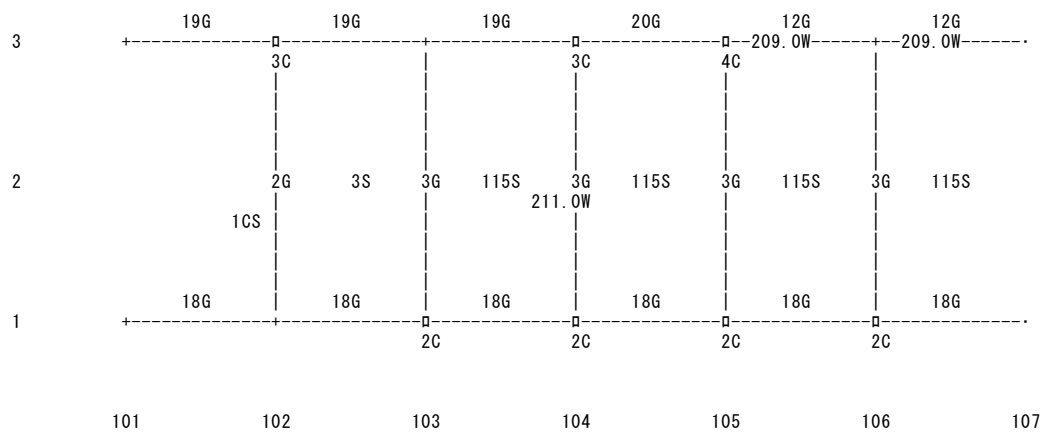
10



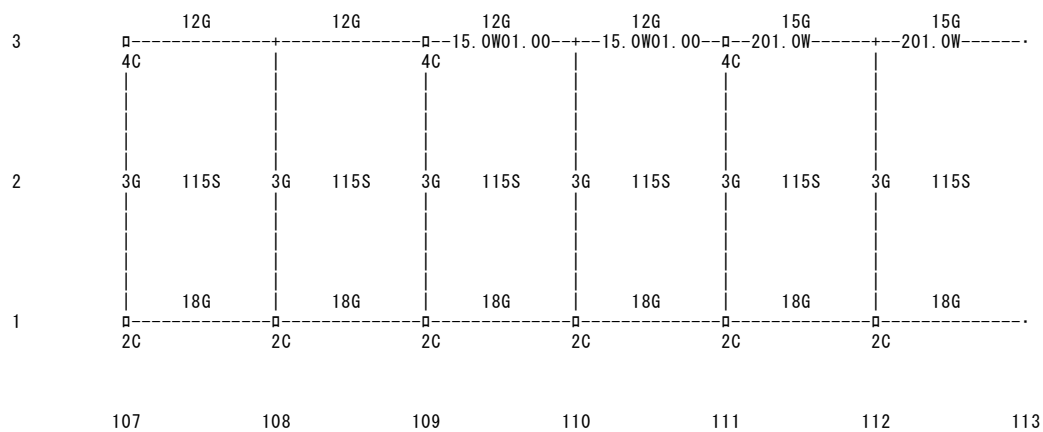
11

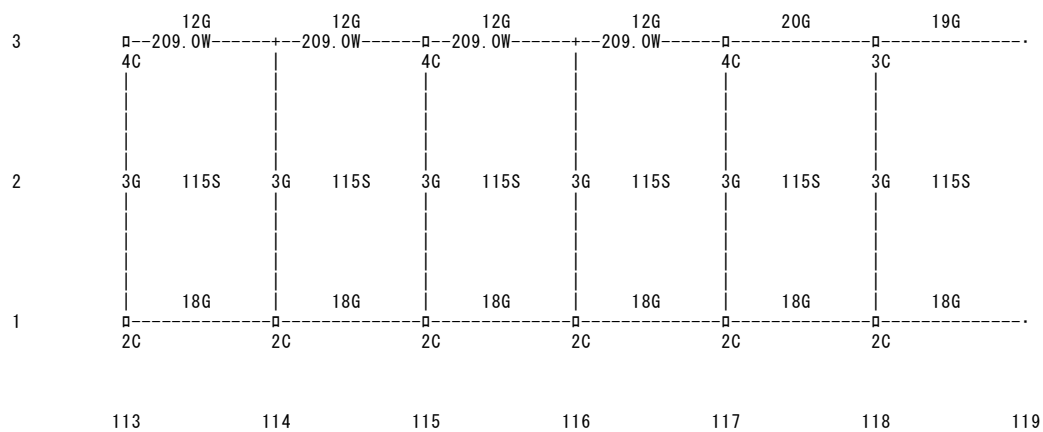
10

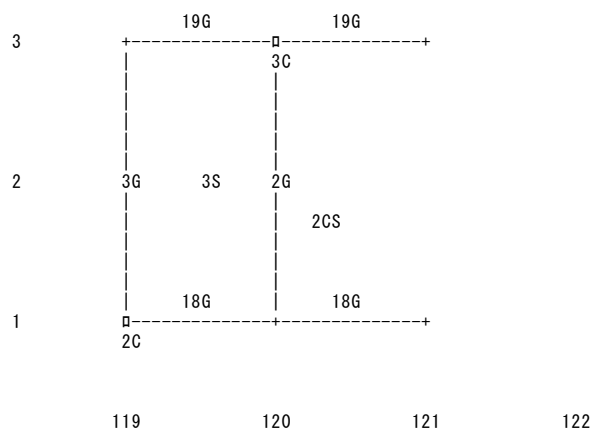








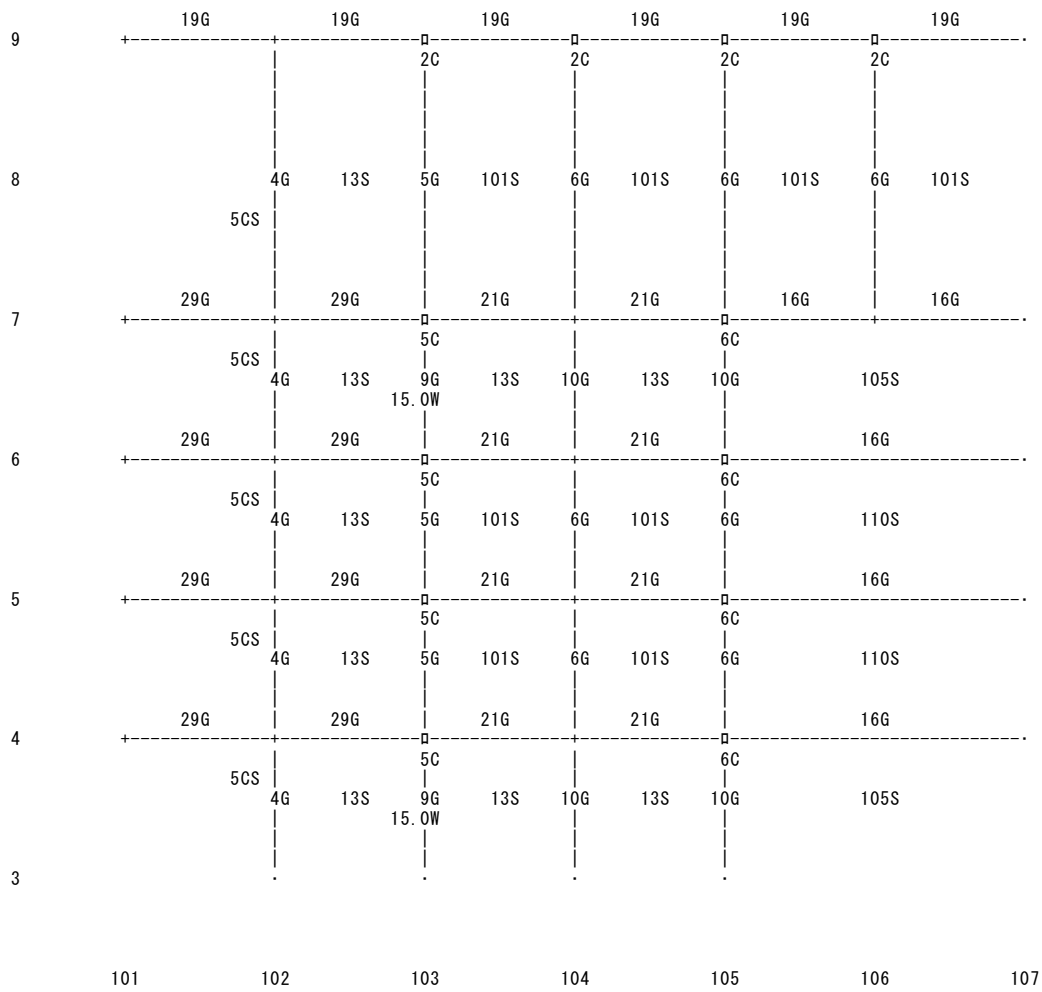




< Z03層 2階 >

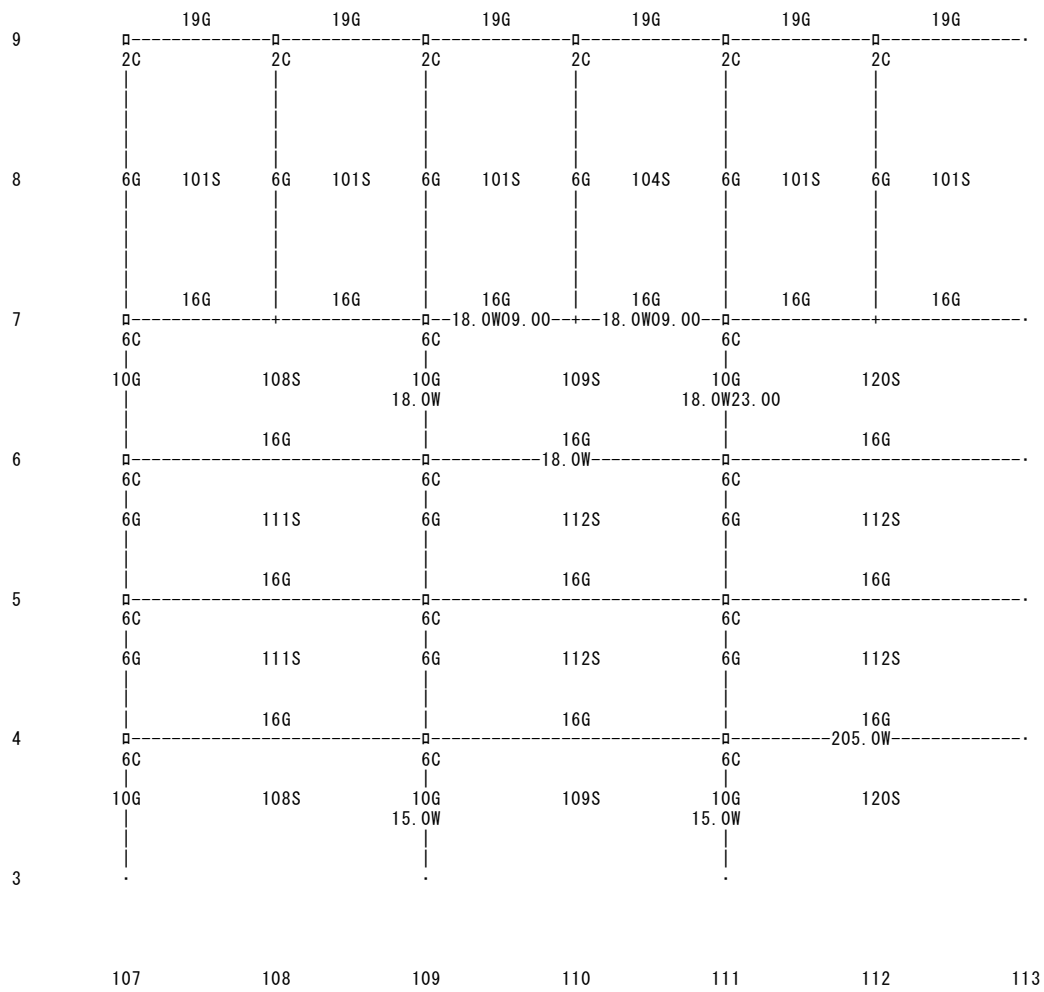
11

10



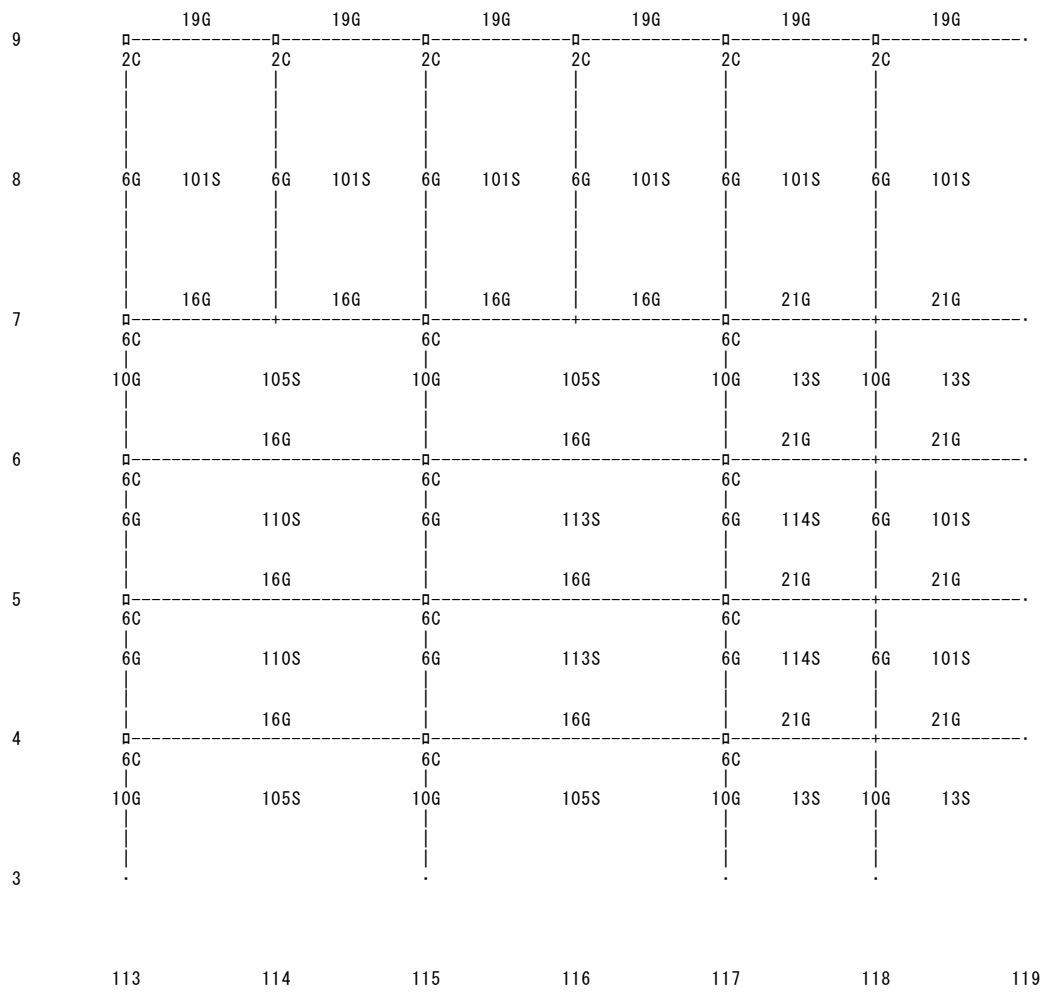
11

10



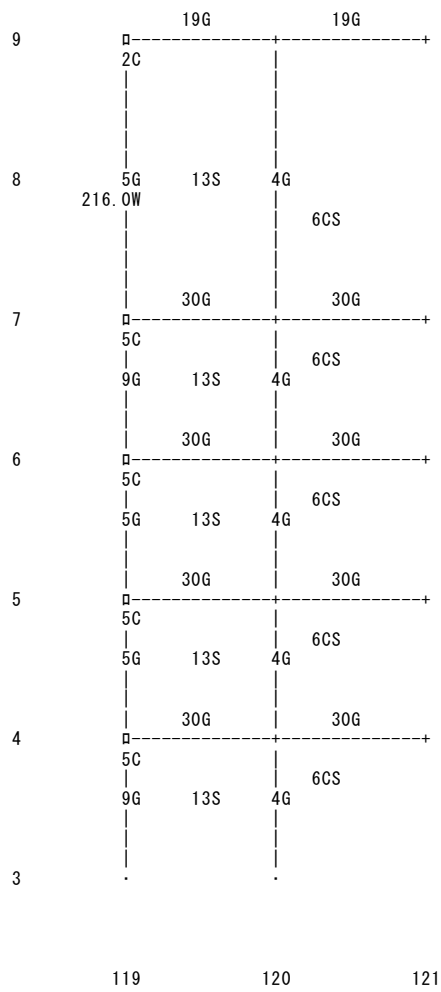
11

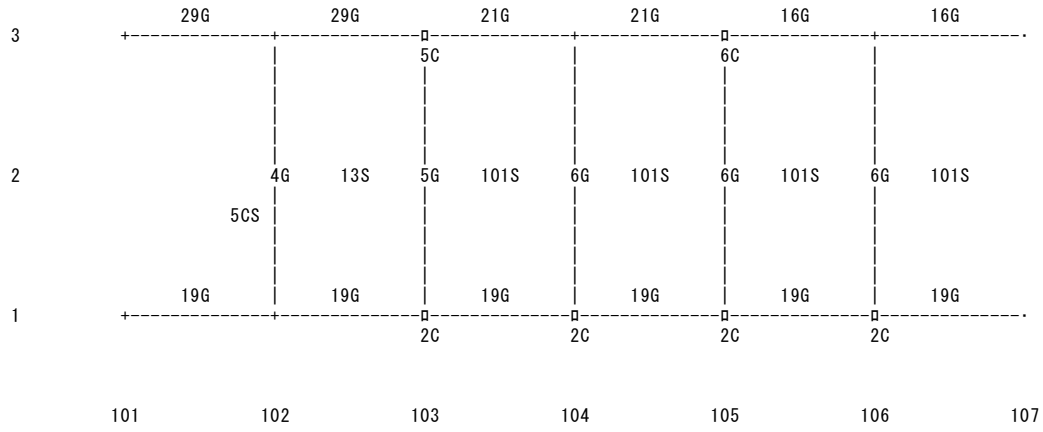
10



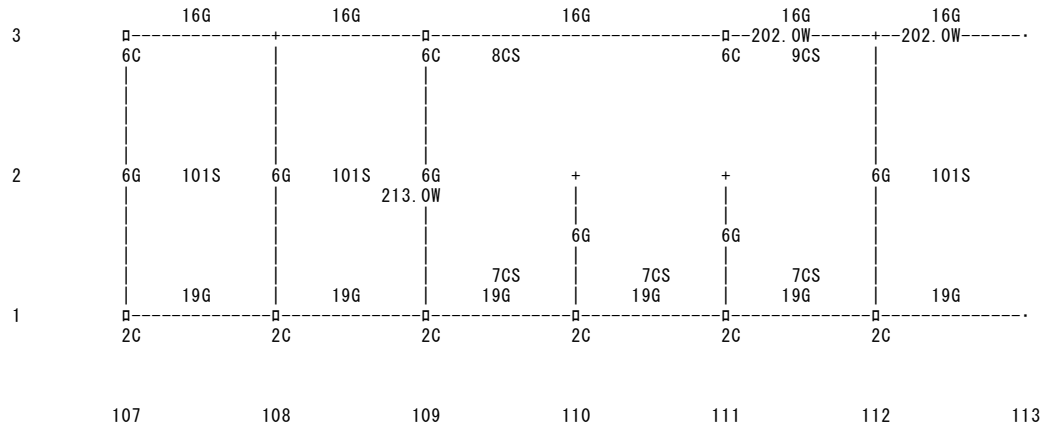
11

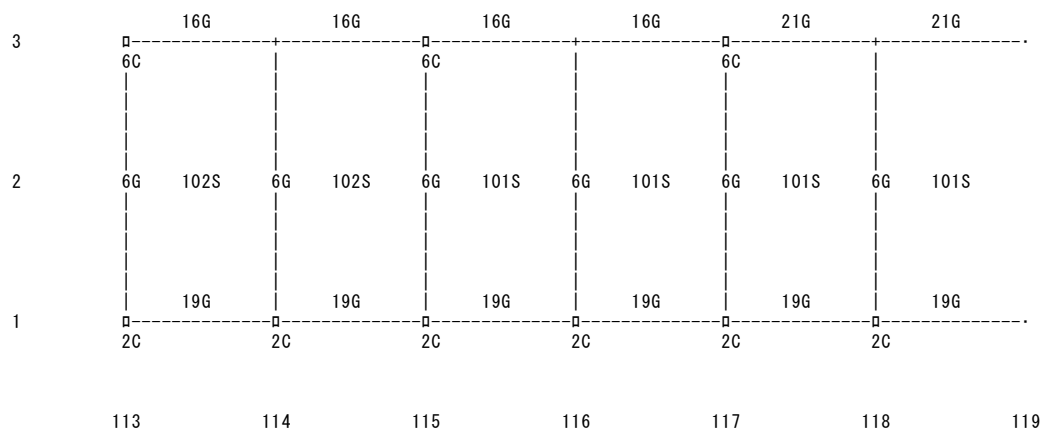
10

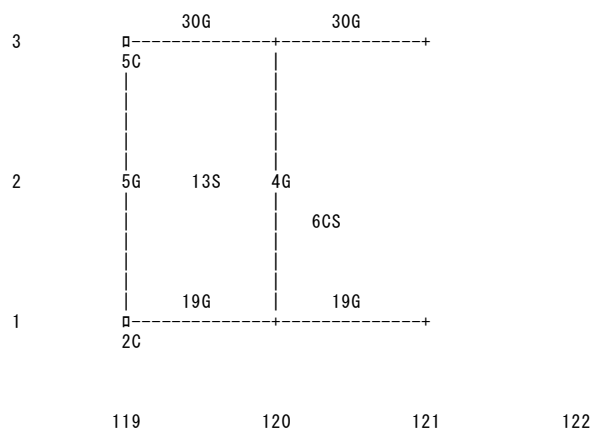












< Z02層 1階 >

11

10

9

□  
2C

□  
2C

□  
2C

□  
2C

8

7

□  
5C  
|  
100G  
15.0W  
|  
□  
5C

□  
6C

6

□  
6C

5

□  
5C

□  
6C

4

□  
5C  
|  
100G  
15.0W  
|  
.

□  
6C

3

101

102

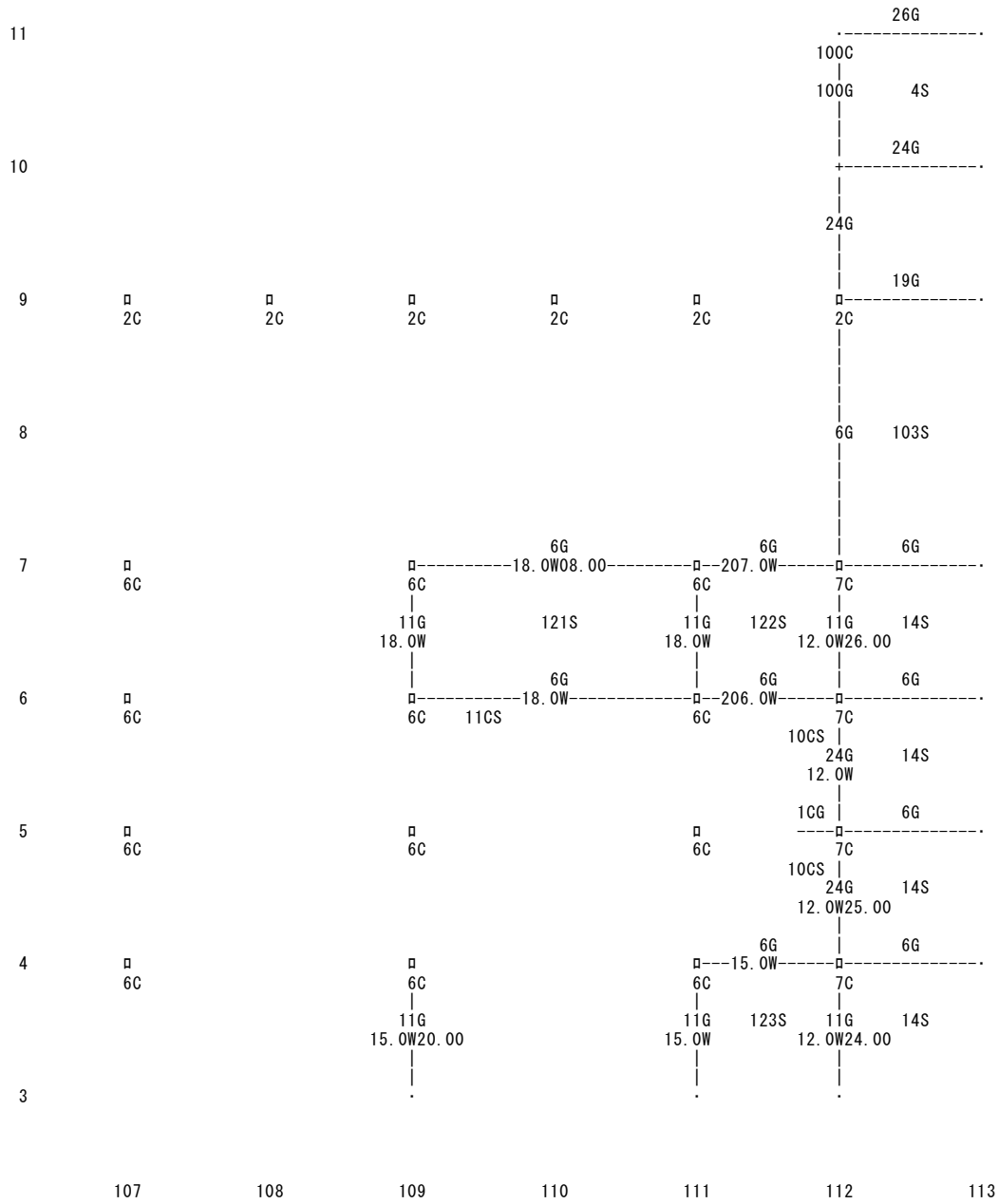
103

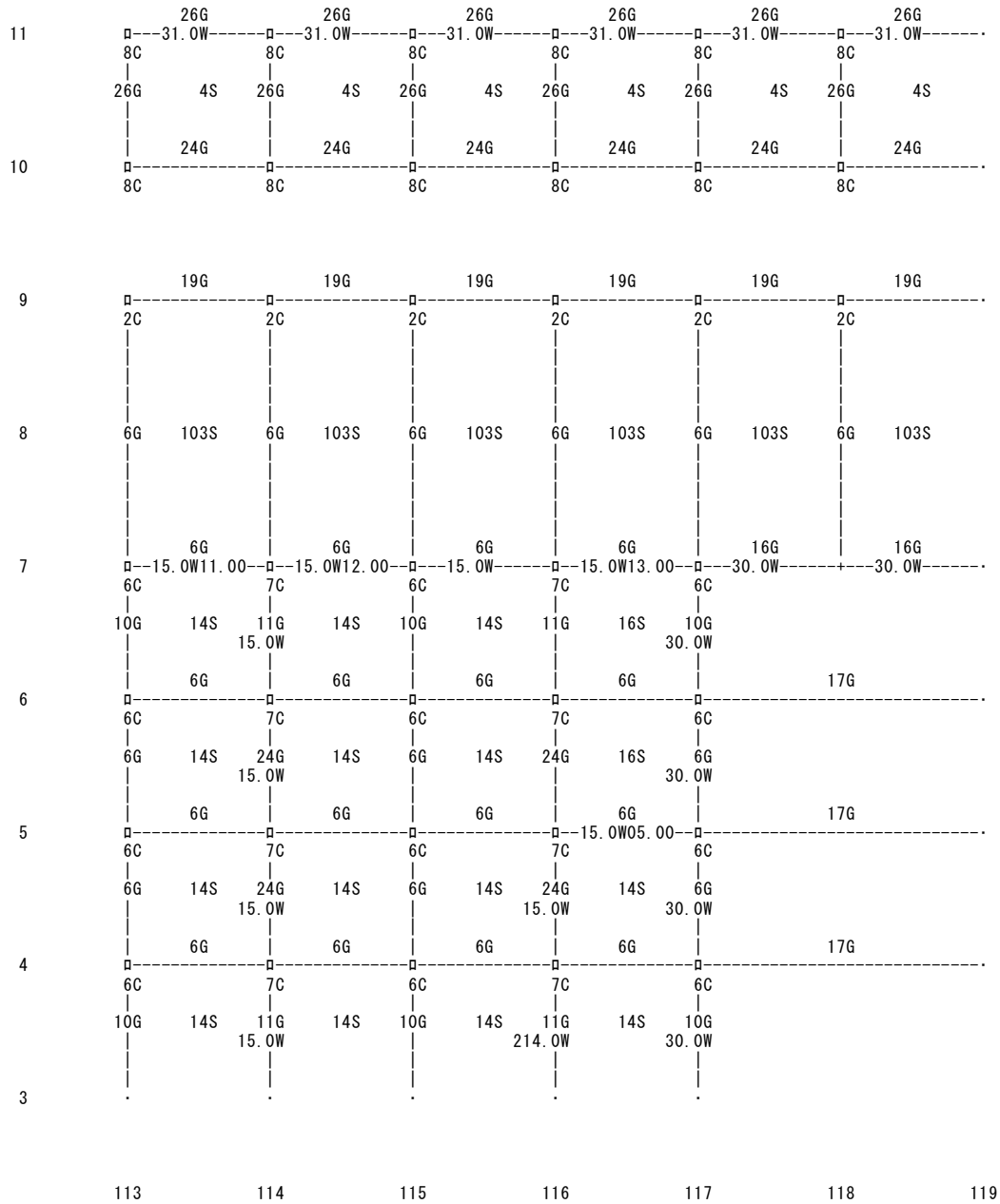
104

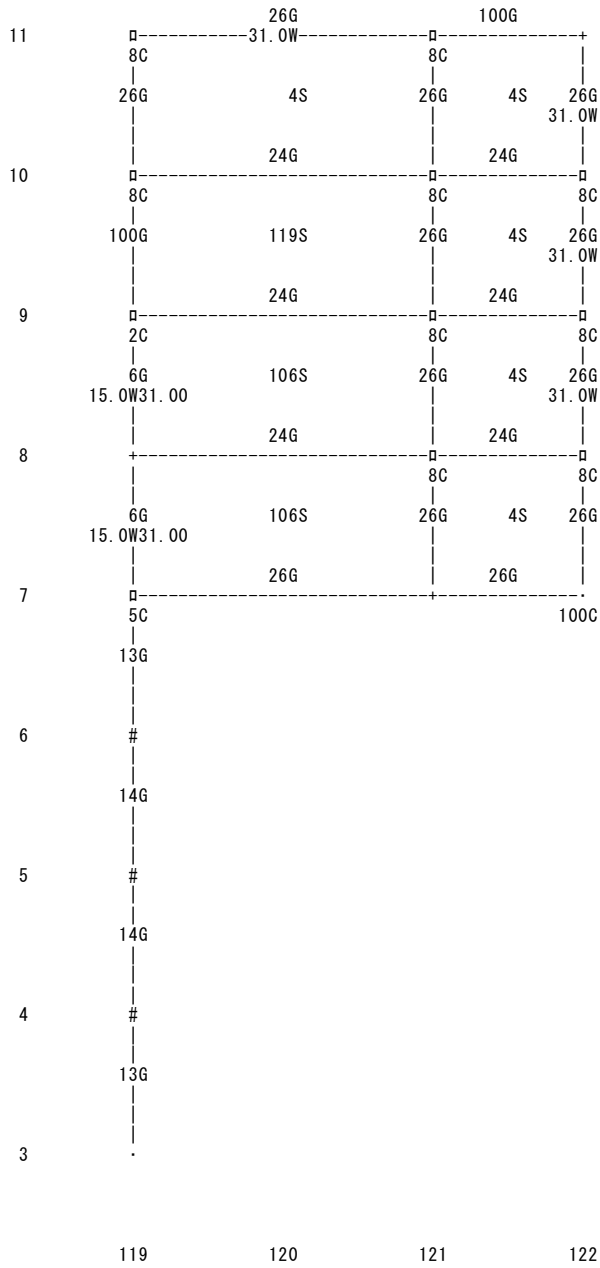
105

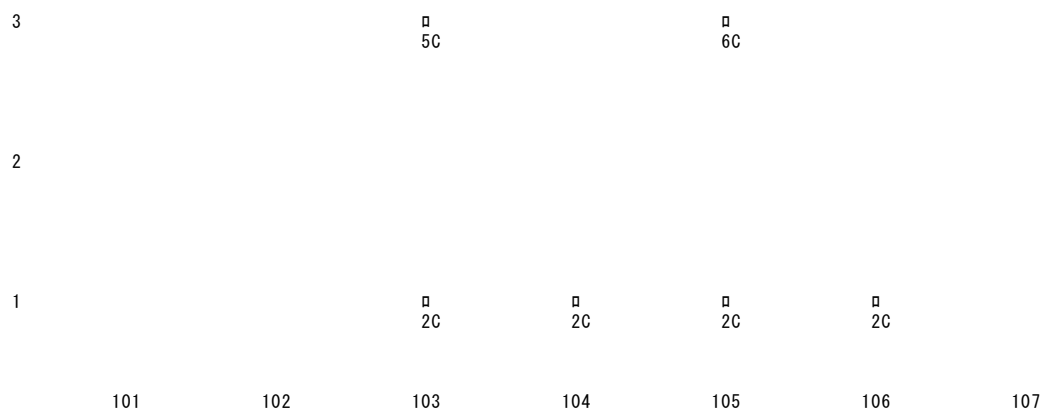
106

107

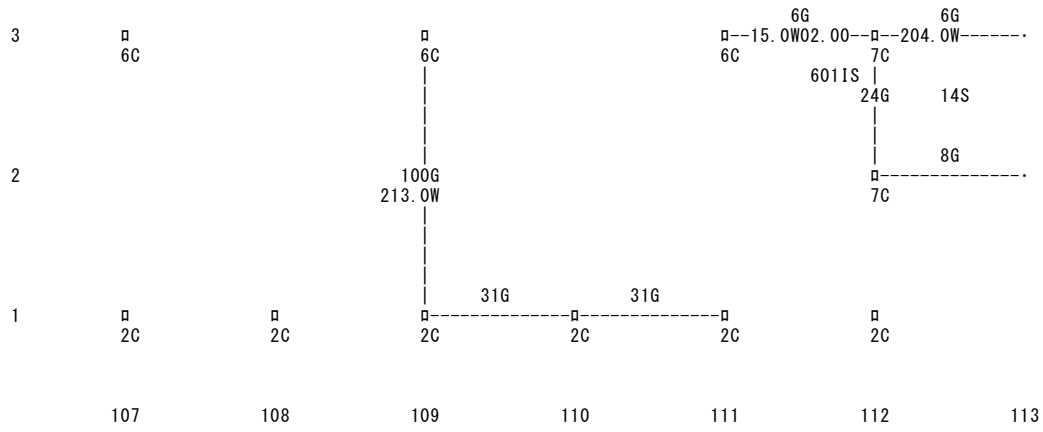


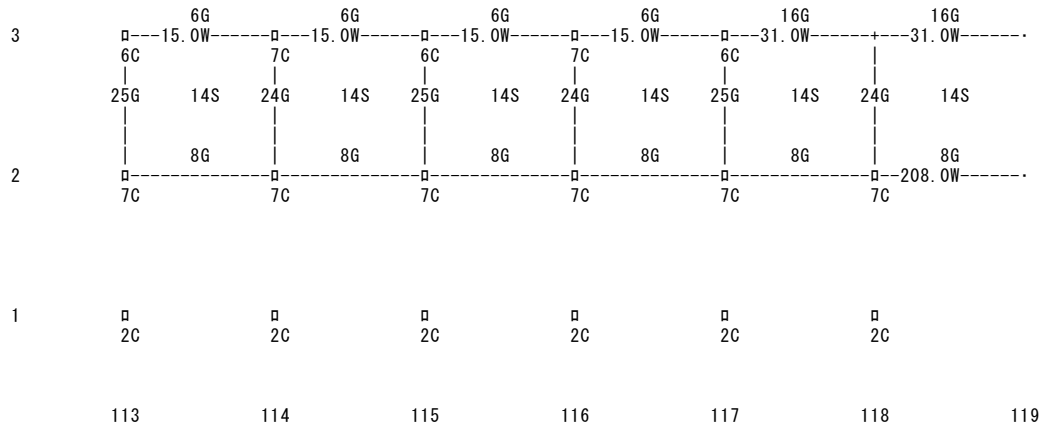


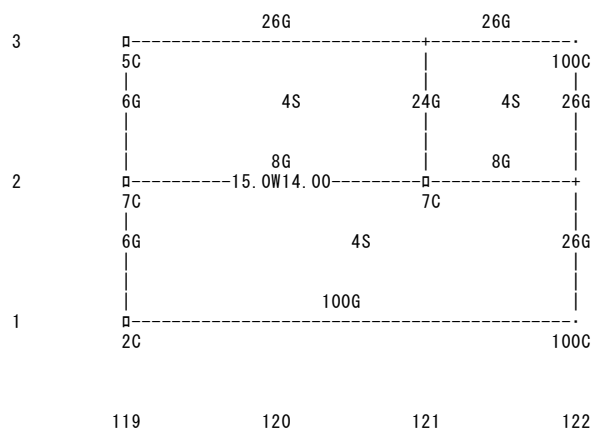








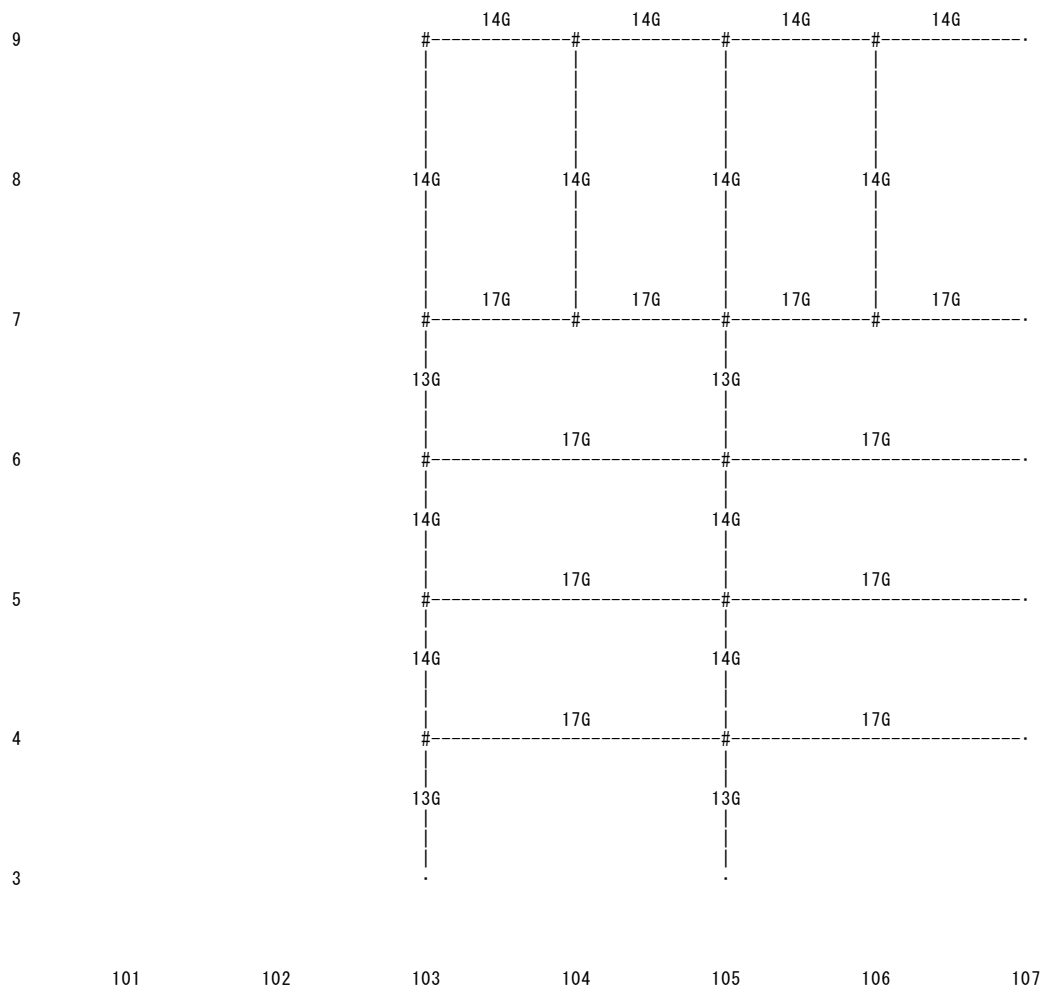


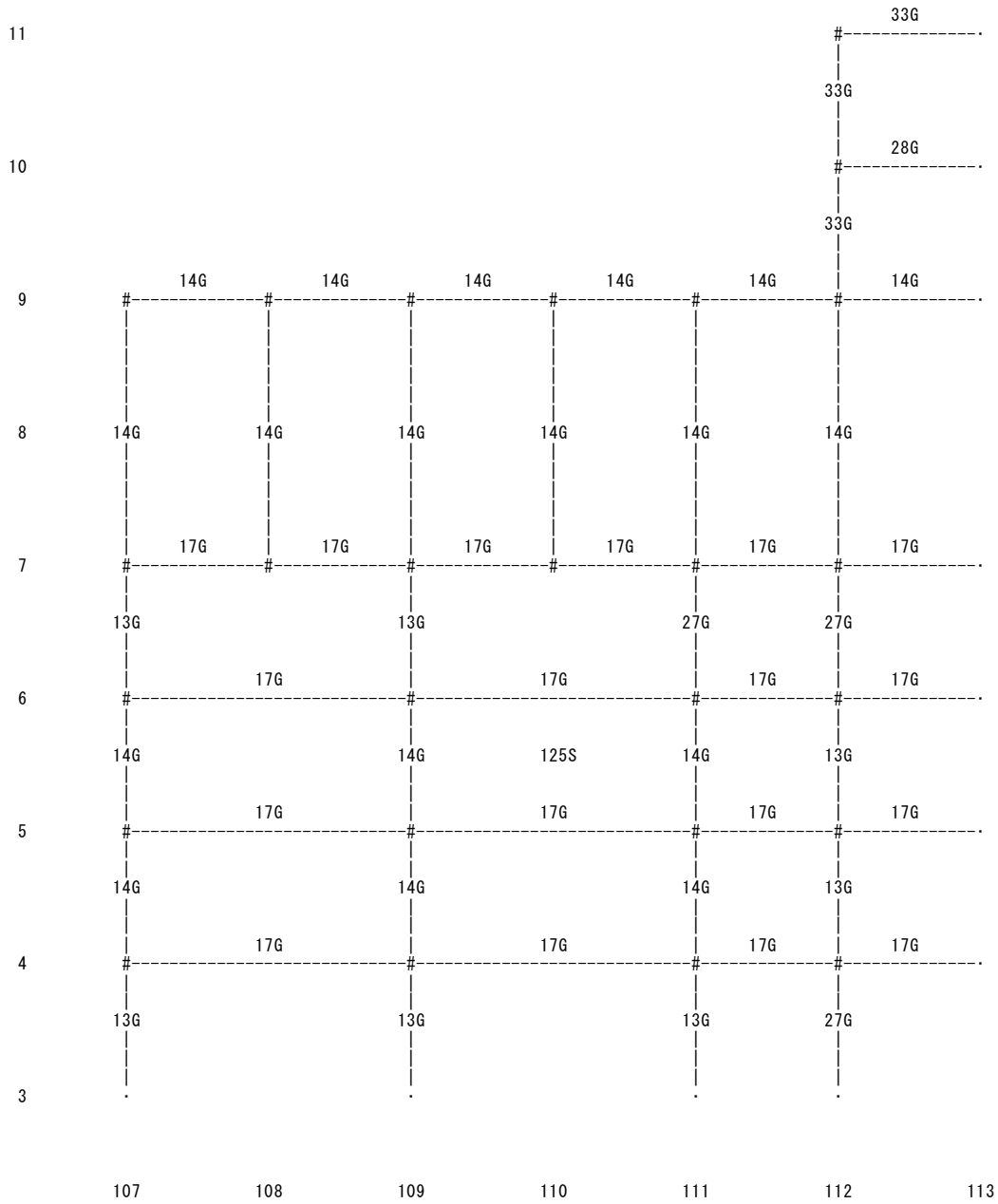


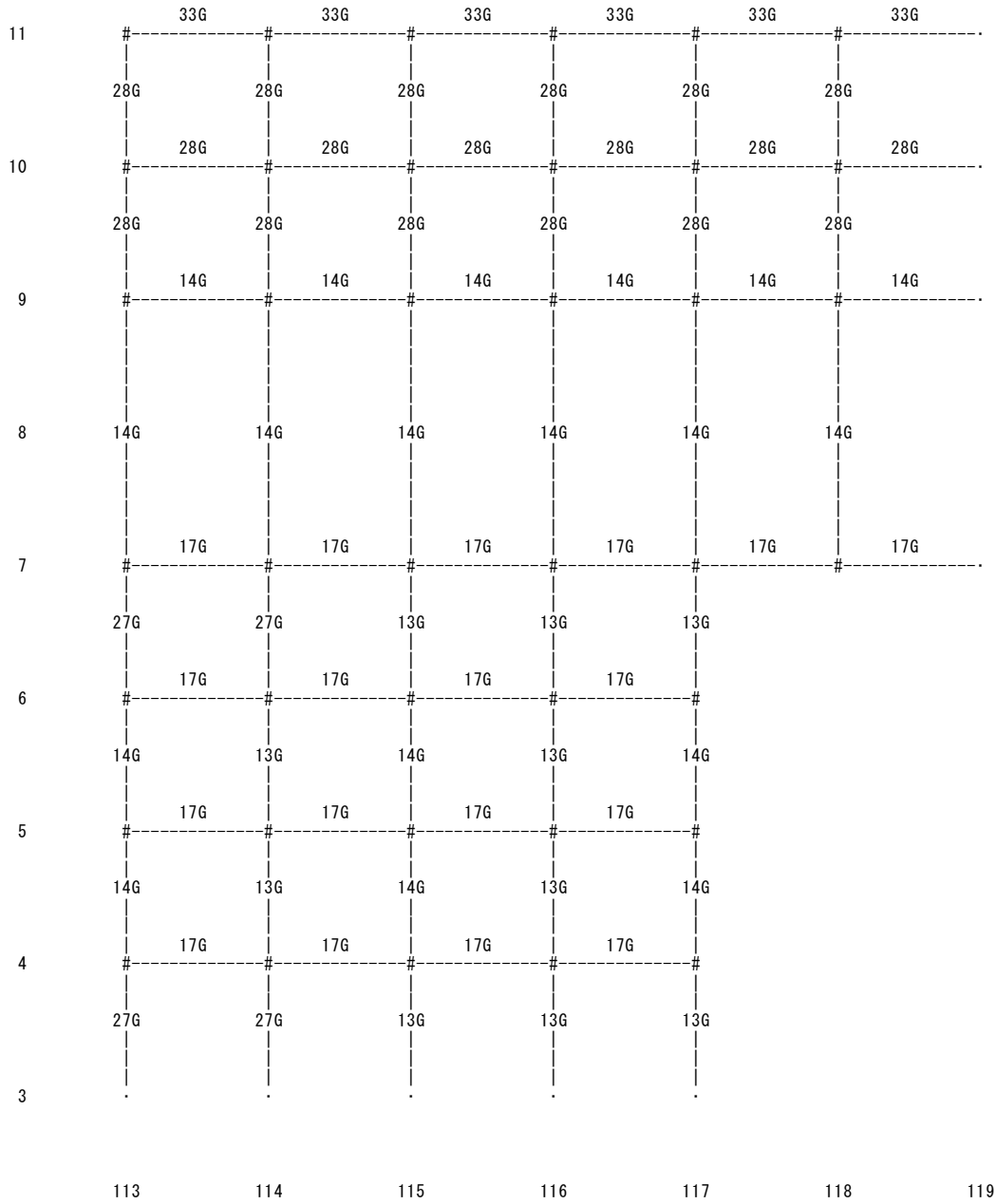
< Z01層 >

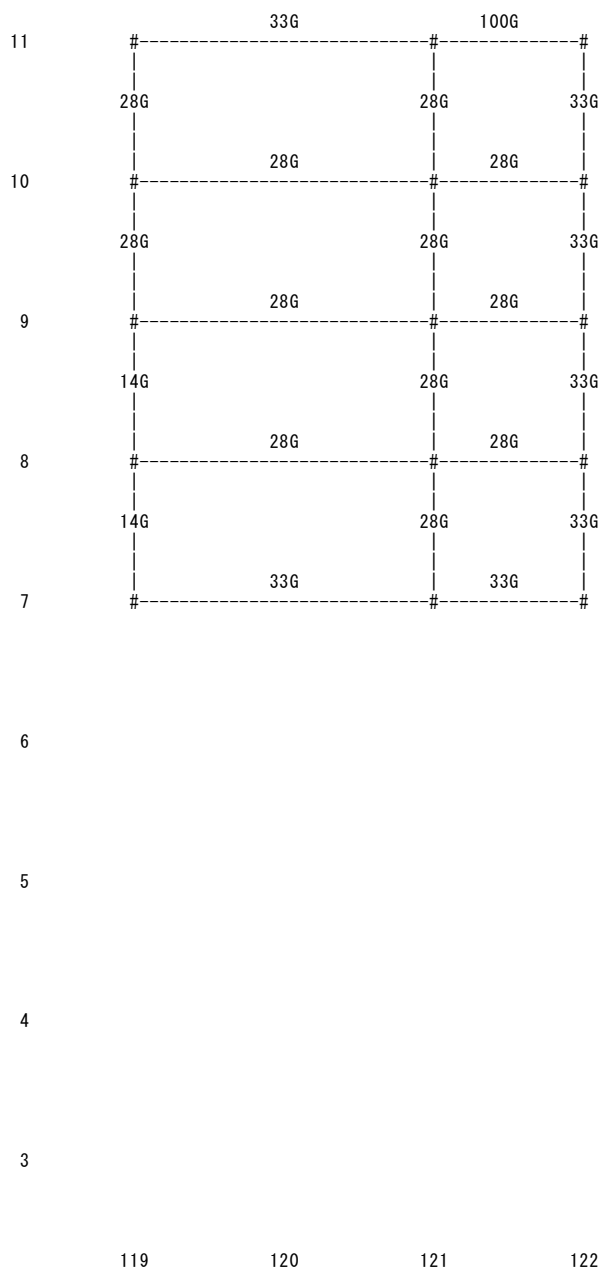
11

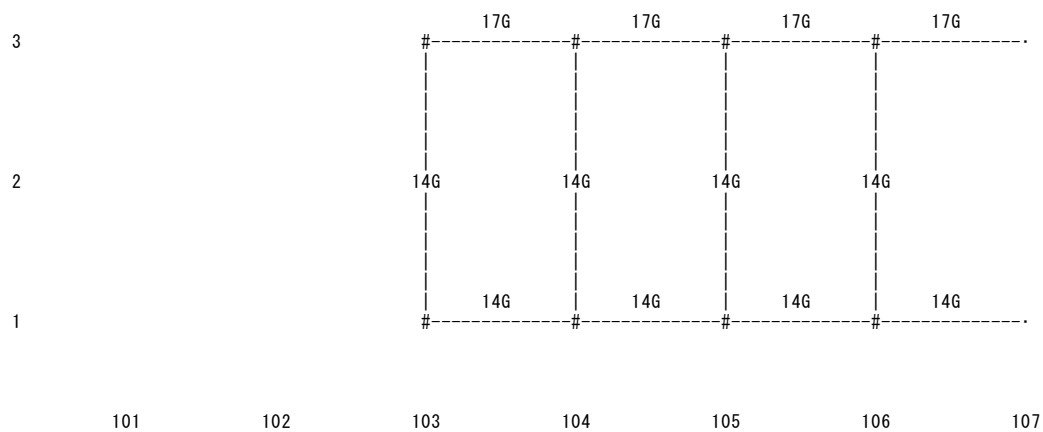
10



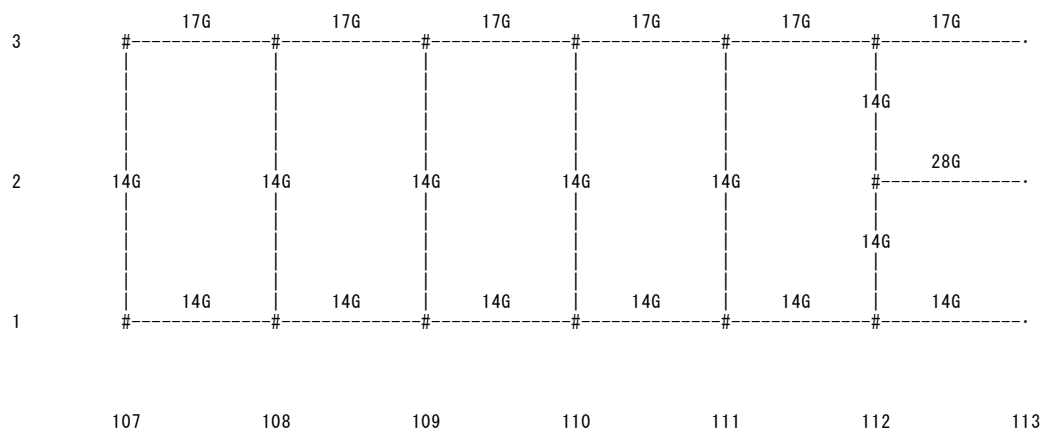


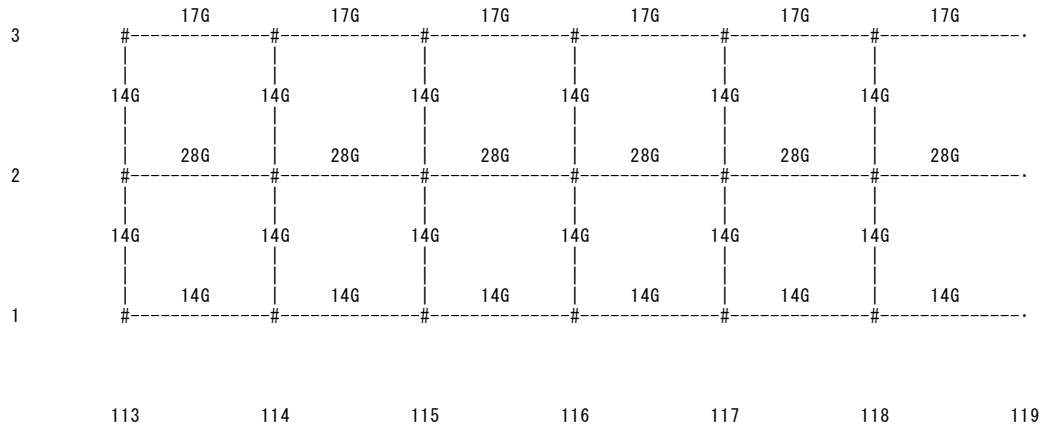


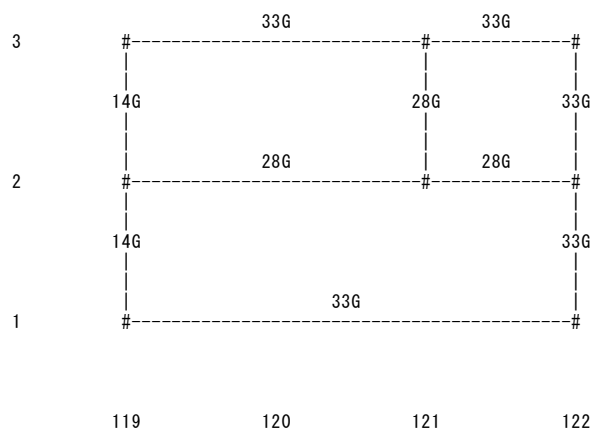












(10) 外部袖壁 [cm] [N/m<sup>2</sup>]

No	階	階	軸	フレーム	フレーム	方向	壁厚t	長さL	仕上
1	1	1	112	5	5	2.0	12.0	276.0	1000
2	1	1	109	6	6	2.0	15.0	465.0	1000
3	2	2	109	7	7	2.0	15.0	465.0	1000
4	1	1	109	7	7	2.0	15.0	180.0	1000
5	1	1	2	121	121	2.0	15.0	121.0	1000
6	1	2	111	3	3	2.0	15.0	150.0	1000
7	1	2	109	3	3	1.0	15.0	150.0	1000
8	3	3	4	113	113	1.0	18.0	-264.0	1000
9	3	3	6	113	113	2.0	18.0	-264.0	1000
10	3	3	103	1	1	2.0	18.0	493.0	1000
11	3	3	119	1	1	1.0	18.0	493.0	1000
12	3	3	103	9	9	2.0	18.0	493.0	1000
13	3	3	119	9	9	1.0	18.0	493.0	1000
14	1	1	119	3	3	1.0	30.0	725.0	1000
15	1	1	119	7	7	1.0	30.0	725.0	1000
16	1	1	113	11	11	2.0	30.0	512.5	1000
17	1	1	8	122	122	2.0	30.0	445.0	1000

## (11) 梁の結合状態 &lt;0: 剛接, 1: ピン接, その他: 回転バネ [kNm/rad]&gt;

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	左端	右端
1	Z01	Z02	2	2	121	122	0	1
2	Z01	Z02	121	121	2	3	0	1
3	Z01	Z02	121	121	7	8	1	0
4	Z01	Z01	10	10	112	113	1	0
5	Z02	Z02	109	109	1	3	1	1
6	Z02	Z02	1	1	119	122	1	1
7	Z02	Z02	103	103	3	4	1	1
8	Z02	Z02	103	103	6	7	1	1
9	Z02	Z02	8	9	119	121	1	0
10	Z02	Z02	112	112	9	11	1	1
11	Z02	Z02	119	119	9	10	1	1
12	Z02	Z02	10	11	112	113	1	0
13	Z03	Z04	1	1	101	102	1	0
14	Z03	Z03	110	111	1	2	0	1
15	Z03	Z04	1	1	120	121	0	1
16	Z03	Z04	3	7	101	102	1	0
17	Z03	Z04	3	7	120	121	0	1
18	Z03	Z04	9	9	101	102	1	0
19	Z03	Z04	9	9	120	121	0	1
20	Z04	Z04	4	4	108	109	1	0
21	Z04	Z04	6	6	108	109	1	0

## (12) 柱の結合状態 &lt;0: 剛接, 1: ピン接, その他: 回転バネ [kNm/rad]&gt;

No	階	階	フレーム	フレーム	軸	軸	柱頭	柱脚
1	1	1	1	1	122	122	1	1
2	1	1	122	122	1	1	1	1
3	1	1	3	3	122	122	1	1
4	1	1	122	122	3	3	1	1
5	1	1	7	7	122	122	1	1
6	1	1	122	122	7	7	1	1
7	1	1	11	11	112	112	1	1
8	1	1	112	112	11	11	1	1

1.9 特殊荷重及び補正データ

(1) 梁・小梁 特殊荷重登録

No	名称	タイプ	P 1	P 2	P 3	P 4	P 5	P 6	比<L.L/T.L>	比<地/ラ>
1	ハット	4	2.900						1.00	1.00
11	外周床	4	3.000						0.27	0.86
12	外周床	4	2.700						0.14	0.96

(2) 梁特殊荷重配置

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	/-梁特殊荷重No-/-	
1	Z06	Z06	6	7	109	111	1	
2	Z06	Z06	109	109	6	7	1	
3	Z06	Z06	111	111	6	7	1	
4	Z04	Z04	113	113	6	7	1	12
5	Z04	Z04	9	9	101	121	1	12
6	Z04	Z04	1	1	101	121	1	12
7	Z04	Z04	117	117	3	7	1	12
8	Z04	Z04	7	7	113	117	1	12
9	Z04	Z04	105	105	3	7	1	12
10	Z04	Z04	3	3	105	108	1	12
11	Z04	Z04	7	7	105	108	1	12
12	Z03	Z03	9	9	101	121	11	
13	Z03	Z03	1	1	101	121	11	
14	Z04	Z04	3	3	113	117	12	1

(6) 節点補正重量 (その他荷重) [kN]

No	層	層	X 軸	X 軸	Y 軸	Y 軸	ラーメン用	地震用
1	Z04	Z04	111	111	4	4	359.8	348.1
2	Z04	Z04	111	111	6	6	359.8	348.1
3	Z04	Z04	109	109	4	4	179.9	174.0
4	Z04	Z04	113	113	4	4	179.9	174.0
5	Z04	Z04	109	109	6	6	179.9	174.0
6	Z04	Z04	113	113	6	6	179.9	174.0
7	Z02	Z02	110	110	1	1	159.9	156.2
8	Z02	Z02	109	109	1	1	79.9	78.1
9	Z02	Z02	111	111	1	1	79.9	78.1

(7) 各階補正地震用重量 [kN]

階	重量
PH2	0.0
PH1	0.0
3	0.0
2	219.9
1	986.6

(10) フレーム外壁 [m] [cm] [N/m2] <厚さ≥10cmかつ長さ≥100cmの場合、Aw'に算入します。>

No	階	階	フレーム	軸	距離	壁始点	壁終点	(長さ)	厚さ	仕上	n 値	Dw'	重量	C, Mo, Qo
1	1	2	109	6	4.500	-0.350	3.350	( 370.0)	12.0	1000	1.00	1	1.0	
2	1	1	113	7	0.000	5.450	8.175	( 272.5)	15.0	1000	1.00	1	1.0	
3	1	1	114	7	0.000	2.425	8.175	( 575.0)	15.0	1000	1.00	1	1.0	
4	1	1	116	7	0.000	2.425	8.175	( 575.0)	15.0	1000	1.00	1	1.0	
5	2	2	5	117	0.000	-4.445	-1.375	( 307.0)	18.0	1000	1.00	1	1.0	
6	2	2	6	109	0.000	-4.650	-0.950	( 370.0)	15.0	1000	1.00	1	1.0	
7	2	2	6	117	0.000	-4.445	-2.035	( 241.0)	12.0	1000	1.00	1	1.0	
8	2	2	7	117	0.000	-4.445	-2.035	( 241.0)	12.0	1000	1.00	1	1.0	
9	2	2	116	3	0.000	-5.925	0.550	( 647.5)	12.0	1000	1.00	1	1.0	
10	2	2	116	1	0.000	11.100	15.700	( 460.0)	12.0	1000	1.00	1	1.0	
11	2	2	116	1	0.000	16.300	28.470	(1217.0)	12.0	1000	1.00	1	1.0	
12	2	2	116	7	0.000	2.020	6.020	( 400.0)	12.0	1000	1.00	1	1.0	

No	階	階	フレーム	軸	距離	壁始点	壁終点	(長さ)	厚さ	仕上	n 値	Dw'	重量	C, Mo, Qo
13	2	2	119	1	0.000	3.075	5.950	( 287.5)	15.0	1000	1.00		1	1.0
14	3	3	4	109	0.000	-3.613	-2.325	( 128.8)	12.0	1000	1.00		1	1.0
15	3	3	6	109	0.000	-3.613	-2.325	( 128.8)	12.0	1000	1.00		1	1.0
16	3	3	108	1	0.000	1.045	5.910	( 486.5)	15.0	1000	1.00		1	1.0
17	3	3	110	7	0.000	-3.350	0.350	( 370.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
18	3	3	110	7	0.000	2.715	8.065	( 535.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
19	3	3	111	7	0.000	2.565	6.225	( 366.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
20	3	3	111	9	0.000	-1.815	-0.935	( 88.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
21	3	3	112	3	0.000	-0.350	0.480	( 83.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
22	3	3	112	3	0.000	1.280	2.020	( 74.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
23	3	3	113	1	0.000	1.045	5.935	( 489.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
24	1	1	109	1	1.625	0.200	3.560	( 336.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
25	1	1	111	1	-1.625	0.200	3.560	( 336.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
26	1	2	109	3	1.425	-0.350	3.350	( 370.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
27	1	2	111	3	-1.425	-0.350	3.350	( 370.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
28	1	2	109	6	1.600	0.350	3.350	( 300.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
29	1	1	112	3	2.210	-0.350	1.980	( 233.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
30	1	1	112	4	2.210	-0.060	1.240	( 130.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
31	1	1	112	4	2.210	2.200	3.100	( 90.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
32	1	1	112	5	2.210	-2.440	0.960	( 340.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
33	1	1	112	5	2.210	1.920	4.320	( 240.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
34	1	1	112	6	2.210	-1.220	1.080	( 230.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
35	1	1	112	7	2.210	-0.960	0.350	( 131.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
36	1	2	111	3	1.830	-0.350	3.350	( 370.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
37	1	1	111	5	1.830	-5.970	3.460	( 943.0)	18.0	1000	1.00		1	1.0
38	1	1	111	6	1.830	-1.740	3.350	( 509.0)	18.0	1000	1.00		1	1.0
39	1	1	6	111	-1.690	1.740	3.000	( 126.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
40	1	1	7	112	2.500	-0.625	2.655	( 328.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
41	1	1	7	113	2.500	-0.905	0.365	( 127.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
42	1	1	7	113	2.500	1.305	2.665	( 136.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
43	1	1	7	114	2.500	-0.895	0.355	( 125.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
44	1	1	7	114	2.500	1.295	2.350	( 105.5)	15.0	1000	1.00		1	1.0
45	1	1	114	7	2.275	2.425	4.875	( 245.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
46	1	1	7	115	4.800	-2.300	-1.525	( 77.5)	15.0	1000	1.00		1	1.0
47	1	1	7	115	4.800	-0.565	4.690	( 525.5)	15.0	1000	1.00		1	1.0
48	1	1	116	7	2.185	0.200	1.190	( 99.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
49	1	1	116	7	2.185	2.150	6.340	( 419.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
50	1	1	116	9	2.185	-1.700	-0.825	( 87.5)	15.0	1000	1.00		1	1.0
51	1	1	113	7	2.275	2.425	8.175	( 575.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
52	1	1	112	7	-0.550	2.325	9.650	( 732.5)	15.0	1000	1.00		1	1.0
53	1	1	112	9	-0.550	3.650	7.180	( 353.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
54	1	1	5	116	-1.100	-0.075	3.200	( 327.5)	18.0	1000	1.00		1	1.0
55	1	1	116	5	1.670	-1.200	0.000	( 120.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
56	1	1	116	5	3.035	-1.200	0.000	( 120.0)	18.0	1000	1.00		1	1.0
57	1	1	119	2	-1.350	0.130	2.285	( 215.5)	30.0	1000	1.00		1	1.0
58	2	2	111	3	4.400	-5.925	-0.200	( 572.5)	15.0	1000	1.00		1	1.0
59	2	2	5	117	-1.110	-4.445	-1.375	( 307.0)	18.0	1000	1.00		1	1.0
60	2	2	117	5	-2.830	-1.200	0.000	( 120.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
61	2	2	117	5	-1.465	-1.900	0.000	( 190.0)	18.0	1000	1.00		1	1.0
62	2	2	117	5	-2.095	0.895	4.400	( 350.5)	12.0	1000	1.00		1	1.0
63	2	2	117	6	-2.095	-0.750	1.130	( 188.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
64	2	2	117	7	-2.095	-1.070	0.350	( 142.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
65	3	3	109	3	3.660	-0.350	3.350	( 370.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
66	3	3	111	3	-3.400	0.600	3.060	( 246.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
67	3	3	111	3	-1.400	-0.350	3.060	( 341.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
68	3	3	111	3	2.100	1.340	3.350	( 201.0)	12.0	1000	1.00		1	1.0
69	3	3	3	111	1.400	2.040	4.675	( 263.5)	12.0	1000	1.00		1	1.0
70	3	3	109	6	1.600	-0.350	3.350	( 370.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
71	3	3	6	109	0.400	1.540	4.575	( 303.5)	12.0	1000	1.00		1	1.0
72	3	3	9	111	-3.000	-3.390	0.000	( 339.0)	15.0	1000	1.00		1	1.0
73	1	1	122	1	0.000	0.130	8.950	( 882.0)	30.0	1000	1.00		1	1.0

- 重量の考慮 (1) 節点重量に考慮する。  
 梁 C, Mo, Qo の考慮 (1) 考慮する。(両方向に伝達)  
 梁への伝達方法 (0) 荷重計算条件で指定されている方法

1.11 応力

(1) 支点の状態 <0:自由, 1:固定, その他:バネ定数 [kN/mm] [kNm/rad×10]>

No	層	バネ定数 [kN/mm]				X方向			Y方向		
		X軸	X軸	Y軸	Y軸	水平	鉛直	回転	水平	鉛直	回転
1	Z02	119	119	4	6	0	1	0	0	1	0
2	Z01	104	104	3	3	0	0	0	0	0	0
3	Z01	106	106	3	3	0	0	0	0	0	0
4	Z01	108	108	3	3	0	0	0	0	0	0
5	Z01	110	110	3	3	0	0	0	0	0	0
6	Z01	118	118	3	3	0	0	0	0	0	0
7	Z01	104	104	7	7	0	0	0	0	0	0
8	Z01	106	106	7	7	0	0	0	0	0	0
9	Z01	108	108	7	7	0	0	0	0	0	0
10	Z01	110	110	7	7	0	0	0	0	0	0
11	Z01	118	118	7	7	0	0	0	0	0	0

(2) 剛床仮定の解除

No	層	層	X軸	X軸	Y軸	Y軸	ケース	地震力の扱い
1	Z03	Z03	110	111	1	1	水平Y加力時	当該節点に加力する
2	Z03	Z03	110	111	1	1	鉛直荷重時	当該節点に加力する
3	Z02	Z02	103	108	1	1	全ケース	当該節点に加力する
4	Z02	Z02	109	111	1	1	水平Y加力時	当該節点に加力する
5	Z02	Z02	109	111	1	1	鉛直荷重時	当該節点に加力する
6	Z02	Z02	112	118	1	1	全ケース	当該節点に加力する
7	Z02	Z02	119	119	1	1	水平Y加力時	当該節点に加力する
8	Z02	Z02	119	119	1	1	鉛直荷重時	当該節点に加力する
9	Z02	Z02	103	103	3	7	全ケース	当該節点に加力する
10	Z02	Z02	105	105	3	7	全ケース	当該節点に加力する
11	Z02	Z02	107	107	3	7	全ケース	当該節点に加力する
12	Z02	Z02	109	109	3	4	水平X加力時	当該節点に加力する
13	Z02	Z02	109	109	3	4	鉛直荷重時	当該節点に加力する
14	Z02	Z02	109	109	5	5	全ケース	当該節点に加力する
15	Z02	Z02	111	111	5	5	全ケース	当該節点に加力する
16	Z02	Z02	103	111	9	9	全ケース	当該節点に加力する

1.12 断面算定

(1) 鉄筋関連データ <RC・SRC部材用>

1) 鉄筋重心位置 [cm]

1. 層ごと

層	/- 梁Xdt -/		/- 梁Ydt -/		階	柱dt	層	/- 梁Xdt -/		/- 梁Ydt -/		階	柱dt
	上端	下端	上端	下端				上端	下端	上端	下端		
Z06	8.5	8.5	6.0	6.0	PH2	6.0	Z01	9.5	9.5	7.0	7.0		
Z05	8.5	8.5	6.0	6.0	PH1	6.0							
Z04	8.5	8.5	6.0	6.0	3	6.0							
Z03	9.5	9.5	7.0	7.0	2	6.0							
Z02	9.5	9.5	7.0	7.0	1	6.0							

(3) 梁符号と配筋

1) 符号配置

< Z06層 >

11

10

9

8

7

□====19====□  
I I  
9 9  
□====19====□

6

5

4

3

2

1

101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111 112 113 114 115 116 117 118 119 120 121 122









No	符号	コンクリート		F <sub>c</sub>	主筋本数			スチール		
		B	D		左端	中央	右端	左端	右端	
2	4G1A	左 中 右	30* 30* 30*	70 70 70	17.6	上端 3-R22/ 2-R22 下端 3-R22	2-R22	3-R22 4-R22	4-R22/ 2-R22 4-R22	2-R 9 @250
3	4G1B	左 中 右	30* 30* 30*	70 70 70	17.6	上端 4-R22/ 2-R22 下端 4-R22	2-R22	3-R22 4-R22	4-R22/ 2-R22 4-R22	2-R 9 @250
5	4G1F	左 中 右	25* 25* 25*	70 70 70	17.6	上端 2-R22/ 1-R22 下端 2-R22/ 1-R22	1-R22	2-R22/ 1-R22 2-R22/ 2-R22	2-R22/ 1-R22 2-R22/ 1-R22	2-R 9 @250
6	4G1G	左 中 右	25* 25* 25*	70 70 70	17.6	上端 2-R22/ 2-R22 下端 2-R22/ 1-R22	2-R22	2-R22/ 1-R22 2-R22/ 2-R22	2-R22/ 1-R22 2-R22/ 1-R22	2-R 9 @250
9	4G2	左 中 右	30* 30* 30*	70 50 70	17.6	上端 3-R22/ 2-R22 下端 3-R22	2-R22	3-R22 3-R22	4-R22 3-R22	2-R 9 @250
10	4G2A	左 中 右	30* 30* 30*	70 50 70	17.6	上端 4-R22 下端 3-R22		3-R22 3-R22	3-R22/ 2-R22 3-R22	2-R 9 @250
11	4G2C	左 中 右	25* 25* 25*	70 70 70	17.6	上端 2-R22/ 2-R22 下端 2-R22/ 1-R22	2-R22	2-R22/ 1-R22 2-R22/ 1-R22	2-R22/ 1-R22 2-R22/ 1-R22	2-R 9 @250
13	4G2F	左 中 右	30* 30* 30*	70 50 70	17.6	上端 3-R22/ 2-R22 下端 3-R22	2-R22	4-R22/ 2-R22 4-R22	2-R22 3-R22	2-R 9 @250
14	4G2G	左 中 右	30* 30* 30*	70 50 70	17.6	上端 4-R22/ 2-R22 下端 3-R22	2-R22	4-R22/ 2-R22 4-R22	3-R22/ 2-R22 3-R22	2-R 9 @250
15	4G3	左 中 右	30* 30* 30*	70 70 70	17.6	上端 4-R22 下端 3-R22		2-R22 3-R22	4-R22 3-R22	2-R 9 @250
17	4G3B	左 中 右	25* 25* 25*	70 70 70	17.6	上端 2-R22/ 2-R22 下端 2-R22/ 1-R22	2-R22	2-R22/ 2-R22	2-R22/ 1-R22	2-R 9 @250
19	4G4	左 中 右	30* 30* 30*	100 100 100	17.6	上端 3-R22/ 2-R22 下端 3-R22	2-R22	3-R22 4-R22	3-R22/ 2-R22 3-R22	2-R 9 @250
24	4G4G	左 中 右	40* 40* 40*	100 70 100	17.6	上端 3-R22/ 2-R22 下端 3-R22	2-R22	3-R22 4-R22	3-R22/ 2-R22 3-R22	2-R 9 @250
32	4G5	左 中 右	25* 25* 25*	100 100 100	17.6	上端 2-R22/ 2-R22 下端 2-R22/ 2-R22	2-R22	2-R22/ 2-R22	2-R22/ 2-R22	2-R 9 @250
35	4G6	左 中 右	30* 30* 30*	80 80 80	17.6	上端 4-R22/ 2-R22 下端 4-R22	2-R22	3-R22 4-R22	3-R22 3-R22	2-R 9 @250
36	4G6A	左 中 右	30* 30* 30*	80 80 80	17.6	上端 3-R22 下端 3-R22		3-R22 4-R22	4-R22/ 2-R22 4-R22	2-R 9 @250
39	4G6G	左 中 右	30* 30* 30*	80 70 80	17.6	上端 3-R22 下端 3-R22		3-R22 3-R22	3-R22/ 2-R22 3-R22	2-R 9 @250
40	4G6H	左 中 右	30* 30* 30*	80 70 80	17.6	上端 3-R22/ 2-R22 下端 3-R22	2-R22	3-R22 3-R22	3-R22 3-R22	2-R 9 @250

No	符号	コンクリート		F <sub>c</sub>	主筋本数			スチーリング		
		B*D	F <sub>c</sub>		左端	中央	右端	スチーリング		
41	4G61	左 中 右	30* 80 30* 70 30* 80	17.6	上端 下端	3-R22/ 3-R22	2-R22	3-R22 3-R22	3-R22/ 3-R22	2-R 9 @250
43	4G8	左 中 右	30*190 30*190 30*190	17.6	上端 下端	3-D25/ 3-D25/	2-D25 2-D25	3-D25 3-D25/ 3-D25	2-D25 2-D25	2-R13 @250
46	4G10	左 中 右	35*267 35*267 35*267	17.6	上端 下端	4-R22 4-R22		4-R22 4-R22	4-R22	選定
47	4G10A	左 中 右	35*267 35*267 35*267	17.6	上端 下端	4-R22 4-R22		4-R22 4-R22	4-R22/ 2-R22	選定
90	4B1	左 中 右	30* 80 30* 80 30* 80	17.6	上端 下端	4-R22/ 4-R22	2-R22	4-R22/ 4-R22	2-R22	2-R 9 @200
92	4B2	左 中 右	25*100 25*100 25*100	17.6	上端 下端	2-R22/ 2-R22/	2-R22	2-R22/ 2-R22/	2-R22 2-R22	2-R 9 @200
93	4B3	左 中 右	35*110 35*110 35*110	17.6	上端 下端	4-D25/ 4-D25	2-D25	4-D25/ 4-D25	2-D25	2-R13 @200

< Z03層 >

No	符号	コンクリート		F <sub>c</sub>	主筋本数			スチーリング		
		B*D	F <sub>c</sub>		左端	中央	右端	スチーリング		
1	3G1	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 下端	4-D25/ 4-D25	2-D25	3-D25 4-D25	3-D25/ 2-D25	2-R13 @250
2	3G1A	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 下端	3-D25/ 3-D25	2-D25	3-D25 4-D25	4-D25/ 2-D25	2-R13 @250
3	3G1B	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 下端	4-D25/ 4-D25	2-D25	3-D25 4-D25	4-D25/ 2-D25	2-R13 @250
5	3G1F	左 中 右	25* 80 25* 80 25* 80	17.6	上端 下端	2-D25/ 2-D25/	1-D25 1-D25	2-D25/ 2-D25/	1-D25 2-D25	2-R13 @250
6	3G1G	左 中 右	25* 80 25* 80 25* 80	17.6	上端 下端	2-D25/ 2-D25	2-D25	2-D25/ 2-D25/	1-D25 1-D25	2-R13 @250
7	3G1L	左 中 右	40* 80 40* 80 40* 80	17.6	上端 下端	4-D25/ 4-D25	2-D25	3-D25 4-D25	3-D25/ 2-D25	2-R13 @250
8	3G1M	左 中 右	40* 80 40* 80 40* 80	17.6	上端 下端	3-D25/ 3-D25	2-D25	3-D25 4-D25	4-D25/ 2-D25	2-R13 @250
9	3G2	左 中 右	35* 80 35* 50 35* 80	17.6	上端 下端	3-D25/ 3-D25	2-D25	3-D25/ 3-D25	2-D25	2-R13 @250
11	3G2C	左 中 右	25* 80 25* 80 25* 80	17.6	上端 下端	2-D25/ 2-D25	2-D25	2-D25/ 2-D25	2-D25	2-R13 @250
13	3G2F	左 中 右	40* 80 40* 50 40* 80	17.6	上端 下端	3-D25/ 3-D25	2-D25	3-D25/ 3-D25	2-D25	2-R13 @250

No	符号	コンクリート		F <sub>c</sub>	左端		主筋本数		右端		//スチール//
		B*D			上端	下端	中央		上端	下端	
15	3G3	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 3-D25/ 2-D25 下端 3-D25	2-D25	2-D25 3-D25	3-D25/ 2-D25	2-D25 3-D25	2-R13 @250	
17	3G3B	左 中 右	25* 80 25* 80 25* 80	17.6	上端 2-D25/ 2-D25 下端 2-D25	2-D25	2-D25 2-D25/ 1-D25	2-D25/ 2-D25	2-R13 @250		
18	3G3C	左 中 右	40* 80 40* 80 40* 80	17.6	上端 3-D25/ 3-D25 下端 3-D25	2-D25	2-D25 2-D25	3-D25/ 2-D25	2-R13 @250		
19	3G4	左 中 右	35*120 35*120 35*120	17.6	上端 4-D25/ 4-D25 下端 4-D25	2-D25	3-D25 4-D25	4-D25/ 2-D25	2-R13 @250		
20	3G4A	左 中 右	35*120 35*120 35*120	17.6	上端 4-D25/ 4-D25 下端 4-D25	2-D25	3-D25 4-D25	4-D25/ 3-D25	2-R13 @250		
21	3G4B	左 中 右	35*120 35*120 35*120	17.6	上端 4-D25/ 4-D25 下端 4-D25	3-D25	3-D25 4-D25	4-D25/ 3-D25	2-R13 @250		
32	3G5	左 中 右	30* 80 30* 80 30* 80	17.6	上端 3-D22 3-D22 下端 3-D22		3-D22 3-D22	3-D22	2-R13 @250		
33	3G5A	左 中 右	30* 80 30* 80 30* 80	17.6	上端 3-D22/ 3-D22 下端 3-D22	2-D22	3-D22 3-D22	3-D22	2-R13 @250		
34	3G5B	左 中 右	30* 80 30* 80 30* 80	17.6	上端 3-D22 3-D22 下端 3-D22		3-D22 3-D22	3-D22/ 2-D22	2-R13 @250		
35	3G6	左 中 右	55*120 55*120 55*120	17.6	上端 6-D29/ 5-D29 5-D25/ 2-D25 下端 5-D25/ 2-D25	5-D29	6-D29/ 5-D29 5-D25/ 2-D25	3-R22 5-R22/ 2-R22	2-R13 @200		
36	3G6A	左 中 右	55*120 55*120 55*120	17.6	上端 3-R22 5-R22/ 2-R22 下端 5-R22/ 2-R22		5-R22/ 2-R22 4-R22	5-R22/ 2-R22 4-R22	2-R13 @200		
37	3G6C	左 中 右	55*120 55*120 55*120	17.6	上端 3-R22 5-R22/ 2-R22 下端 5-R22/ 2-R22		6-D29/ 5-D29 5-D25/ 2-D25	6-D29/ 5-D29 5-D25/ 2-D25	2-R13 @200		
38	3G6D	左 中 右	55*120 55*120 55*120	17.6	上端 5-R22/ 2-R22 4-R22 下端 4-R22	2-R22	5-R22/ 2-R22 4-R22	3-R22 5-R22/ 2-R22	2-R13 @200		
90	3B1	左 中 右	55* 80 55*100 55*120	17.6	上端 5-D29/ 3-D29 4-D29 下端 4-D29	3-D29	6-D29/ 5-D29 4-D29/ 3-D29	6-D29/ 5-D29 4-D29/ 3-D29	2-R13 @200		
91	3B1A	左 中 右	55*120 55*100 55* 80	17.6	上端 6-D29/ 5-D29 4-D29/ 3-D29 下端 4-D29/ 3-D29	3-D29	6-D29/ 5-D29 4-D29/ 3-D29	5-D29/ 3-D29 4-D29	2-R13 @200		
92	3B2	左 中 右	30* 80 30* 80 30* 80	17.6	上端 3-D22/ 2-D22 3-D22 下端 3-D22	2-D22	3-D22/ 2-D22 3-D22	3-D22/ 2-D22 3-D22	2-R13 @250		
93	3B3	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 4-D25/ 2-D25 4-D25 下端 4-D25	2-D25	4-D25 4-D25	4-D25	2-R13 @200		

< Z02層 >												
No	符号		コンクリート	F c	左端			主筋本数 中央		右端		スラップ
		B*D			上端	下端						
1	2G1	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 4-D25/ 下端 4-D25	2-D25	4-D25/ 4-D25	2-D25	3-D25 4-D25	2-R13 @250		
2	2G1A	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 3-D25/ 下端 3-D25	2-D25	3-D25 4-D25		4-D25/ 4-D25	2-D25	2-R13 @250	
3	2G1B	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 4-D25/ 下端 4-D25	2-D25	3-D25 4-D25		4-D25/ 4-D25	2-D25	2-R13 @250	
4	2G1C	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 3-D25 下端 4-D25		3-D25/ 3-D25	2-D25	3-D25/ 3-D25	2-D25	2-R13 @250	
9	2G2	左 中 右	35* 80 35* 50 35* 80	17.6	上端 3-D25/ 下端 3-D25	2-D25	3-D25 3-D25/ 2-D25		3-D25/ 3-D25	2-D25	2-R13 @250	
10	2G2A	左 中 右	40* 70 40* 70 40* 70	17.6	上端 5-R22 下端 5-R22		5-R22 5-R22		5-R22 5-R22		2-R 9 @250	
11	2G2C	左 中 右	35* 50 35* 50 35* 50	17.6	上端 3-D22 下端 3-D22		3-D22 3-D22		3-D25 3-D25		2-R 9 @250	
12	2G2D	左 中 右	35* 50 35* 50 35* 50	17.6	上端 3-D22 下端 3-D22		3-D22 3-D22		3-D22 3-D22		2-R 9 @250	
15	2G3	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 3-D25/ 下端 3-D25	2-D25	3-D25 3-D25		3-D25/ 3-D25	2-D25	2-R13 @250	
16	2G3A	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 5-R22 下端 5-R22		3-R22 3-R22		5-R22 5-R22		2-R 9 @250	
20	2G4A	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 3-D25/ 下端 3-D25	2-D25	3-D25/ 3-D25	2-D25	2-D25 3-D25		2-R13 @250	
21	2G4B	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 2-D25 下端 3-D25		4-D25/ 4-D25	2-D25	4-D25/ 4-D25	2-D25	2-R13 @250	
22	2G4C	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 4-D25/ 下端 4-D25	2-D25	4-D25/ 4-D25	2-D25	3-D25 3-D25		2-R13 @250	
23	2G4D	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 3-D25 下端 3-D25		3-D25/ 3-D25	2-D25	3-D25/ 3-D25	2-D25	2-R13 @250	
24	2G4G	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 4-D25/ 下端 4-D25/ 3-D25	3-D25	4-D25 4-D25		4-D25/ 4-D25	2-D25	2-R13 @250	
25	2G4H	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 4-D25/ 下端 4-D25/ 3-D25	3-D25	4-D25/ 4-D25/ 3-D25	3-D25	4-D25 4-D25		2-R13 @250	
26	2G4I	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 4-D25/ 下端 4-D25	2-D25	4-D25/ 4-D25	2-D25	4-D25 4-D25		2-R13 @250	
27	2G4L	左 中 右	40*135 40*135 40*135	17.6	上端 5-D25 下端 5-D25		5-D25 5-D25		5-D25/ 5-D25/ 3-D25	3-D25	2-R13 @250	

No	符号	コンクリート		F <sub>c</sub>	主筋本数			スチール		
		B*D			左端	中央	右端			
28	2G4N	左 中 右	35*120 35*120 35*120	17.6	上端 下端	3-D25 3-D25	3-D25 3-D25	4-D25/ 4-D25/	4-D25 4-D25	2-R13 @250
29	2G4R	左 中 右	35* 80 35* 80 35* 80	17.6	上端 下端	3-D25 3-D25	3-D25/ 3-D25	2-D25 2-D25	3-D25/ 3-D25	2-R13 @250
32	2G5	左 中 右	30* 80 30* 80 30* 80	17.6	上端 下端	3-D25 3-D25	3-D25 3-D25		3-D25 3-D25	2-R13 @250
33	2G5A	左 中 右	30* 80 30* 80 30* 80	17.6	上端 下端	3-D25/ 3-D25/	1-D25 1-D25	3-D25 3-D25	3-D25 3-D25	2-R13 @250
42	2G7	左 中 右	35* 50 35* 65 35* 80	17.6	上端 下端	3-D25 3-D25	3-D25 3-D25		3-D25/ 3-D25	2-D25 2-R13 @250
43	2G8	左 中 右	25* 50 25* 50 25* 50	17.6	上端 下端	3-D25 2-D25	2-D25 3-D25		3-D25 2-D25	2-R 9 @250
44	2G9	左 中 右	30* 50 30* 50 30* 50	17.6	上端 下端	3-D22 3-D22	3-D22 3-D22		3-D22 3-D22	2-R 9 @250
45	2G9A	左 中 右	30* 50 30* 50 30* 50	17.6	上端 下端	4-D22 3-D22	3-D22 4-D22		4-D22 3-D22	2-R 9 @250
48	2G11	左 中 右	30* 60 30* 60 30* 60	17.6	上端 下端	3-R19/ 3-R19	2-R19 3-R19/	2-R19 2-R19	3-R19/ 3-R19	2-R 9 @250
49	2G11A	左 中 右	30* 60 30* 60 30* 60	17.6	上端 下端	3-R19 3-R19/	2-R19 2-R19	2-R19 2-R19	3-R19/ 3-R19	2-R 9 @250
50	2G12	左 中 右	30* 50 30* 50 30* 50	17.6	上端 下端	4-R19 2-R19	2-R19 4-R19		4-R19 2-R19	2-R 9 @250
51	2G12A	左 中 右	30* 50 30* 50 30* 50	17.6	上端 下端	2-R19 4-R19	2-R19 4-R19		4-R19 2-R19	2-R 9 @250
81	2G300	左 中 右	30* 60 30* 60 30* 60	17.6	上端 下端	2-R13/ 2-R13/	2-R13 2-R13/	2-R13 2-R13/	2-R13/ 2-R13/	2-R16 @250
94	2B10	左 中 右	30* 55 30* 55 30* 55	17.6	上端 下端	4-R19 4-R19	4-R19 4-R19		4-R19 4-R19	2-R 9 @250
95	2B7	左 中 右	30* 50 30* 50 30* 50	17.6	上端 下端	3-R16/ 3-R16	2-R16 3-R16/	2-R16 2-R16	3-R16/ 3-R16	2-R 9 @250

< Z01層 >

No	符号	コンクリート		F <sub>c</sub>	主筋本数			スチール		
		B*D			左端	中央	右端			
55	FG1	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	5-R22/ 5-R22/	2-R22 2-R22	4-R22 4-R22	5-R22 5-R22	2-R 9 @250
56	FG1A	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	5-R22 5-R22		4-R22 4-R22	5-R22/ 5-R22/	2-R 9 @250



No	符号	コンクリート		主筋本数			スチール				
		B*D	F <sub>c</sub>	左端	中央	右端					
57	FG1B	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	5-R22/ 5-R22/	2-R22 2-R22	4-R22 4-R22	5-R22/ 5-R22/	2-R22 2-R22	2-R 9 @250
58	FG1C	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	5-R22 5-R22		4-R22 4-R22	5-R22 5-R22		2-R 9 @250
59	FG1F	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	5-R22/ 5-R22/	2-R22 2-R22	4-R22 4-R22	3-R22 3-R22		2-R 9 @250
60	FG1G	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	3-R22 3-R22		4-R22 4-R22	5-R22/ 5-R22/	2-R22 2-R22	2-R 9 @250
61	FG1H	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	5-R22/ 5-R22/	2-R22 2-R22	4-R22 4-R22	5-R22/ 5-R22/	2-R22 2-R22	2-R 9 @250
62	FG1I	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	3-R22 3-R22		4-R22 4-R22	3-R22 3-R22		2-R 9 @250
63	FG1L	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	5-R22/ 5-R22/	2-R22 2-R22	4-R22 4-R22	4-R22/ 4-R22/	2-R22 2-R22	2-R 9 @250
64	FG1M	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	4-R22/ 4-R22/	2-R22 2-R22	4-R22 4-R22	5-R22/ 5-R22/	2-R22 2-R22	2-R 9 @250
65	FG1N	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	4-R22/ 4-R22/	2-R22 2-R22	4-R22 4-R22	4-R22/ 4-R22/	2-R22 2-R22	2-R 9 @250
66	FG2	左 中 右	40* 70 40* 70 40* 70	17.6	上端 下端	5-R22 5-R22		5-R22 5-R22	5-R22 5-R22		2-R 9 @250
67	FG2C	左 中 右	40* 70 40* 70 40* 70	17.6	上端 下端	3-R22 3-R22		3-R22 3-R22	3-R22 3-R22		2-R 9 @250
68	FG2F	左 中 右	40* 50 40* 50 40* 50	17.6	上端 下端	4-R22 4-R22		4-R22 4-R22	4-R22 4-R22		2-R 9 @250
69	FG3	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	5-R22 5-R22		3-R22 3-R22	5-R22 5-R22		2-R 9 @250
70	FG3B	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	4-R22/ 4-R22/	2-R22 2-R22	4-R22 4-R22	4-R22/ 4-R22/	2-R22 2-R22	2-R 9 @250
71	FG3C	左 中 右	40* 70 40* 70 40* 70	17.6	上端 下端	4-R22 4-R22		3-R22 3-R22	4-R22 4-R22		2-R 9 @250
72	FG4	左 中 右	40*135 40*135 40*135	17.6	上端 下端	5-R22 5-R22		4-R22 4-R22	5-R22 5-R22		2-R 9 @250
73	FG4G	左 中 右	40*135 40*135 40*135	17.6	上端 下端	5-R25/ 5-R25/	4-R25 4-R25	5-R25 5-R25	5-R22 5-R22		2-R 9 @250
74	FG5	左 中 右	40*100 40*100 40*100	17.6	上端 下端	3-R22 3-R22		3-R22 3-R22	3-R22 3-R22		2-R 9 @250

No	符号	/--コンクリート--//		主筋本数 -----//スチ-ラツフ//			
		B*D	F c	左端	中央	右端	
75	FG5A	左 40*100 中 40*100 右 40*100	17.6	上端 4-R22 下端 4-R22	3-R22 3-R22	3-R22 3-R22	2-R 9 @250
76	FG5B	左 40*100 中 40*100 右 40*100	17.6	上端 3-R22 下端 3-R22	3-R22 3-R22	4-R22 4-R22	2-R 9 @250
77	FG8	左 30* 65 中 30* 65 右 30* 65	17.6	上端 4-R19 下端 4-R19	2-R19 2-R19	4-R19 4-R19	2-R 9 @250
82	FG300	左 30*100 中 30*100 右 30*100	17.6	上端 2-R13 下端 2-R13	2-R13 2-R13	2-R13 2-R13	2-R16 @250

(4) 柱符号と配筋

1) 符号配置

< PH2階 >

11

10

9

8

7

```

2===== 2
I         I
I         I
I         I
2===== 2
    
```

5

4

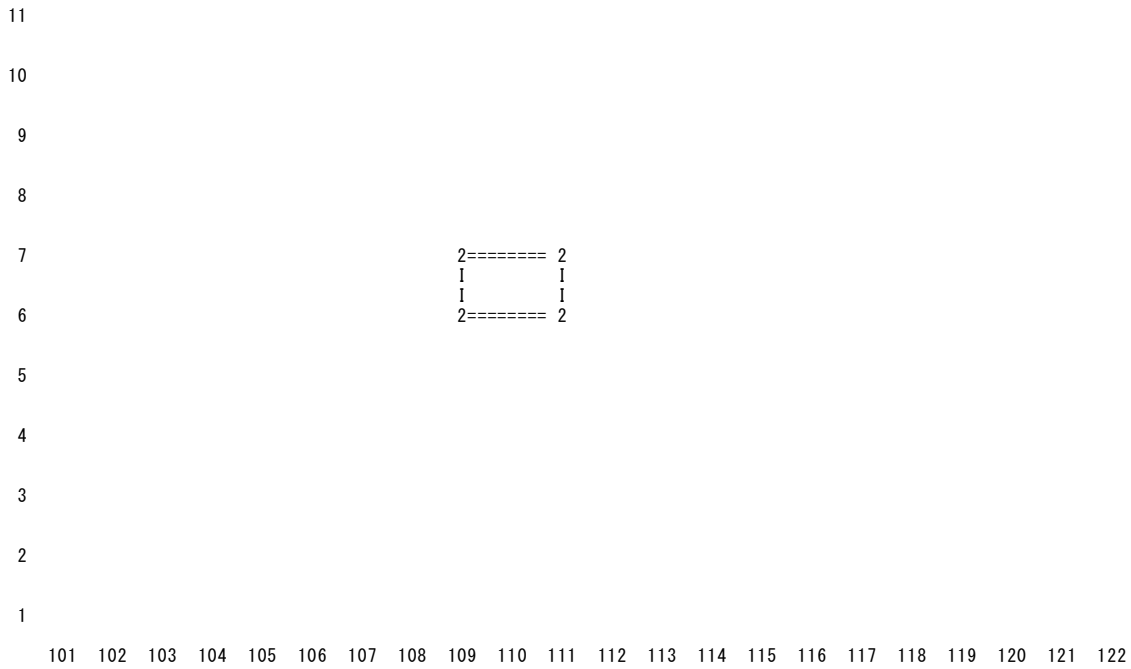
3

2

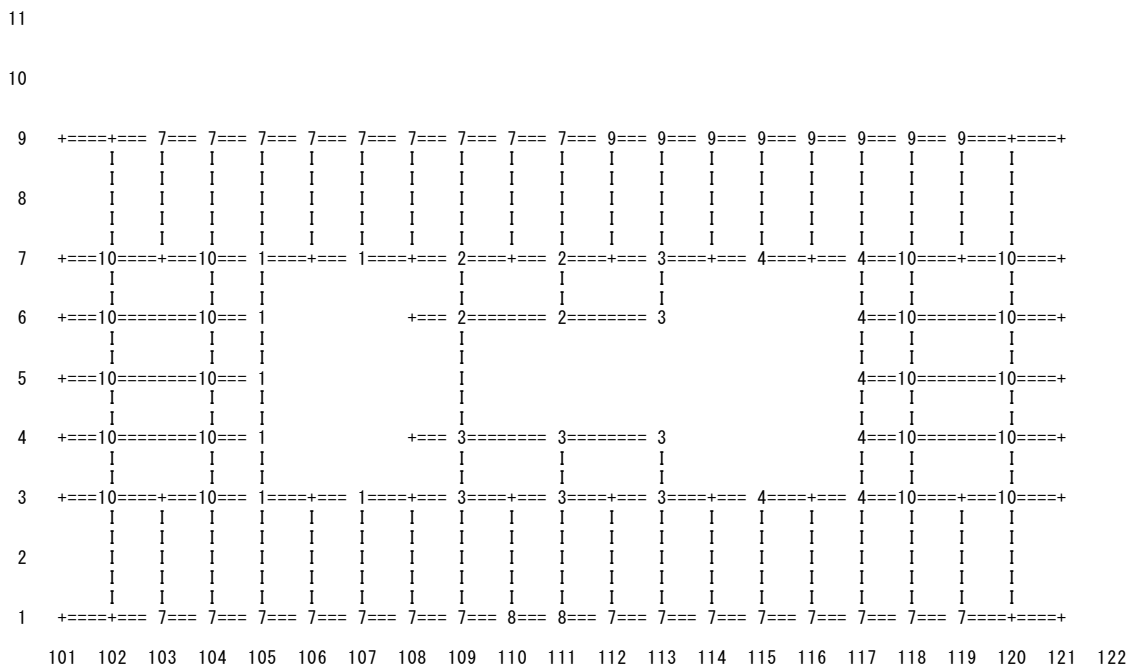
1

101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111 112 113 114 115 116 117 118 119 120 121 122

< PH1階 >



< 3階 >





2) 配筋登録

< PH2階 >

No	符号	コンクリート		F c	主筋本数		フープ		芯鉄筋				
		Dx* Dy			X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	本数	位置dsX	位置dsY	fc低減率(%)	
2	5C2	50*	50	17.6	柱頭 柱脚	4-R19 4-R19	5-R19 5-R19	2-R 9 @250	2-R 9				

< PH1階 >

No	符号	コンクリート		F c	主筋本数		フープ		芯鉄筋				
		Dx* Dy			X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	本数	位置dsX	位置dsY	fc低減率(%)	
2	4C2	50*	50	17.6	柱頭 柱脚	4-R19 4-R19	5-R19 5-R19	2-R 9 @250	2-R 9				

< 3階 >

No	符号	コンクリート		F c	主筋本数		フープ		芯鉄筋				
		Dx* Dy			X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	本数	位置dsX	位置dsY	fc低減率(%)	
1	3C1	55*	55	17.6	柱頭 柱脚	4-R22 4-R22	4-R22 4-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
2	3C2	55*	55	17.6	柱頭 柱脚	4-R22 4-R22	6-R22 6-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
3	3C3	55*	55	17.6	柱頭 柱脚	4-R22 4-R22	6-R22 6-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
4	3C4	55*	55	17.6	柱頭 柱脚	4-R22 4-R22	4-R22 4-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
7	3C7	43*	86	17.6	柱頭 柱脚	6-R19 6-R19	4-R22 4-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
8	3C7A	43*	86	17.6	柱頭 柱脚	7-R19 7-R22	5-R22 5-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
9	3C8	43*	86	17.6	柱頭 柱脚	6-R19 6-R22	4-R22 4-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
10	3C9	40*	40	17.6	柱頭 柱脚	3-R19 3-R19	4-R19 4-R19	2-R 9 @250	2-R 9				

< 2階 >

No	符号	コンクリート		F c	主筋本数		フープ		芯鉄筋				
		Dx* Dy			X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	本数	位置dsX	位置dsY	fc低減率(%)	
1	2C1	70*	70	17.6	柱頭 柱脚	5-R22 5-R22	6-R22 6-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
2	2C2	70*	70	17.6	柱頭 柱脚	7-R22 7-R22	6-R22 6-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
3	2C3	70*	70	17.6	柱頭 柱脚	5-R22 5-R22	6-R22 6-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
4	2C4	70*	70	17.6	柱頭 柱脚	5-R22 5-R22	5-R22 5-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
5	2C5	120*	55	17.6	柱頭 柱脚	7-R22 7-R22	10-R22 10-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
6	2C6	120*	55	17.6	柱頭 柱脚	7-R22 7-R22	10-R22 10-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
7	2C7	43*	86	17.6	柱頭 柱脚	6-R19 6-R19	5-R22 5-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
8	2C7A	43*	86	17.6	柱頭 柱脚	7-R22 7-R22	5-R22 5-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
9	2C8	43*	86	17.6	柱頭 柱脚	6-R22 6-R22	5-R22 5-R22	2-R 9 @250	2-R 9				

< 1階 >

No	符号	コンクリート		F c	主筋本数		フープ		芯鉄筋				
		Dx* Dy			X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	本数	位置dsX	位置dsY	fc低減率(%)	
1	1C1	70*	70	17.6	柱頭 柱脚	5-R22 5-R22	6-R22 6-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
2	1C2	70*	70	17.6	柱頭 柱脚	7-R22 7-R22	6-R22 6-R22	2-R 9 @250	2-R 9				
3	1C3	70*	70	17.6	柱頭 柱脚	5-R22 5-R22	6-R22 6-R22	2-R 9 @250	2-R 9				

No	符号	/---コンクリート---/		/--- 主筋本数 ---//-- フープ --/		/----- 芯鉄筋 -----/					
		Dx*Dy	F c	X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	本数	位置dsX	位置dsY	fc低減率(%)
4	1C4	70* 70	17.6	柱頭 柱脚	5-R22 5-R22	5-R22 5-R22	2-R 9 @250	2-R 9			
5	1C5	120* 55	17.6	柱頭 柱脚	7-R22 7-R22	10-R22 10-R22	2-R 9 @250	2-R 9			
6	1C6	120* 55	17.6	柱頭 柱脚	7-R22 7-R22	10-R22 10-R22	2-R 9 @250	2-R 9			
7	1C7	43* 86	17.6	柱頭 柱脚	6-R19 6-R19	5-R22 5-R22	2-R 9 @250	2-R 9			
8	1C7A	43* 86	17.6	柱頭 柱脚	7-R22 7-R22	5-R22 5-R22	2-R 9 @250	2-R 9			
9	1C8	43* 86	17.6	柱頭 柱脚	6-R22 6-R22	5-R22 5-R22	2-R 9 @250	2-R 9			
10	1C9	35* 35	17.6	柱頭 柱脚	3-R19 3-R19	3-R19 3-R19	2-R 9 @250	2-R 9			
11	1C10	45* 45	17.6	柱頭 柱脚	4-R19 4-R19	5-R19 5-R19	2-R 9 @250	2-R 9			

(5) 壁の配筋・鉄骨ブレース

1) 壁 [cm] [N/m2] [cm2]

No	壁厚	仕上	単位重量	/---コンクリート---/		/----- 縦筋 -----/		/----- 横筋 -----/		種別	内蔵Ab
				F c	本数	ピッチ	dt	本数	ピッチ		
12	12.0	1000		---	109	250		109	250	---	0.0
15	15.0	1000		---	209	250	4.0	209	250	---	0.0
18	18.0	1000		---	209	250	4.0	209	250	---	0.0
30	30.0	1000		---	216	120	4.0	216	200	---	0.0
31	30.0	1000		---	216	250	4.0	213	250	---	0.0

2) 垂・腰・袖壁 [cm] [N/m2]

No	壁厚	仕上	L L	L R	L D	L U	/---コンクリート---/		/----- 縦筋 -----/		/----- 横筋 -----/		種別
							F c	本数	ピッチ	本数	ピッチ		
201	15.0	1000	450.0	0.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
202	15.0	1000	447.5	0.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
203	15.0	1000	150.0	150.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
204	15.0	1000	0.0	235.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
205	15.0	1000	190.0	0.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
206	15.0	1000	0.0	276.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
207	15.0	1000	0.0	83.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
208	15.0	1000	0.0	150.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
209	15.0	1000	0.0	0.0	53.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
211	15.0	1000	0.0	-119.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
212	15.0	1000	-64.5	0.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
213	15.0	1000	0.0	581.5	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
214	15.0	1000	0.0	147.0	0.0	242.0	---	209	250	209	250	---	
215	15.0	1000	-59.0	0.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	
216	15.0	1000	607.0	0.0	0.0	0.0	---	209	250	209	250	---	

## (7) 部材の条件等

## 1) 断面算定省略部材

## 1. 梁

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸
1	Z01	Z02	1	1	119	122	6	Z01	Z02	122	122	1	3
2	Z01	Z02	3	3	119	122	7	Z01	Z02	122	122	7	11
3	Z01	Z02	7	7	119	122	8	Z02	Z02	112	112	9	11
4	Z01	Z02	11	11	112	121	9	Z02	Z02	119	119	9	10
5	Z01	Z02	112	112	9	11							

## 2) 一本部材の指定

## 1. 梁

No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸	No	層	層	フレーム	フレーム	軸	軸
1	Z01	Z01	3	3	103	105	26	Z04	Z04	3	3	105	107
2	Z01	Z01	3	3	105	107	27	Z04	Z04	3	3	107	109
3	Z01	Z01	3	3	107	109	28	Z04	Z04	3	3	109	111
4	Z01	Z01	3	3	109	111	29	Z04	Z04	3	3	111	113
5	Z01	Z01	3	3	117	119	30	Z04	Z04	3	3	113	115
6	Z01	Z01	7	7	103	105	31	Z04	Z04	3	3	115	117
7	Z01	Z01	7	7	105	107	32	Z04	Z04	3	3	118	120
8	Z01	Z01	7	7	107	109	33	Z04	Z04	7	7	102	104
9	Z01	Z01	7	7	109	111	34	Z04	Z04	7	7	105	107
10	Z01	Z01	7	7	117	119	35	Z04	Z04	7	7	107	109
11	Z01	Z02	119	119	7	9	36	Z04	Z04	7	7	109	111
12	Z02	Z02	3	3	117	119	37	Z04	Z04	7	7	111	113
13	Z02	Z02	7	7	117	119	38	Z04	Z04	7	7	113	115
14	Z03	Z03	3	3	105	107	39	Z04	Z04	7	7	115	117
15	Z03	Z03	3	3	107	109	40	Z04	Z04	7	7	118	120
16	Z03	Z03	3	3	111	113	41	Z03	Z03	3	7	101	103
17	Z03	Z03	3	3	113	115	42	Z03	Z03	3	7	119	121
18	Z03	Z03	3	3	115	117	43	Z03	Z04	1	1	101	103
19	Z03	Z03	7	7	105	107	44	Z03	Z04	1	1	119	121
20	Z03	Z03	7	7	107	109	45	Z03	Z04	9	9	101	103
21	Z03	Z03	7	7	109	111	46	Z03	Z04	9	9	119	121
22	Z03	Z03	7	7	111	113							
23	Z03	Z03	7	7	113	115							
24	Z03	Z03	7	7	115	117							
25	Z04	Z04	3	3	102	104							

## 2. 柱

No	階	階	X軸	X軸	Y軸	Y軸	No	階	階	X軸	X軸	Y軸	Y軸
1	1	2	103	108	1	1	6	1	2	103	111	9	9
2	1	2	112	118	1	1							
3	1	2	103	107	3	4							
4	1	2	103	111	5	5							
5	1	2	103	107	6	7							

### 1.13 基礎関連データ

#### (1) 計算条件

1. 基礎の種類は、独立杭基礎とする。
2. 地耐力・支持力の検討及び杭の応力計算を行わない。
5. 基礎反力 偏心モーメントの考慮は、しない。  
杭頭モーメントの考慮は、しない。
6. 梁の応力 杭頭モーメントの分割方法は、剛比分割とする。  
杭頭モーメントの増減率 1.00

出力日時 2018/08/21 11:43:15



# 7. 補強後2次診断電算出力 (正加力・負加力)

XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX  
XX

XXXXXXXXX XXXXXXXX XXXXXXXX X X X XXX  
XXXXXXXXXXXX XXXXXXXXXX XXXXXXXXXX X X X X X X X  
XX XXX XXX XXX XXX XXX XXX XXX XXX XXX XXX XXX  
XX XX XX XX XXXXXXXXX X X X X X X X X  
XX XX XX X X XX X XXXXXX XXXXXXXX  
XX XXX XX XXXXXXXX X XX XXX X X X X  
XXXXXXXXXXXX XX X XX XX X XXXX X X  
XXXXXXXXXXXX XX XXXXXXX X XX X X XX X X XX XX X  
XX XX XX XXX X XX X X X X X X X X X X X X XX  
XX XX XX XX XXXXXXX XX X XX X X X X X X X X  
XX XX XXX XXX XX XX XX XXX X X X X X X X X X  
XX XX XXXXXXXXX XX XX XXX XXXXXXXX X X X X X X X  
XX XX XXXXXXX XXXXXXX XXX X X X XXXX XX XX XXX

.....  
Super Build/RC診断2001 Ver2.6(2014)  
.....

鉄筋コンクリート造建築物の耐震診断プログラム

出力単位系: S I 単位

007

建物の名称: 伊賀市南庁舎耐震補強計画  
建物の場所:  
建物の用途:  
建設年月日: 昭和38年11月  
診断年月日:  
診断者:

ユニオンシステム株式会社

\*\*\*\*\* 出力目次 \*\*\*\*\*

----- 入力データ出力 -----

・名称・日付	P.	1
・建物の規模	P.	1
・耐震診断方法	P.	7
・標準使用材料	P.	9
・柱リスト	P.	9
・梁リスト	P.	11
・壁リスト	P.	19
・コンクリート材料：壁	P.	21
・柱配置	P.	45
・柱の内法高さ	P.	51
・壁配置	P.	75
・雑壁配置	P.	93
・梁/腰壁/垂壁配置	P.	95
・柱軸力	P.	136
・形状指標	P.	142
・経年指標	P.	143
・鉛直部材の直接入力	P.	143
・柱の内法高さの直接入力	P.	145

----- X方向 -----

S 2次診断 正加力時		
・RC袖壁付柱の終局せん断強度	P.	147
・RC鉛直部材の諸元	P.	151
・RC鉛直部材の強度寄与係数	P.	177
・鉛直部材の諸元：(伏図)	P.	190
・鉛直部材の諸元：(軸組)	P.	203
・RC柱部材における残存軸耐力の $\eta r$ と軸力支持能力の $\eta R$	P.	220
・RC柱部材の残存軸耐力と軸力支持能力	P.	231
・第2種構造要素の検討が必要な柱部材	P.	246
・グループ単位の各種柱・壁ごとの $Q_u$ と $F$ 指標	P.	423
・グループ単位の各種柱・壁の $\alpha$ と $\alpha C$	P.	424
・最大14グループにグルーピングした結果	P.	428
・ $I_s$ 算定時にグルーピングした組み合わせ結果	P.	430
・終局限界 $F_u$ における保有性能基本指標	P.	435
・ $C-T-F$ 関係図	P.	437
・耐震性能診断表	P.	440
S 2次診断 負加力時		
・RC袖壁付柱の終局せん断強度	P.	444
・RC鉛直部材の諸元	P.	448
・RC鉛直部材の強度寄与係数	P.	474
・鉛直部材の諸元：(伏図)	P.	487
・鉛直部材の諸元：(軸組)	P.	500
・RC柱部材における残存軸耐力の $\eta r$ と軸力支持能力の $\eta R$	P.	517
・RC柱部材の残存軸耐力と軸力支持能力	P.	528
・第2種構造要素の検討が必要な柱部材	P.	543
・グループ単位の各種柱・壁ごとの $Q_u$ と $F$ 指標	P.	728
・グループ単位の各種柱・壁の $\alpha$ と $\alpha C$	P.	729

・最大14グループにグルーピングした結果	P.	733
・1s算定時にグルーピングした組み合わせ結果	P.	735
・終局限界Fuにおける保有性能基本指標	P.	741
・CT-F関係図	P.	743
・耐震性能診断表	P.	746

----- Y方向 -----

S 2次診断 正加力時		
・RC袖壁付柱の終局せん断強度	P.	750
・RC鉛直部材の諸元	P.	753
・RC鉛直部材の強度寄与係数	P.	778
・鉛直部材の諸元：(伏図)	P.	791
・鉛直部材の諸元：(軸組)	P.	804
・RC柱部材における残存軸耐力の $\eta r$ と軸力支持能力の $\eta R$	P.	815
・RC柱部材の残存軸耐力と軸力支持能力	P.	825
・第2種構造要素の検討が必要な柱部材	P.	838
・グループ単位の各種柱・壁ごとのQuとF指標	P.	1023
・グループ単位の各種柱・壁の $\alpha$ と $\alpha C$	P.	1024
・最大14グループにグルーピングした結果	P.	1028
・1s算定時にグルーピングした組み合わせ結果	P.	1030
・終局限界Fuにおける保有性能基本指標	P.	1036
・CT-F関係図	P.	1038
・耐震性能診断表	P.	1041

S 2次診断 負加力時		
・RC袖壁付柱の終局せん断強度	P.	1045
・RC鉛直部材の諸元	P.	1048
・RC鉛直部材の強度寄与係数	P.	1073
・鉛直部材の諸元：(伏図)	P.	1086
・鉛直部材の諸元：(軸組)	P.	1099
・RC柱部材における残存軸耐力の $\eta r$ と軸力支持能力の $\eta R$	P.	1110
・RC柱部材の残存軸耐力と軸力支持能力	P.	1120
・第2種構造要素の検討が必要な柱部材	P.	1133
・グループ単位の各種柱・壁ごとのQuとF指標	P.	1318
・グループ単位の各種柱・壁の $\alpha$ と $\alpha C$	P.	1319
・最大14グループにグルーピングした結果	P.	1323
・1s算定時にグルーピングした組み合わせ結果	P.	1325
・終局限界Fuにおける保有性能基本指標	P.	1331
・CT-F関係図	P.	1333
・耐震性能診断表	P.	1336

----- 診断結果比較 -----

S 1次診断、2次診断		
・X方向	P.	1340
・Y方向	P.	1342

## 【名称・日付】

建物の名称：伊賀市南庁舎耐震補強計画

診断年月日：

診断者：

## 【建物の規模】

階数 3 (地下, PH階を除く) 地下階数 0 PH階 2

スパン数 X方向 21 Y方向 10

主体構造	階高(m)	Xスパン長(m)	Yスパン長(m)
PH2 RC	3.600	101 -102 2.680	1 - 2 3.510
PH1 RC	3.600	102 -103 2.250	2 - 3 5.490
3 RC	3.520	103 -104 4.500	3 - 4 3.000
2 RC	3.790	104 -105 4.500	4 - 5 6.500
1 RC	3.080	105 -106 4.500	5 - 6 6.500
		106 -107 4.500	6 - 7 3.000
		107 -108 4.500	7 - 8 5.000
		108 -109 4.500	8 - 9 4.000
		109 -110 4.500	9 - 10 4.300
		110 -111 4.500	10 - 11 2.433
		111 -112 4.500	
		112 -113 4.500	
		113 -114 4.500	
		114 -115 4.500	
		115 -116 4.500	
		116 -117 4.500	
		117 -118 4.500	
		118 -119 4.500	
		119 -120 2.250	
		120 -121 2.250	
		121 -122 3.000	

階高の修正(m)			
PH1	109	4 X:	1.940 Y: 1.940
PH1	109	6 X:	1.940 Y: 1.940
PH1	111	4 X:	1.940 Y: 1.940
PH1	111	6 X:	1.940 Y: 1.940
PH1	113	4 X:	1.940 Y: 1.940
PH1	113	5 X:	1.940 Y: 1.940
PH1	113	6 X:	1.940 Y: 1.940
3	109	4 X:	5.480 Y: 5.480
3	109	6 X:	5.480 Y: 5.480
3	111	4 X:	5.480 Y: 5.480
3	111	6 X:	5.480 Y: 5.480
3	113	4 X:	5.480 Y: 5.480
3	113	5 X:	5.480 Y: 5.480
3	113	6 X:	5.480 Y: 5.480
2	109	1 X:	1.640 Y: 1.640
2	110	1 X:	1.640 Y: 1.640

2	111	1	X:	1.640	Y:	1.640
2	119	4	X:	3.710	Y:	3.710
2	119	5	X:	3.710	Y:	3.710
2	119	6	X:	3.710	Y:	3.710
1	103	1	X:	2.225	Y:	2.225
1	103	3	X:	2.225	Y:	2.225
1	103	4	X:	2.225	Y:	2.225
1	103	5	X:	2.225	Y:	2.225
1	103	6	X:	2.225	Y:	2.225
1	103	7	X:	2.225	Y:	2.225
1	103	9	X:	2.225	Y:	2.225
1	104	1	X:	2.225	Y:	2.225
1	104	3	X:	2.225	Y:	2.225
1	104	7	X:	2.225	Y:	2.225
1	104	9	X:	2.225	Y:	2.225
1	105	1	X:	2.225	Y:	2.225
1	105	3	X:	2.225	Y:	2.225
1	105	4	X:	2.225	Y:	2.225
1	105	5	X:	2.225	Y:	2.225
1	105	6	X:	2.225	Y:	2.225
1	105	7	X:	2.225	Y:	2.225
1	105	9	X:	2.225	Y:	2.225
1	106	1	X:	2.225	Y:	2.225
1	106	3	X:	2.225	Y:	2.225
1	106	7	X:	2.225	Y:	2.225
1	106	9	X:	2.225	Y:	2.225
1	107	1	X:	2.225	Y:	2.225
1	107	3	X:	2.225	Y:	2.225
1	107	4	X:	2.225	Y:	2.225
1	107	5	X:	2.225	Y:	2.225
1	107	6	X:	2.225	Y:	2.225
1	107	7	X:	2.225	Y:	2.225
1	107	9	X:	2.225	Y:	2.225
1	108	1	X:	2.225	Y:	2.225
1	108	3	X:	2.225	Y:	2.225
1	109	1	X:	4.175	Y:	4.175
1	109	3	X:	2.225	Y:	2.225
1	109	4	X:	2.225	Y:	2.225
1	109	5	X:	2.225	Y:	2.225
1	110	1	X:	4.175	Y:	4.175
1	110	3	X:	2.225	Y:	2.225
1	111	1	X:	4.175	Y:	4.175
1	111	3	X:	2.225	Y:	2.225
1	114	5	X:	4.795	Y:	4.795
1	115	4	X:	4.795	Y:	4.795
1	115	5	X:	4.795	Y:	4.795
1	115	6	X:	4.795	Y:	4.795
1	116	4	X:	4.795	Y:	4.795
1	116	5	X:	4.795	Y:	4.795
1	116	6	X:	4.795	Y:	4.795
1	117	4	X:	4.795	Y:	4.795
1	117	5	X:	4.795	Y:	4.795
1	117	6	X:	4.795	Y:	4.795
1	119	4	X:	3.235	Y:	3.235
1	119	5	X:	3.235	Y:	3.235

1 119 6 X: 3.235 Y: 3.235

スパン長の修正(m)				
2	1	119	-122	7.500
1	1	119	-122	7.500
2	2	119	-121	4.500
1	2	119	-121	4.500
3	3	109	-111	9.000
2	3	119	-121	4.500
1	3	119	-121	4.500
4	4	102	-104	6.750
1	4	103	-105	9.000
3	4	105	-107	9.000
1	4	105	-107	9.000
3	4	107	-109	9.000
1	4	107	-109	9.000
4	4	109	-111	9.000
3	4	109	-111	9.000
1	4	109	-111	9.000
4	4	111	-113	9.000
3	4	111	-113	9.000
3	4	113	-115	9.000
3	4	115	-117	9.000
2	4	117	-119	9.000
4	4	118	-120	6.750
4	5	102	-104	6.750
1	5	103	-105	9.000
3	5	105	-107	9.000
1	5	105	-107	9.000
3	5	107	-109	9.000
1	5	107	-109	9.000
3	5	109	-111	9.000
1	5	109	-111	9.000
3	5	111	-113	9.000
3	5	113	-115	9.000
3	5	115	-117	9.000
2	5	117	-119	9.000
4	5	118	-120	6.750
4	6	102	-104	6.750
1	6	103	-105	9.000
3	6	105	-107	9.000
1	6	105	-107	9.000
3	6	107	-109	9.000
1	6	107	-109	9.000
全層	6	109	-111	9.000
4	6	111	-113	9.000
3	6	111	-113	9.000
3	6	113	-115	9.000
3	6	115	-117	9.000
2	6	117	-119	9.000
4	6	118	-120	6.750
6	7	109	-111	9.000
5	7	109	-111	9.000
2	7	109	-111	9.000
2	7	119	-121	4.500

1	7	119	-121	4.500
2	8	119	-121	4.500
1	8	119	-121	4.500
2	9	119	-121	4.500
1	9	119	-121	4.500
2	10	119	-121	4.500
1	10	119	-121	4.500
2	11	119	-121	4.500
1	11	119	-121	4.500
4	102	1	- 3	9.000
3	102	1	- 3	9.000
4	102	7	- 9	9.000
3	102	7	- 9	9.000
4	103	1	- 3	9.000
3	103	1	- 3	9.000
1	103	1	- 3	9.000
4	103	7	- 9	9.000
3	103	7	- 9	9.000
1	103	7	- 9	9.000
4	104	1	- 3	9.000
3	104	1	- 3	9.000
1	104	1	- 3	9.000
4	104	7	- 9	9.000
3	104	7	- 9	9.000
1	104	7	- 9	9.000
4	105	1	- 3	9.000
3	105	1	- 3	9.000
1	105	1	- 3	9.000
4	105	7	- 9	9.000
3	105	7	- 9	9.000
1	105	7	- 9	9.000
4	106	1	- 3	9.000
3	106	1	- 3	9.000
1	106	1	- 3	9.000
4	106	7	- 9	9.000
3	106	7	- 9	9.000
1	106	7	- 9	9.000
4	107	1	- 3	9.000
3	107	1	- 3	9.000
1	107	1	- 3	9.000
4	107	7	- 9	9.000
3	107	7	- 9	9.000
1	107	7	- 9	9.000
4	108	1	- 3	9.000
3	108	1	- 3	9.000
1	108	1	- 3	9.000
4	108	7	- 9	9.000
3	108	7	- 9	9.000
1	108	7	- 9	9.000
4	109	1	- 3	9.000
3	109	1	- 3	9.000
1	109	1	- 3	9.000
4	109	4	- 6	13.000
4	109	7	- 9	9.000
3	109	7	- 9	9.000

1	109	7 - 9	9.000
4	110	1 - 3	9.000
1	110	1 - 3	9.000
4	110	7 - 9	9.000
3	110	7 - 9	9.000
1	110	7 - 9	9.000
4	111	1 - 3	9.000
1	111	1 - 3	9.000
4	111	7 - 9	9.000
3	111	7 - 9	9.000
1	111	7 - 9	9.000
4	112	1 - 3	9.000
3	112	1 - 3	9.000
4	112	7 - 9	9.000
3	112	7 - 9	9.000
2	112	7 - 9	9.000
1	112	7 - 9	9.000
4	113	1 - 3	9.000
3	113	1 - 3	9.000
4	113	7 - 9	9.000
3	113	7 - 9	9.000
2	113	7 - 9	9.000
1	113	7 - 9	9.000
4	114	1 - 3	9.000
3	114	1 - 3	9.000
4	114	7 - 9	9.000
3	114	7 - 9	9.000
2	114	7 - 9	9.000
1	114	7 - 9	9.000
4	115	1 - 3	9.000
3	115	1 - 3	9.000
4	115	7 - 9	9.000
3	115	7 - 9	9.000
2	115	7 - 9	9.000
1	115	7 - 9	9.000
4	116	1 - 3	9.000
3	116	1 - 3	9.000
4	116	7 - 9	9.000
3	116	7 - 9	9.000
2	116	7 - 9	9.000
1	116	7 - 9	9.000
4	117	1 - 3	9.000
3	117	1 - 3	9.000
4	117	7 - 9	9.000
3	117	7 - 9	9.000
2	117	7 - 9	9.000
1	117	7 - 9	9.000
4	118	1 - 3	9.000
3	118	1 - 3	9.000
4	118	7 - 9	9.000
3	118	7 - 9	9.000
2	118	7 - 9	9.000
1	118	7 - 9	9.000
4	119	1 - 3	9.000
3	119	1 - 3	9.000



4	119	7 - 9	9.000
3	119	7 - 9	9.000
4	120	1 - 3	9.000
3	120	1 - 3	9.000
4	120	7 - 9	9.000
3	120	7 - 9	9.000

Xフレーム倍率 Yフレーム倍率 (剛性と耐力に対して有効)

1	1.000	101	1.000
2	1.000	102	1.000
3	1.000	103	1.000
4	1.000	104	1.000
5	1.000	105	1.000
6	1.000	106	1.000
7	1.000	107	1.000
8	1.000	108	1.000
9	1.000	109	1.000
10	1.000	110	1.000
11	1.000	111	1.000
		112	1.000
		113	1.000
		114	1.000
		115	1.000
		116	1.000
		117	1.000
		118	1.000
		119	1.000
		120	1.000
		121	1.000
		122	1.000

標準内法高さの直接入力(m) (0入力は、内部計算値を採用)

PH2	X: 0.000	Y: 0.000
PH1	0.000	0.000
3	2.520	2.820
2	2.590	2.990
1	2.280	2.280

	各階面積 Af (m <sup>2</sup> )	Σ Af (m <sup>2</sup> )	各階重量W (kN)	Σ W (kN)	W / Af (kN/m <sup>2</sup> )	Σ W / Σ Af (kN/m <sup>2</sup> )
PH2	27.00	27.00	476	476	17.6	17.6
PH1	27.00	54.00	635	1111	23.5	20.6
3	2180.41	2234.41	23305	24416	10.7	10.9
2	2964.45	5198.86	33231	57647	11.2	11.1
1	1271.72	6470.58	19288	76935	15.2	11.9

## 【耐震診断方法】

診断次数：X方向 2次 Y方向 2次

診断範囲：地上階すべて（PH階は除く）

構造耐震判定指標 Iso	2次診断用
耐震判定基本指標 Es	自動計算
	0.60

耐震判定[RC]  $C \cdot T_u \cdot S \cdot D \geq 0.30 \cdot Z \cdot G \cdot U$ で判定

地域指標 Z 1.00

地盤指標 G 1.00

用途指標 U 1.25

外力分布による補正係数： $n+1/n+i$

1	2	3
1.000	0.800	0.666

そで壁を考慮する長さの下限値 30 (cm) (耐力, 剛性(基準式による場合)およびF指標における計算に考慮)

袖壁付柱に対する反曲点高さの計算方法：診断基準式より算定する

袖壁付柱に対する反曲点高さ：柱頭と柱脚の曲げ耐力から求まる反曲点高さが0.5ho未満となる場合、howはそのままで使う

フレーム面内雑壁の反曲点高さ：階高の1/2を採用する

柱なし壁の平均せん断応力度の上限

フレーム面内雑壁：	-1	(柱なし壁の平均せん断応力度の上限を考慮しない)
フレーム外雑壁：	-1	(柱なし壁の平均せん断応力度の上限を考慮しない)

腰壁・垂壁がある場合の柱の内法高さ ho[RC]：フェイス間距離を採用する

Psに梁主筋断面積を考慮：考慮しない

曲げ耐力算定用直交壁の考慮：しない

柱の帯筋間隔の取扱い：帯筋間隔をそのまま使う

曲げ耐力算定方法[RC]：完全塑性理論による方法(断面ピース分割)

片持ち柱の柱頭の取扱い：柱頭の曲げ耐力を0とする

柱のQsuの採用[RC]：柱頭と柱脚の平均値を採用

両側袖壁付柱に対するシアスパン比[RC]

Qsu1	: $1.0 \leq M/(Q \cdot de) \leq 2.0$
Qsu2	: $1.0 \leq M/(Q \cdot de) \leq 2.0$

低強度コンクリート(13.5N/mm<sup>2</sup>未満)に対する低減係数[RC] 1.00

軽量コンクリートによる低減の取扱い[RC]  
 低減係数を選択 :  $\alpha=0.9$  \*1次診断ではC指標を $\alpha$ 倍する  
 低減係数が0.9のときの計算方法 : Qsuを低減

標準的な内法高さの採用 : 全柱の平均値を採用

標準的なスパン長さの採用 : 柱両側2スパンの平均値を採用

強度寄与係数( $\alpha_j$ )の採用 : グループごとで最小 $\alpha_j$ を採用

出力対象とするFu値の指定 (0入力は、耐震判定を満たす最大1sより決定する)

階	X方向		Y方向	
	正加力	負加力	正加力	負加力
3	0.00	0.00	0.00	0.00
2	0.00	0.00	0.00	0.00
1	0.00	0.00	0.00	0.00

第2種構造要素の解析条件 : 検討対象の柱自身で長期軸力を支持し得るか否かの検討まで行う

残存軸耐力の $\eta_r$ [RC]

柱の種類	帯筋量pw(%)	F=1.0	F=1.27	F=2.0	F=3.0
極脆性柱	$0.4 < pw$	0.4	0.3	0.1	0.0
	$0.2 \leq pw \leq 0.4$	0.3	0.1	0.0	0.0
	$pw < 0.2$	0.0	0.0	0.0	0.0
せん断柱	$0.4 < pw$	0.6	0.4	0.2	0.0
	$0.2 \leq pw \leq 0.4$	0.5	0.3	0.1	0.0
	$pw < 0.2$	0.4	0.0	0.0	0.0
曲げ柱	$0.4 < pw$	0.6	0.6	0.5	0.4
	$0.2 \leq pw \leq 0.4$	0.5	0.5	0.3	0.2
	$pw < 0.2$	0.4	0.4	0.0	0.0

\*印は、残存軸耐力の $\eta_r$ を直接指定した場合を示す。

軸力支持能力の $\eta R$ [RC]

柱の種類	帯筋量 $\rho_w$ (%)	F=1.0	F=1.27	F=2.0	F=3.0
極脆性柱	0.4 < $\rho_w$	0.4	0.3	0.1	0.0
	0.2 ≤ $\rho_w$ ≤ 0.4	0.4	0.1	0.0	0.0
	$\rho_w$ < 0.2	0.4	0.0	0.0	0.0
せん断柱	0.4 < $\rho_w$	0.6	0.4	0.2	0.0
	0.2 ≤ $\rho_w$ ≤ 0.4	0.5	0.4	0.1	0.0
	$\rho_w$ < 0.2	0.4	0.4	0.0	0.0
曲げ柱	0.4 < $\rho_w$	0.6	0.6	0.5	0.4
	0.2 ≤ $\rho_w$ ≤ 0.4	0.5	0.5	0.4	0.3
	$\rho_w$ < 0.2	0.4	0.4	0.3	0.2

\*印は、軸力支持能力の $\eta R$ を直接指定した場合を示す。

【標準使用材料】

コンクリート 種別 普通  $F_c$ (N/mm<sup>2</sup>) 17.6

鉄筋 径の範囲 降伏点強度(N/mm<sup>2</sup>) \*印は、降伏点強度を直接指定した場合を示す。  
D6~ 344  
R6~ 294

【柱リスト】 単位(cm) ※主筋本数で負値は細い径を含むことを表す。

階	符号	Dx*Dy	dtx	dty	全鉄筋 (柱頭)		主筋 (柱脚)		全鉄筋 (柱脚)		帯筋	
					X	Y	X	Y	X	Y		
3	C1	55* 55	6.0	6.0	12-R22	4	4	12-R22	4	4	2-R9	2-R9 @250
	C2	55* 55	6.0	6.0	16-R22	4	6	16-R22	4	6	2-R9	2-R9 @250
	C3	55* 55	6.0	6.0	16-R22	4	6	16-R22	4	6	2-R9	2-R9 @250
	C4	55* 55	6.0	6.0	12-R22	4	4	12-R22	4	4	2-R9	2-R9 @250
	C7	43* 86	6.0	6.0	8-R22 8-R19	-6	4	8-R22 8-R19	-6	4	2-R9	2-R9 @250
	C7A	43* 86	6.0	6.0	10-R22 10-R19	-7	5	20-R22	7	5	2-R9	2-R9 @250
	C8	43* 86	6.0	6.0	8-R22 8-R19	-6	4	16-R22	6	4	2-R9	2-R9 @250
	C9	40* 40	6.0	6.0	10-R19	3	4	10-R19	3	4	2-R9	2-R9 @250

階	符号	Dx*Dy	dtx	dty	全鉄筋		主筋		全鉄筋		帯筋	
					(柱頭) X	Y	(柱脚) X	Y	X	Y		
2	C1	70* 70	6.0	6.0	18-R22	5	6	18-R22	5	6	2-R9	2-R9 @250
	C2	70* 70	6.0	6.0	22-R22	7	6	22-R22	7	6	2-R9	2-R9 @250
	C3	70* 70	6.0	6.0	18-R22	5	6	18-R22	5	6	2-R9	2-R9 @250
	C4	70* 70	6.0	6.0	16-R22	5	5	16-R22	5	5	2-R9	2-R9 @250
	C5	120* 55	6.0	6.0	30-R22	7	10	30-R22	7	10	2-R9	2-R9 @250
	C6	120* 55	6.0	6.0	30-R22	7	10	30-R22	7	10	2-R9	2-R9 @250
	C7	43* 86	6.0	6.0	10-R22 8-R19	-6	5	10-R22 8-R19	-6	5	2-R9	2-R9 @250
	C7A	43* 86	6.0	6.0	20-R22	7	5	20-R22	7	5	2-R9	2-R9 @250
C8	43* 86	6.0	6.0	18-R22	6	5	18-R22	6	5	2-R9	2-R9 @250	

階	符号	Dx*Dy	dtx	dty	全鉄筋		主筋		全鉄筋		帯筋	
					(柱頭) X	Y	(柱脚) X	Y	X	Y		
1	C1	70* 70	6.0	6.0	18-R22	5	6	18-R22	5	6	2-R9	2-R9 @250
	C2	70* 70	6.0	6.0	22-R22	7	6	22-R22	7	6	2-R9	2-R9 @250
	C3	70* 70	6.0	6.0	18-R22	5	6	18-R22	5	6	2-R9	2-R9 @250
	C4	70* 70	6.0	6.0	16-R22	5	5	16-R22	5	5	2-R9	2-R9 @250
	C5	120* 55	6.0	6.0	30-R22	7	10	30-R22	7	10	2-R9	2-R9 @250
	C6	120* 55	6.0	6.0	30-R22	7	10	30-R22	7	10	2-R9	2-R9 @250
	C7	43* 86	6.0	6.0	10-R22 8-R19	-6	5	10-R22 8-R19	-6	5	2-R9	2-R9 @250
	C7A	43* 86	6.0	6.0	20-R22	7	5	20-R22	7	5	2-R9	2-R9 @250
	C8	43* 86	6.0	6.0	18-R22	6	5	18-R22	6	5	2-R9	2-R9 @250
	C9	35* 35	6.0	6.0	8-R19	3	3	8-R19	3	3	2-R9	2-R9 @250
C10	45* 45	6.0	6.0	14-R19	4	5	14-R19	4	5	2-R9	2-R9 @250	

## 【梁リスト】 単位(cm)

層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋		
				左端	上端	下端	右端			
4	G1	左端	30* 70	上端	6.0	左端	4-R22	2-R22	4-R22	2-R9 @250
		中央	30* 70	下端	6.0	中央	3-R22		4-R22	
		右端	30* 70			右端	3-R22	2-R22	3-R22	
	G1A	左端	30* 70	上端	6.0	左端	3-R22	2-R22	3-R22	2-R9 @250
		中央	30* 70	下端	6.0	中央	3-R22		4-R22	
		右端	30* 70			右端	4-R22	2-R22	4-R22	
	G1B	左端	30* 70	上端	6.0	左端	4-R22	2-R22	4-R22	2-R9 @250
		中央	30* 70	下端	6.0	中央	3-R22		4-R22	
		右端	30* 70			右端	4-R22	2-R22	4-R22	
	G1F	左端	25* 70	上端	6.0	左端	2-R22	1-R22	2-R22	2-R9 @250
		中央	25* 70	下端	6.0	中央	2-R22	1-R22	2-R22	
		右端	25* 70			右端	2-R22	2-R22	2-R22	
	G1G	左端	25* 70	上端	6.0	左端	2-R22	2-R22	2-R22	2-R9 @250
		中央	25* 70	下端	6.0	中央	2-R22	1-R22	2-R22	
		右端	25* 70			右端	2-R22	1-R22	2-R22	
	G2	左端	30* 70	上端	6.0	左端	3-R22	2-R22	3-R22	2-R9 @250
		中央	30* 50	下端	6.0	中央	3-R22		3-R22	
		右端	30* 70			右端	4-R22		3-R22	
	G2A	左端	30* 70	上端	6.0	左端	4-R22		3-R22	2-R9 @250
		中央	30* 50	下端	6.0	中央	3-R22		3-R22	
右端		30* 70			右端	3-R22	2-R22	3-R22		
G2C	左端	25* 70	上端	6.0	左端	2-R22	2-R22	2-R22	2-R9 @250	
	中央	25* 50	下端	6.0	中央	2-R22	2-R22	2-R22		
	右端	25* 70			右端	2-R22	2-R22	2-R22		
G2F	左端	30* 70	上端	6.0	左端	3-R22	2-R22	3-R22	2-R9 @250	
	中央	30* 50	下端	6.0	中央	4-R22	2-R22	4-R22		
	右端	30* 70			右端	4-R22	2-R22	3-R22		
G2G	左端	30* 70	上端	6.0	左端	4-R22	2-R22	3-R22	2-R9 @250	
	中央	30* 50	下端	6.0	中央	4-R22	2-R22	4-R22		
	右端	30* 70			右端	3-R22	2-R22	3-R22		
G3	左端	30* 70	上端	6.0	左端	4-R22		3-R22	2-R9 @250	
	中央	30* 70	下端	6.0	中央	2-R22		3-R22		
	右端	30* 70			右端	4-R22		3-R22		
G3B	左端	25* 70	上端	6.0	左端	2-R22	2-R22	2-R22	2-R9 @250	
	中央	25* 70	下端	6.0	中央	2-R22		2-R22		
	右端	25* 70			右端	2-R22	2-R22	2-R22		

層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋		
				左端	中央	右端	下端			
4	G4	左端	30*100	上端	8.5	左端	3-R22	2-R22	3-R22	2-R9 @250
		中央	30*100	下端	8.5	中央	3-R22	4-R22	4-R22	
		右端	30*100			右端	3-R22	2-R22	3-R22	
G4G	G4G	左端	40*100	上端	8.5	左端	3-R22	2-R22	3-R22	2-R9 @250
		中央	40* 70	下端	8.5	中央	3-R22	4-R22	4-R22	
		右端	40*100			右端	3-R22	2-R22	3-R22	
G5	G5	左端	25*100	上端	8.5	左端	2-R22	2-R22	2-R22	2-R9 @250
		中央	25*100	下端	8.5	中央	2-R22	2-R22	2-R22	
		右端	25*100			右端	2-R22	2-R22	2-R22	
G6	G6	左端	30* 80	上端	8.5	左端	4-R22	2-R22	4-R22	2-R9 @250
		中央	30* 80	下端	8.5	中央	3-R22	4-R22	4-R22	
		右端	30* 80			右端	3-R22	3-R22	3-R22	
G6A	G6A	左端	30* 80	上端	8.5	左端	3-R22	3-R22	4-R22	2-R9 @250
		中央	30* 80	下端	8.5	中央	3-R22	4-R22	4-R22	
		右端	30* 80			右端	4-R22	2-R22	4-R22	
G6G	G6G	左端	30* 80	上端	8.5	左端	3-R22	3-R22	3-R22	2-R9 @250
		中央	30* 70	下端	8.5	中央	3-R22	3-R22	3-R22	
		右端	30* 80			右端	3-R22	2-R22	3-R22	
G6H	G6H	左端	30* 80	上端	8.5	左端	3-R22	2-R22	3-R22	2-R9 @250
		中央	30* 70	下端	8.5	中央	3-R22	3-R22	3-R22	
		右端	30* 80			右端	3-R22	3-R22	3-R22	
G6I	G6I	左端	30* 80	上端	8.5	左端	3-R22	2-R22	3-R22	2-R9 @250
		中央	30* 70	下端	8.5	中央	3-R22	3-R22	3-R22	
		右端	30* 80			右端	3-R22	2-R22	3-R22	
G8	G8	左端	30*190	上端	6.0	左端	3-D25	2-D25	3-D25	2-R13 @250
		中央	30*190	下端	6.0	中央	3-D25	3-D25	3-D25	
		右端	30*190			右端	3-D25	2-D25	3-D25	
G10	G10	左端	35*267	上端	8.5	左端	4-R22	4-R22	4-R22	@ 0
		中央	35*267	下端	8.5	中央	4-R22	4-R22	4-R22	
		右端	35*267			右端	4-R22	4-R22	4-R22	
G10A	G10A	左端	35*267	上端	8.5	左端	4-R22	4-R22	4-R22	@ 0
		中央	35*267	下端	8.5	中央	4-R22	4-R22	4-R22	
		右端	35*267			右端	4-R22	2-R22	4-R22	
B1	B1	左端	30* 80	上端	8.5	左端	4-R22	2-R22	4-R22	2-R9 @200
		中央	30* 80	下端	8.5	中央	4-R22	2-R22	4-R22	
		右端	30* 80			右端	4-R22	2-R22	4-R22	
B2	B2	左端	25*100	上端	8.5	左端	2-R22	2-R22	2-R22	2-R9 @200
		中央	25*100	下端	8.5	中央	2-R22	2-R22	2-R22	
		右端	25*100			右端	2-R22	2-R22	2-R22	

層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋			
				左端	上端	下端	右端				
4	B3	左端	35*110	上端	8.5	左端	4-D25	2-D25	4-D25	2-R13	
		中央	35*110	下端	8.5	中央	4-D25	2-D25	4-D25	@200	
		右端	35*110			右端	4-D25	4-D25	4-D25	2-D25	
3	G1	左端	35* 80	上端	7.0	左端	4-D25	2-D25	4-D25	2-R13	
		中央	35* 80	下端	7.0	中央	3-D25	4-D25	4-D25	@250	
		右端	35* 80			右端	3-D25	2-D25	3-D25		
	G1A	左端	35* 80	上端	7.0	左端	3-D25	2-D25	3-D25	2-R13	
		中央	35* 80	下端	7.0	中央	3-D25	4-D25	4-D25	@250	
		右端	35* 80			右端	4-D25	2-D25	4-D25		
	G1B	左端	35* 80	上端	7.0	左端	4-D25	2-D25	4-D25	2-R13	
		中央	35* 80	下端	7.0	中央	3-D25	4-D25	4-D25	@250	
		右端	35* 80			右端	4-D25	2-D25	4-D25		
	G1F	左端	25* 80	上端	7.0	左端	2-D25	1-D25	2-D25	1-D25	2-R13
		中央	25* 80	下端	7.0	中央	2-D25	1-D25	2-D25	2-D25	@250
		右端	25* 80			右端	2-D25	2-D25	2-D25		
	G1G	左端	25* 80	上端	7.0	左端	2-D25	2-D25	2-D25	2-R13	
		中央	25* 80	下端	7.0	中央	2-D25	1-D25	2-D25	2-D25	@250
		右端	25* 80			右端	2-D25	1-D25	2-D25	1-D25	
	G1L	左端	40* 80	上端	7.0	左端	4-D25	2-D25	4-D25	2-R13	
		中央	40* 80	下端	7.0	中央	3-D25	4-D25	4-D25	@250	
		右端	40* 80			右端	3-D25	2-D25	3-D25		
	G1M	左端	40* 80	上端	7.0	左端	3-D25	2-D25	3-D25	2-R13	
		中央	40* 80	下端	7.0	中央	3-D25	4-D25	4-D25	@250	
		右端	40* 80			右端	4-D25	2-D25	4-D25		
	G2	左端	35* 80	上端	7.0	左端	3-D25	2-D25	3-D25	2-R13	
		中央	35* 50	下端	7.0	中央	3-D25	2-D25	3-D25	@250	
		右端	35* 80			右端	3-D25	2-D25	3-D25		
	G2C	左端	25* 80	上端	7.0	左端	2-D25	2-D25	2-D25	2-R13	
		中央	25* 80	下端	7.0	中央	2-D25	2-D25	2-D25	@250	
		右端	25* 80			右端	2-D25	2-D25	2-D25		
G2F	左端	40* 80	上端	7.0	左端	3-D25	2-D25	3-D25	2-R13		
	中央	40* 50	下端	7.0	中央	3-D25	2-D25	3-D25	@250		
	右端	40* 80			右端	3-D25	2-D25	3-D25			
G3	左端	35* 80	上端	7.0	左端	3-D25	2-D25	3-D25	2-R13		
	中央	35* 80	下端	7.0	中央	2-D25	3-D25	3-D25	@250		
	右端	35* 80			右端	3-D25	2-D25	3-D25			



層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋
				上端		下端		
3	G3B	左端 25* 80	上端 7.0	左端 2-D25	2-D25	2-D25	1-D25	2-R13 @250
		中央 25* 80	下端 7.0	中央 2-D25	2-D25	2-D25		
	G3C	左端 40* 80	上端 7.0	左端 3-D25	2-D25	3-D25		2-R13 @250
		中央 40* 80	下端 7.0	中央 2-D25	2-D25	2-D25		
	G4	左端 35*120	上端 9.5	左端 4-D25	2-D25	4-D25		2-R13 @250
		中央 35*120	下端 9.5	中央 3-D25	2-D25	4-D25		
	G4A	左端 35*120	上端 9.5	左端 4-D25	2-D25	4-D25		2-R13 @250
		中央 35*120	下端 9.5	中央 3-D25	3-D25	4-D25		
	G4B	左端 35*120	上端 9.5	左端 4-D25	3-D25	4-D25		2-R13 @250
		中央 35*120	下端 9.5	中央 3-D25	3-D25	4-D25		
	G5	左端 30* 80	上端 9.5	左端 3-D22		3-D22		2-R13 @250
		中央 30* 80	下端 9.5	中央 3-D22		3-D22		
	G5A	左端 30* 80	上端 9.5	左端 3-D22	2-D22	3-D22		2-R13 @250
		中央 30* 80	下端 9.5	中央 3-D22		3-D22		
	G5B	左端 30* 80	上端 9.5	左端 3-D22		3-D22		2-R13 @250
		中央 30* 80	下端 9.5	中央 3-D22	2-D22	3-D22		
	G6	左端 55*120	上端 9.5	左端 6-D29	5-D29	5-D25	2-D25	2-R13 @200
		中央 55*120	下端 9.5	中央 6-D29	5-D29	5-D25	2-D25	
	G6A	左端 55*120	上端 9.5	左端 3-R22		5-R22	2-R22	2-R13 @200
		中央 55*120	下端 9.5	中央 5-R22	2-R22	4-R22		
	G6C	左端 55*120	上端 9.5	左端 3-R22		5-R22	2-R22	2-R13 @200
		中央 55*120	下端 9.5	中央 6-D29	5-D29	5-D25	2-D25	
	G6D	左端 55*120	上端 9.5	左端 5-R22	2-R22	4-R22		2-R13 @200
		中央 55*120	下端 9.5	中央 5-R22	2-R22	4-R22		
1		左端 55* 80	上端 9.5	左端 5-D29	3-D29	4-D29		2-R13 @200
		中央 55*100	下端 9.5	中央 6-D29	5-D29	4-D29		
		右端 55*120		右端 6-D29	5-D29	4-D29		3-D29

層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋			
				左端	中央	右端	あばら筋				
3	1A	左端	55*120	上端	9.5	左端	6-D29	5-D29	4-D29	3-D29	2-R13
		中央	55*100	下端	9.5	中央	6-D29	5-D29	4-D29	3-D29	@200
		右端	55* 80			右端	5-D29	3-D29	4-D29		
2		左端	30* 80	上端	9.5	左端	3-D22	2-D22	3-D22		2-R13
		中央	30* 80	下端	9.5	中央	3-D22	2-D22	3-D22		@250
		右端	30* 80			右端	3-D22	2-D22	3-D22		
B3		左端	35* 80	上端	7.0	左端	4-D25	2-D25	4-D25		2-R13
		中央	35* 80	下端	7.0	中央	4-D25		4-D25		@200
		右端	35* 80			右端	4-D25		4-D25		
2	G1	左端	35* 80	上端	7.0	左端	4-D25	2-D25	4-D25		2-R13
		中央	35* 80	下端	7.0	中央	4-D25	2-D25	4-D25		@250
	G1A	左端	35* 80	上端	7.0	左端	3-D25	2-D25	3-D25		2-R13
		中央	35* 80	下端	7.0	中央	3-D25		4-D25		@250
	G1B	左端	35* 80	上端	7.0	左端	4-D25	2-D25	4-D25		2-R13
		中央	35* 80	下端	7.0	中央	3-D25		4-D25		@250
	G1C	左端	35* 80	上端	7.0	左端	3-D25		4-D25		2-R13
		中央	35* 80	下端	7.0	中央	3-D25	2-D25	3-D25		@250
	G2	左端	35* 80	上端	7.0	左端	3-D25	2-D25	3-D25	2-D25	2-R13
		中央	35* 50	下端	7.0	中央	3-D25		3-D25		@250
	G2A	左端	40* 70	上端	7.0	左端	5-R22		5-R22		2-R9
		中央	40* 70	下端	7.0	中央	5-R22		5-R22		@250
	G2C	左端	35* 50	上端	7.0	左端	3-D22		3-D22		2-R9
		中央	35* 50	下端	7.0	中央	3-D22		3-D22		@250
	G2D	左端	35* 50	上端	7.0	左端	3-D22		3-D22		2-R9
		中央	35* 50	下端	7.0	中央	3-D22		3-D22		@250
	G3	左端	35* 80	上端	7.0	左端	3-D25	2-D25	3-D25		2-R13
		中央	35* 80	下端	7.0	中央	3-D25		3-D25		@250
		右端	35* 80			右端	3-D25	2-D25	3-D25		

層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋		
				上端	下端	上端	下端			
2	G3A	左端	40*100	上端	7.0	左端	5-R22	5-R22	2-R9 @250	
		中央	40*100	下端	7.0	中央	3-R22	3-R22		
		右端	40*100			右端	5-R22	5-R22		
	G4A	左端	35* 80	上端	9.5	左端	3-D25	2-D25	3-D25	2-R13 @250
		中央	35* 80	下端	9.5	中央	3-D25	2-D25	3-D25	
		右端	35* 80			右端	2-D25	3-D25		
	G4B	左端	35* 80	上端	9.5	左端	2-D25	3-D25	2-R13 @250	
		中央	35* 80	下端	9.5	中央	4-D25	2-D25		4-D25
		右端	35* 80			右端	4-D25	2-D25	4-D25	
	G4C	左端	35* 80	上端	9.5	左端	4-D25	2-D25	4-D25	2-R13 @250
		中央	35* 80	下端	9.5	中央	4-D25	2-D25	4-D25	
		右端	35* 80			右端	3-D25	3-D25		
	G4D	左端	35* 80	上端	9.5	左端	3-D25	3-D25	2-R13 @250	
		中央	35* 80	下端	9.5	中央	3-D25	2-D25		3-D25
		右端	35* 80			右端	3-D25	2-D25	3-D25	
	G4G	左端	35* 80	上端	9.5	左端	4-D25	3-D25	4-D25	2-R13 @250
		中央	35* 80	下端	9.5	中央	4-D25	4-D25	4-D25	
		右端	35* 80			右端	4-D25	2-D25	4-D25	
	G4H	左端	35* 80	上端	9.5	左端	4-D25	3-D25	4-D25	2-R13 @250
		中央	35* 80	下端	9.5	中央	4-D25	3-D25	4-D25	
		右端	35* 80			右端	4-D25	4-D25		
	G4I	左端	35* 80	上端	9.5	左端	4-D25	2-D25	4-D25	2-R13 @250
		中央	35* 80	下端	9.5	中央	4-D25	2-D25	4-D25	
		右端	35* 80			右端	4-D25	4-D25		
	G4L	左端	40*135	上端	9.5	左端	5-D25	5-D25	2-R13 @250	
		中央	40*135	下端	9.5	中央	5-D25	5-D25		
		右端	40*135			右端	5-D25	3-D25	3-D25	
	G4N	左端	35*120	上端	9.5	左端	3-D25	3-D25	2-R13 @250	
		中央	35*120	下端	9.5	中央	3-D25	3-D25		
		右端	35*120			右端	4-D25	4-D25	4-D25	
	G4R	左端	35* 80	上端	9.5	左端	3-D25	3-D25	2-R13 @250	
		中央	35* 80	下端	9.5	中央	3-D25	2-D25		3-D25
		右端	35* 80			右端	3-D25	2-D25	3-D25	
	G5	左端	30* 80	上端	9.5	左端	3-D25	3-D25	2-R13 @250	
		中央	30* 80	下端	9.5	中央	3-D25	3-D25		
		右端	30* 80			右端	3-D25	3-D25		
	G5A	左端	30* 80	上端	9.5	左端	3-D25	1-D25	3-D25	2-R13 @250
		中央	30* 80	下端	9.5	中央	3-D25	3-D25	3-D25	
		右端	30* 80			右端	3-D25	3-D25		

層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋	
				左端	上端	下端	右端		
2	G7	左端	35* 50	上端	7.0	左端	3-D25	3-D25	2-R13
		中央	35* 65	下端	7.0	中央	3-D25	3-D25	@250
		右端	35* 80			右端	3-D25	2-D25	
	G8	左端	25* 50	上端	9.5	左端	3-D25	2-D25	2-R9
		中央	25* 50	下端	9.5	中央	2-D25	3-D25	@250
		右端	25* 50			右端	3-D25	2-D25	
	G9	左端	30* 50	上端	7.0	左端	3-D22	3-D22	2-R9
		中央	30* 50	下端	7.0	中央	3-D22	3-D22	@250
		右端	30* 50			右端	3-D22	3-D22	
	G9A	左端	30* 50	上端	7.0	左端	4-D22	3-D22	2-R9
		中央	30* 50	下端	7.0	中央	3-D22	4-D22	@250
		右端	30* 50			右端	4-D22	3-D22	
	G11	左端	30* 60	上端	7.0	左端	3-R19	2-R19	3-R19
		中央	30* 60	下端	7.0	中央	3-R19	3-R19	2-R19
		右端	30* 60			右端	3-R19	2-R19	
	G11A	左端	30* 60	上端	7.0	左端	3-R19	3-R19	2-R19
		中央	30* 60	下端	7.0	中央	3-R19	3-R19	2-R19
		右端	30* 60			右端	3-R19	2-R19	
	G12	左端	30* 50	上端	9.5	左端	4-R19	2-R19	2-R9
		中央	30* 50	下端	9.5	中央	2-R19	4-R19	@250
		右端	30* 50			右端	4-R19	2-R19	
	G12A	左端	30* 50	上端	9.5	左端	2-R19	4-R19	2-R9
		中央	30* 50	下端	9.5	中央	2-R19	4-R19	@250
		右端	30* 50			右端	4-R19	2-R19	
300		左端	30* 60	上端	7.0	左端	2-R13	2-R13	2-R13
		中央	30* 60	下端	7.0	中央	2-R13	2-R13	2-R13
		右端	30* 60			右端	2-R13	2-R13	
B10		左端	30* 55	上端	9.5	左端	4-R19	4-R19	2-R9
		中央	30* 55	下端	9.5	中央	4-R19	4-R19	@250
		右端	30* 55			右端	4-R19	4-R19	
B7		左端	30* 50	上端	7.0	左端	3-R16	2-R16	3-R16
		中央	30* 50	下端	7.0	中央	3-R16	3-R16	2-R16
		右端	30* 50			右端	3-R16	2-R16	
層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋	
				左端	上端	下端	右端		
1	1	左端	40*100	上端	7.0	左端	5-R22	2-R22	5-R22
		中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22	2-R22
		右端	40*100			右端	5-R22	5-R22	

層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋			
				左端	中央	右端	あばら筋				
1	1A	左端	40*100	上端	7.0	左端	5-R22	5-R22	2-R9 @250		
		中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22			
		右端	40*100			右端	5-R22	2-R22			
	1B	左端	40*100	上端	7.0	左端	5-R22	2-R22	5-R22	2-R22	2-R9 @250
		中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22			
		右端	40*100			右端	5-R22	2-R22	5-R22	2-R22	
	1C	左端	40*100	上端	7.0	左端	5-R22	5-R22	2-R9 @250		
		中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22			
		右端	40*100			右端	5-R22	5-R22			
	1F	左端	40*100	上端	7.0	左端	5-R22	2-R22	5-R22	2-R22	2-R9 @250
		中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22			
		右端	40*100			右端	3-R22	3-R22			
	1G	左端	40*100	上端	7.0	左端	3-R22	3-R22	2-R9 @250		
		中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22			
		右端	40*100			右端	5-R22	2-R22		5-R22	2-R22
	1H	左端	40*100	上端	7.0	左端	5-R22	2-R22	5-R22	2-R22	2-R9 @250
		中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22			
		右端	40*100			右端	5-R22	2-R22	5-R22	2-R22	
1I	左端	40*100	上端	7.0	左端	3-R22	3-R22	2-R9 @250			
	中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22				
	右端	40*100			右端	3-R22	3-R22				
1L	左端	40*100	上端	7.0	左端	5-R22	2-R22	5-R22	2-R22	2-R9 @250	
	中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22				
	右端	40*100			右端	4-R22	2-R22	4-R22	2-R22		
1M	左端	40*100	上端	7.0	左端	4-R22	2-R22	4-R22	2-R22	2-R9 @250	
	中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22				
	右端	40*100			右端	5-R22	2-R22	5-R22	2-R22		
1N	左端	40*100	上端	7.0	左端	4-R22	2-R22	4-R22	2-R22	2-R9 @250	
	中央	40*100	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22				
	右端	40*100			右端	4-R22	2-R22	4-R22	2-R22		
2	左端	40* 70	上端	7.0	左端	5-R22	5-R22	2-R9 @250			
	中央	40* 70	下端	7.0	中央	5-R22	5-R22				
	右端	40* 70			右端	5-R22	5-R22				
2C	左端	40* 70	上端	7.0	左端	3-R22	3-R22	2-R9 @250			
	中央	40* 70	下端	7.0	中央	3-R22	3-R22				
	右端	40* 70			右端	3-R22	3-R22				
2F	左端	40* 50	上端	7.0	左端	4-R22	4-R22	2-R9 @250			
	中央	40* 50	下端	7.0	中央	4-R22	4-R22				
	右端	40* 50			右端	4-R22	4-R22				

層	符号	b*D	d t	主筋				あばら筋
				左端	上端	下端	右端	
1	3	左端 40*100	上端 7.0	左端 5-R22		5-R22		2-R9 @250
		中央 40*100	下端 7.0	中央 3-R22		3-R22		
		右端 40*100		右端 5-R22		5-R22		
3B	左端 40*100 中央 40*100 右端 40*100	上端 7.0	左端 4-R22	2-R22	4-R22	2-R22	2-R9 @250	
		下端 7.0	中央 4-R22		4-R22			
			右端 4-R22	2-R22	4-R22	2-R22		
3C	左端 40* 70 中央 40* 70 右端 40* 70	上端 7.0	左端 4-R22		4-R22		2-R9 @250	
		下端 7.0	中央 3-R22		3-R22			
			右端 4-R22		4-R22			
4	左端 40*135 中央 40*135 右端 40*135	上端 9.5	左端 5-R22		5-R22		2-R9 @250	
		下端 9.5	中央 4-R22		4-R22			
			右端 5-R22		5-R22			
4G	左端 40*135 中央 40*135 右端 40*135	上端 9.5	左端 5-R25	4-R25	5-R25	4-R25	2-R9 @250	
		下端 9.5	中央 5-R25		5-R25			
			右端 5-R22		5-R22			
5	左端 40*100 中央 40*100 右端 40*100	上端 9.5	左端 3-R22		3-R22		2-R9 @250	
		下端 9.5	中央 3-R22		3-R22			
			右端 3-R22		3-R22			
5A	左端 40*100 中央 40*100 右端 40*100	上端 9.5	左端 4-R22		4-R22		2-R9 @250	
		下端 9.5	中央 3-R22		3-R22			
			右端 3-R22		3-R22			
5B	左端 40*100 中央 40*100 右端 40*100	上端 9.5	左端 3-R22		3-R22		2-R9 @250	
		下端 9.5	中央 3-R22		3-R22			
			右端 4-R22		4-R22			
8	左端 30* 65 中央 30* 65 右端 30* 65	上端 7.0	左端 4-R19		4-R19		2-R9 @250	
		下端 7.0	中央 2-R19		2-R19			
			右端 4-R19		4-R19			
300	左端 30*100 中央 30*100 右端 30*100	上端 7.0	左端 2-R13		2-R13		2-R16 @250	
		下端 7.0	中央 2-R13		2-R13			
			右端 2-R13		2-R13			

【壁リスト】 単位 (cm)

符号	t	縦筋	横筋	端部補強筋の位置と配筋
EW45	45.0	R13-250@D	R13-250@D	
EW35	35.0	R13-150@D	R13-150@D	
W15c	15.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0 2-R13
EW35a	35.0	R13-250@D	R13-250@D	
EW25	25.0	R13-250@D	R13-250@D	
EW15	15.0	R9-250@D	R9-250@D	

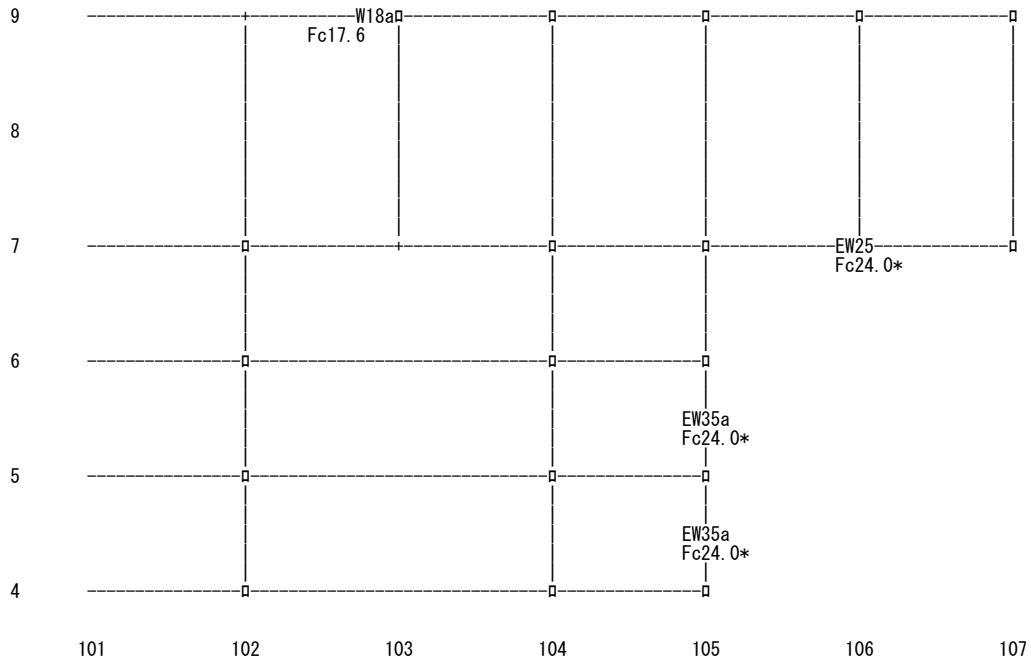
符号	t	縦筋	横筋	端部補強筋の位置と配筋	
W18	18.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
EW18	18.0	R9-250@D	R9-250@D		
W15a	15.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
W15e	15.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
W15f	15.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
W15g	15.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
W15h	15.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
W15i	15.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
W12	12.0	R9-250@S	R9-250@S	5.0	1-R13
EW30c	30.0	R13-200@D	R13-200@D		
EW30	30.0	R16-250@D	R13-250@D		
EW30a	30.0	R16-120@D	R16-200@D		
W15n	15.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
W12a	12.0	R9-250@S	R9-250@S	5.0	1-R13
W15o	15.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
W18a	18.0	R9-250@D	R9-250@D	5.0	2-R13
W30	30.0	R16-250@D	R13-250@D	5.0	2-R16

【コンクリート材料：壁】 普通コンクリートは“Fc”、軽量コンクリートは“Lc”と表示します。  
\*印は、部材毎にコンクリート種別 又は 強度を直接指定した場合を示す。  
※ただし、袖壁に対しては指定に依存せず、取付く柱のコンクリート強度を採用します。

< 3 階 >

11

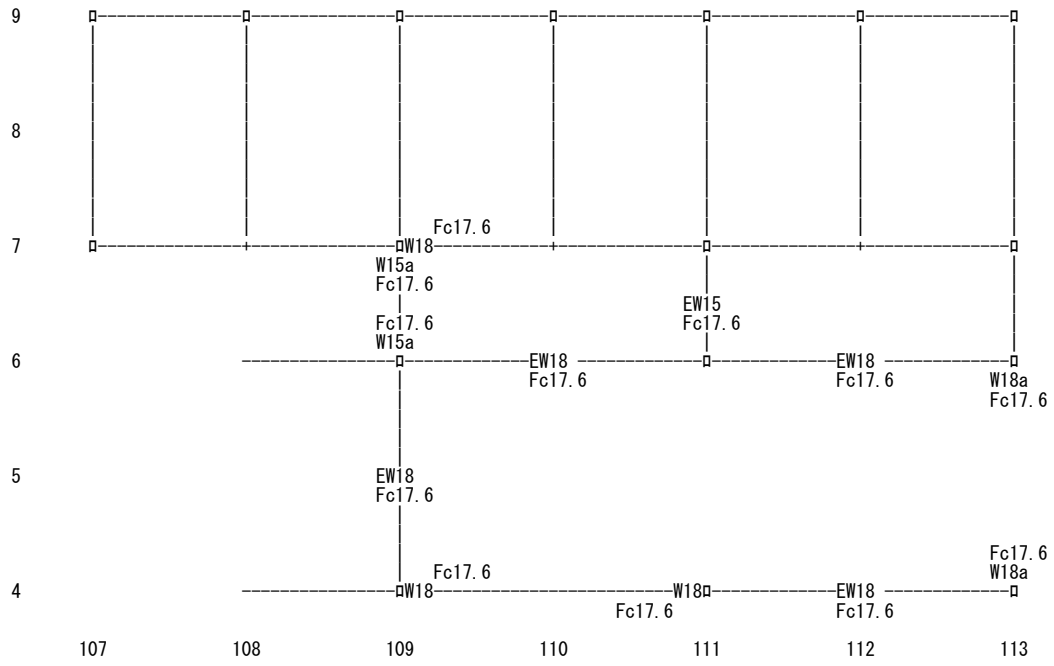
10





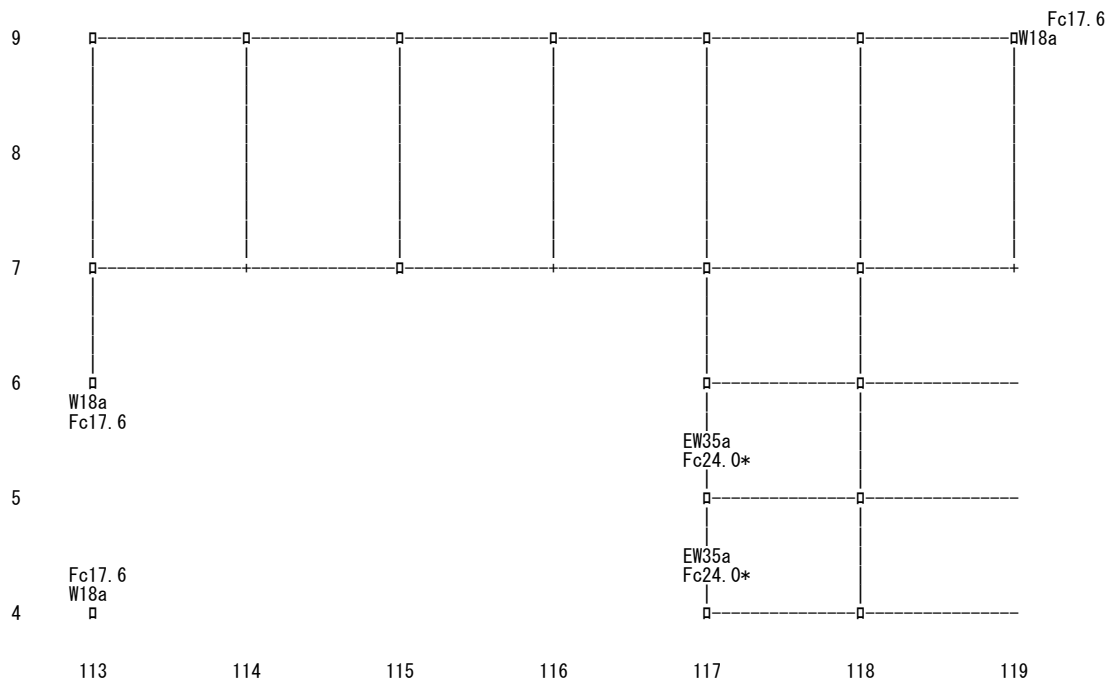
11

10



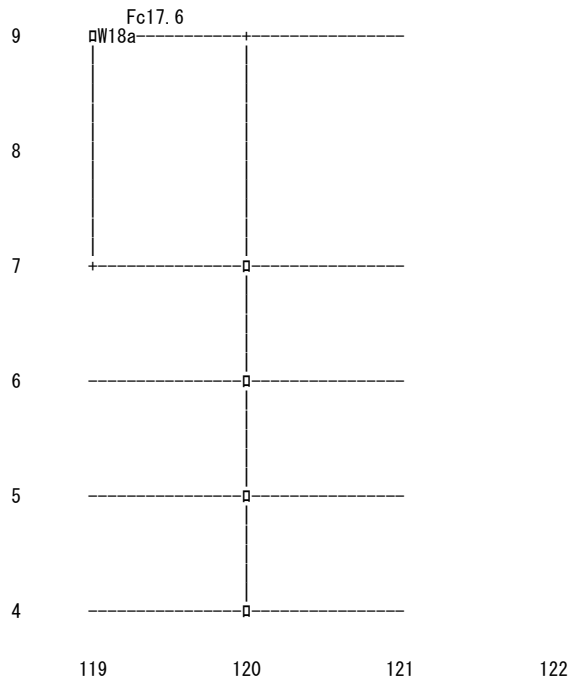
11

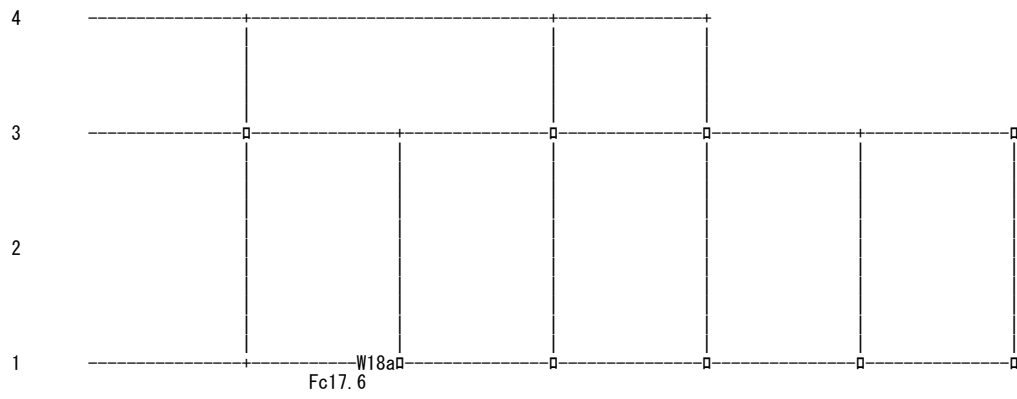
10



11

10





101

102

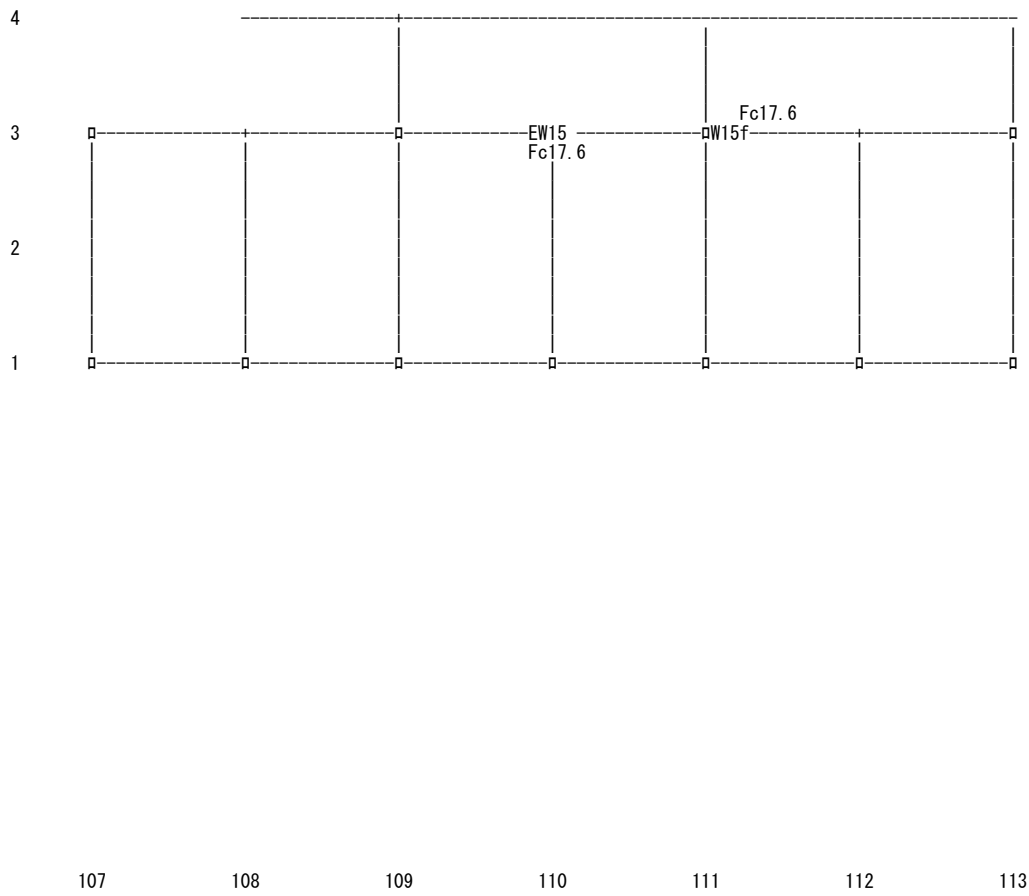
103

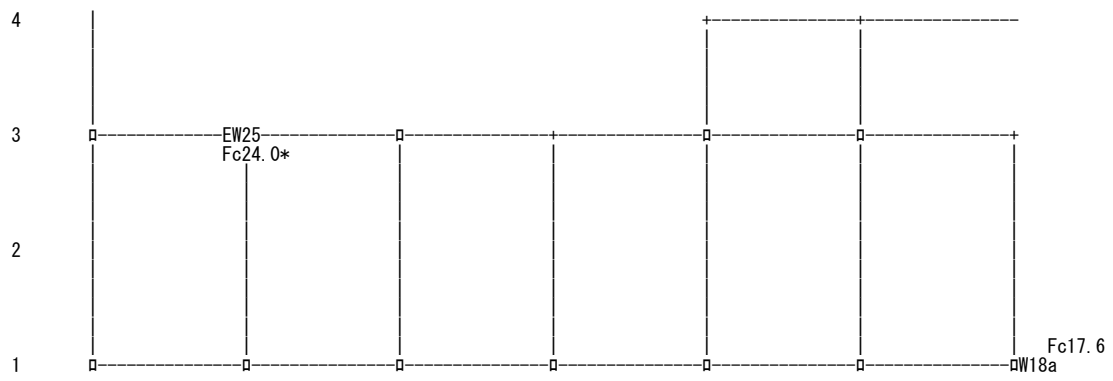
104

105

106

107





113

114

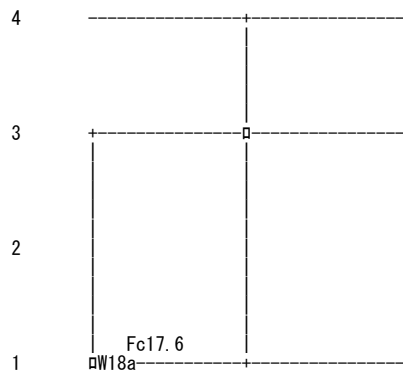
115

116

117

118

119



119

120

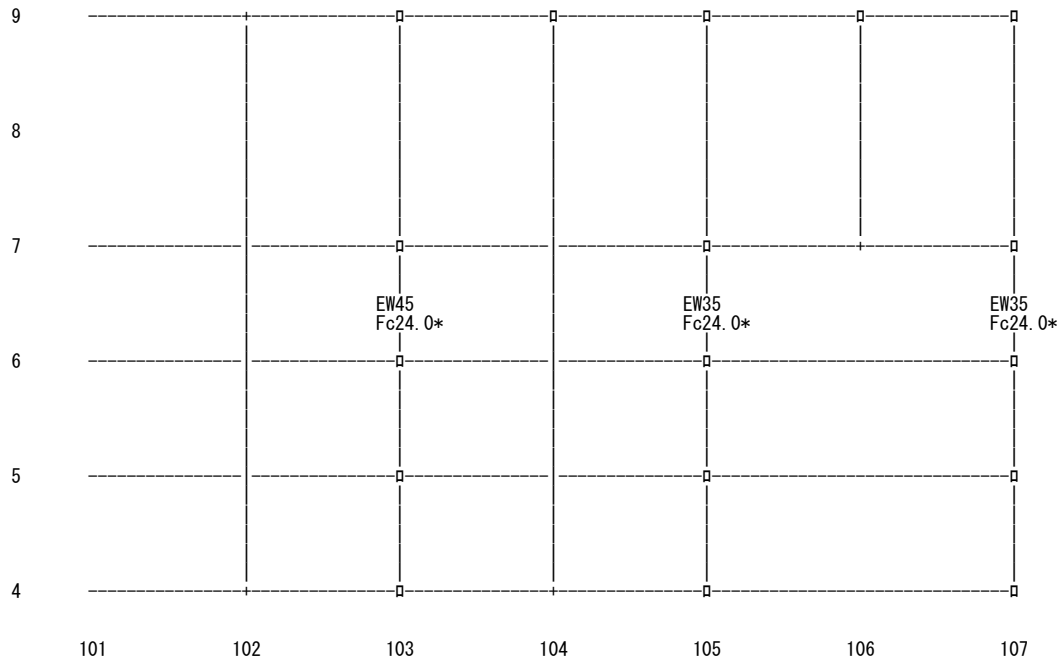
121

122

< 2 階 >

11

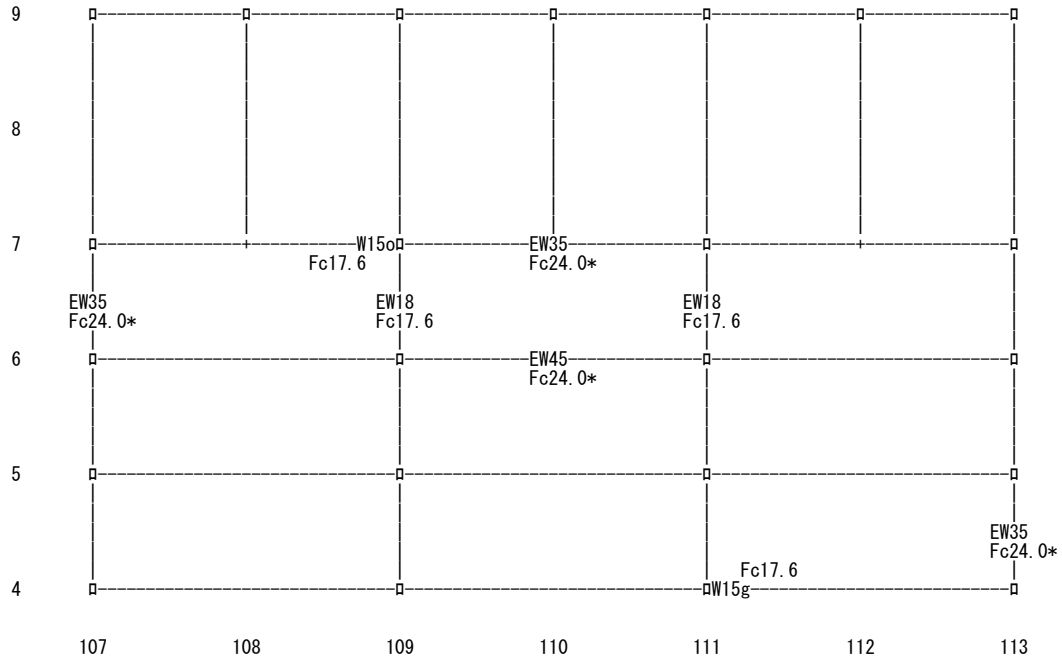
10





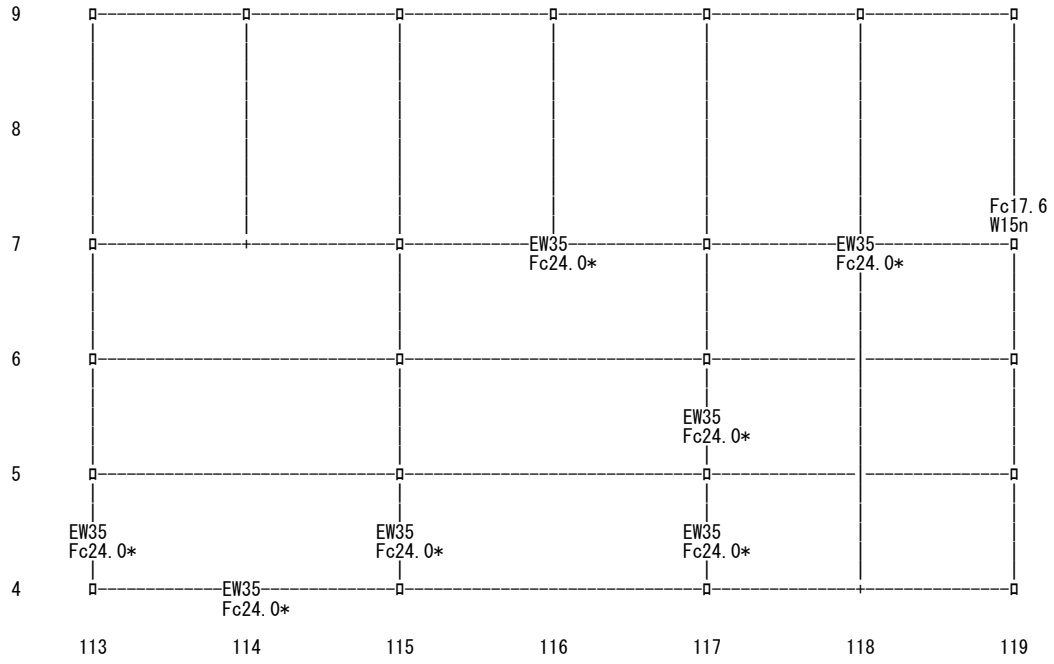
11

10



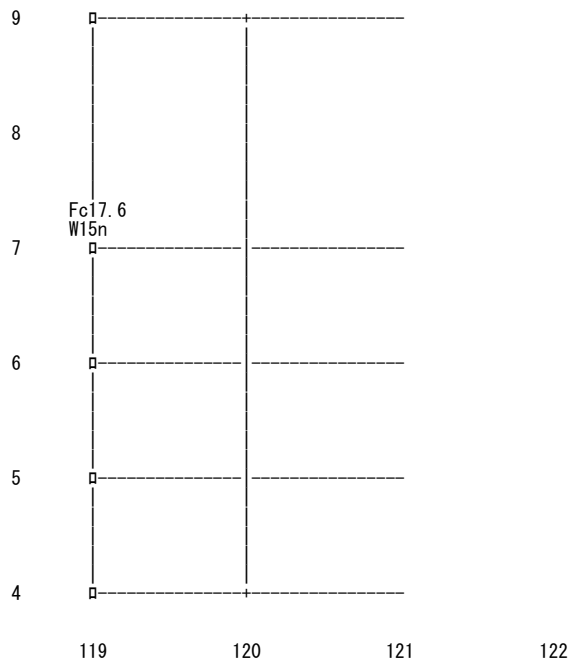
11

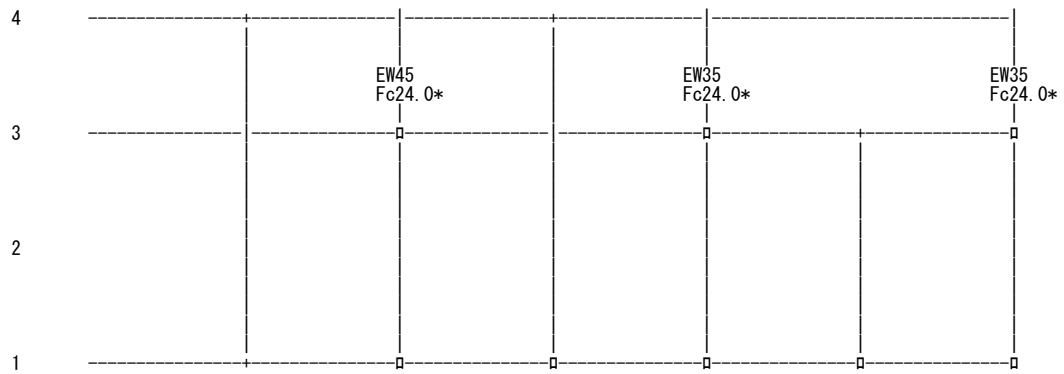
10



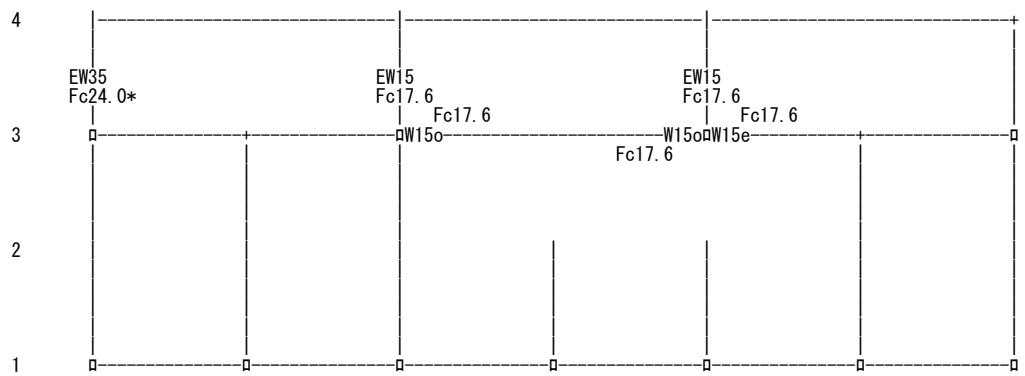
11

10





101            102            103            104            105            106            107



107

108

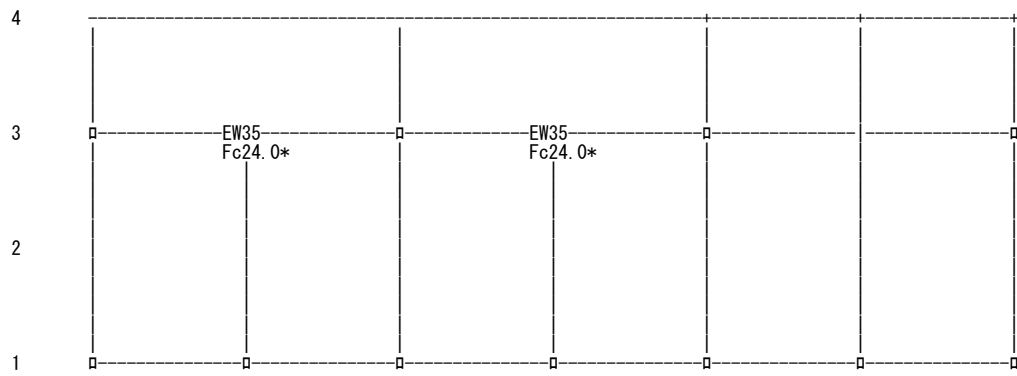
109

110

111

112

113



113

114

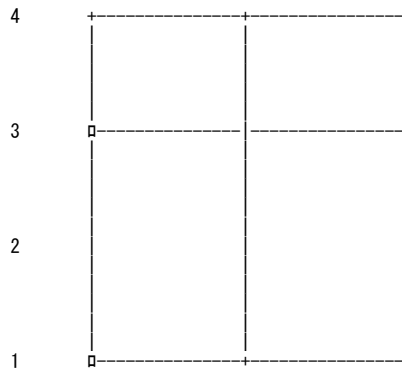
115

116

117

118

119



119

120

121

122

< 1 階 >

11

10

9

8

7

6

5

4

101

102

103

104

105

106

107

□  
|  
EW45  
Fc24.0\*  
|  
□

□  
|  
EW35  
Fc24.0\*  
|  
□

□  
|  
EW35  
Fc24.0\*  
|  
□

□

□

□

□

□

□

□

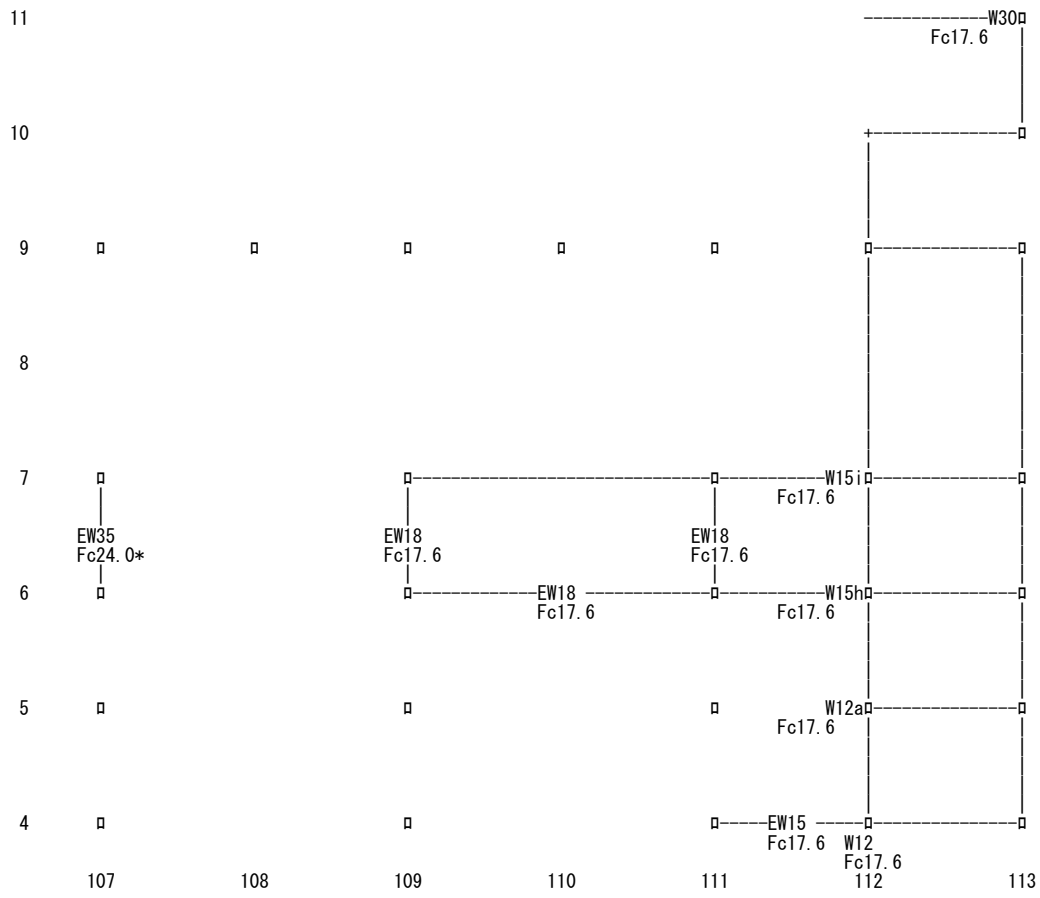
□

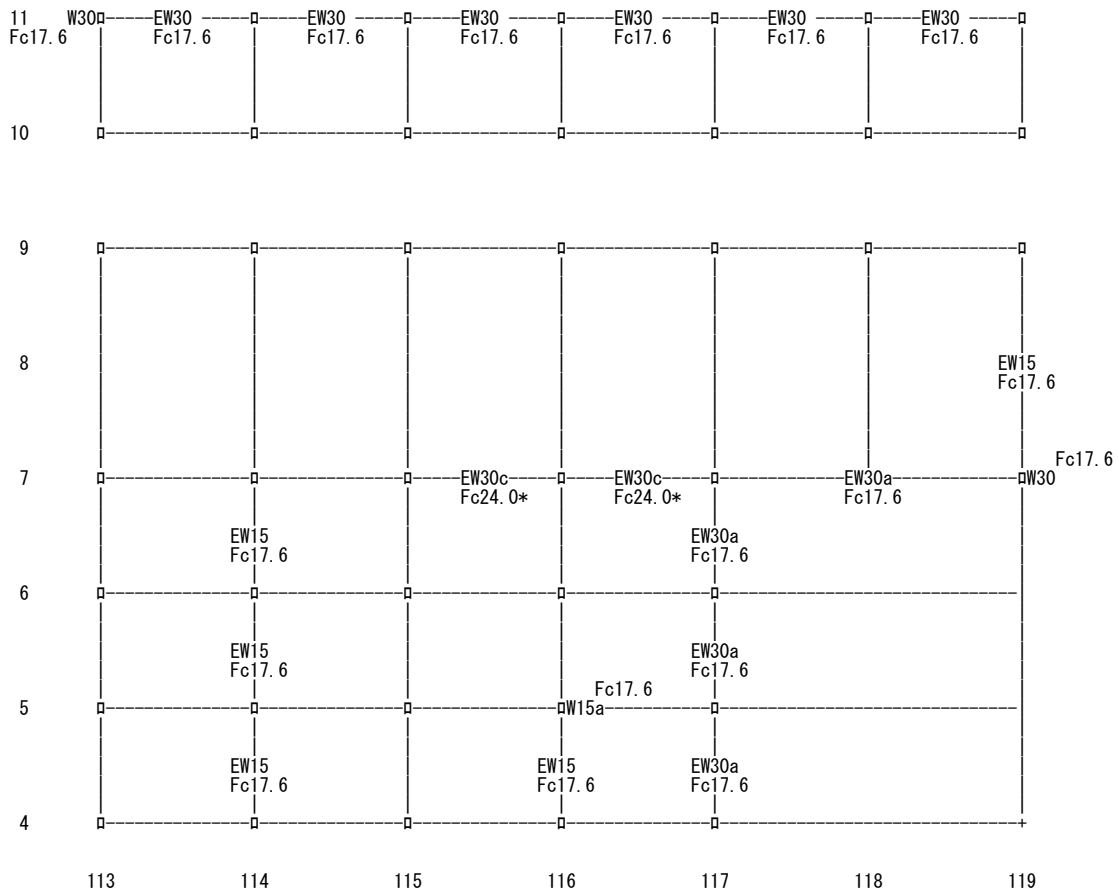
□

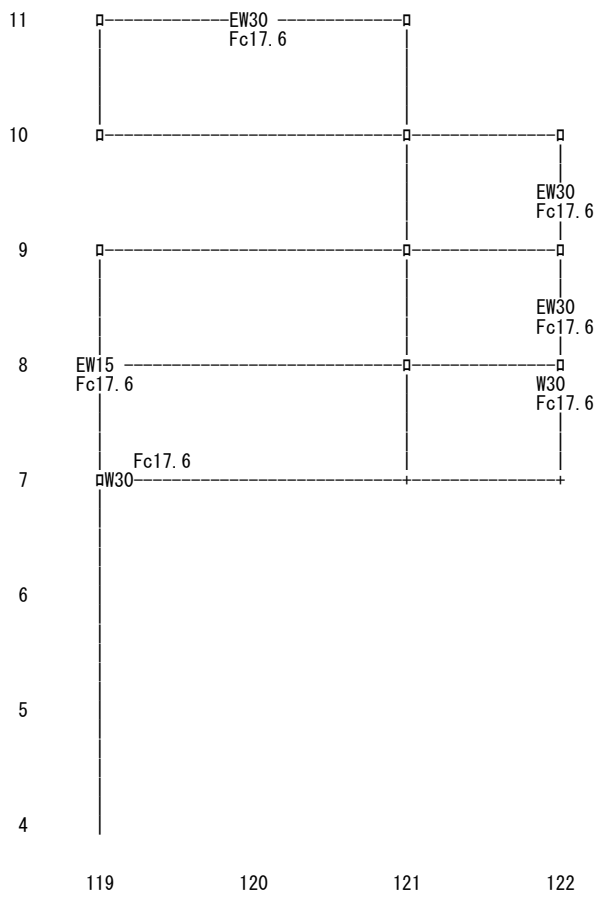
□

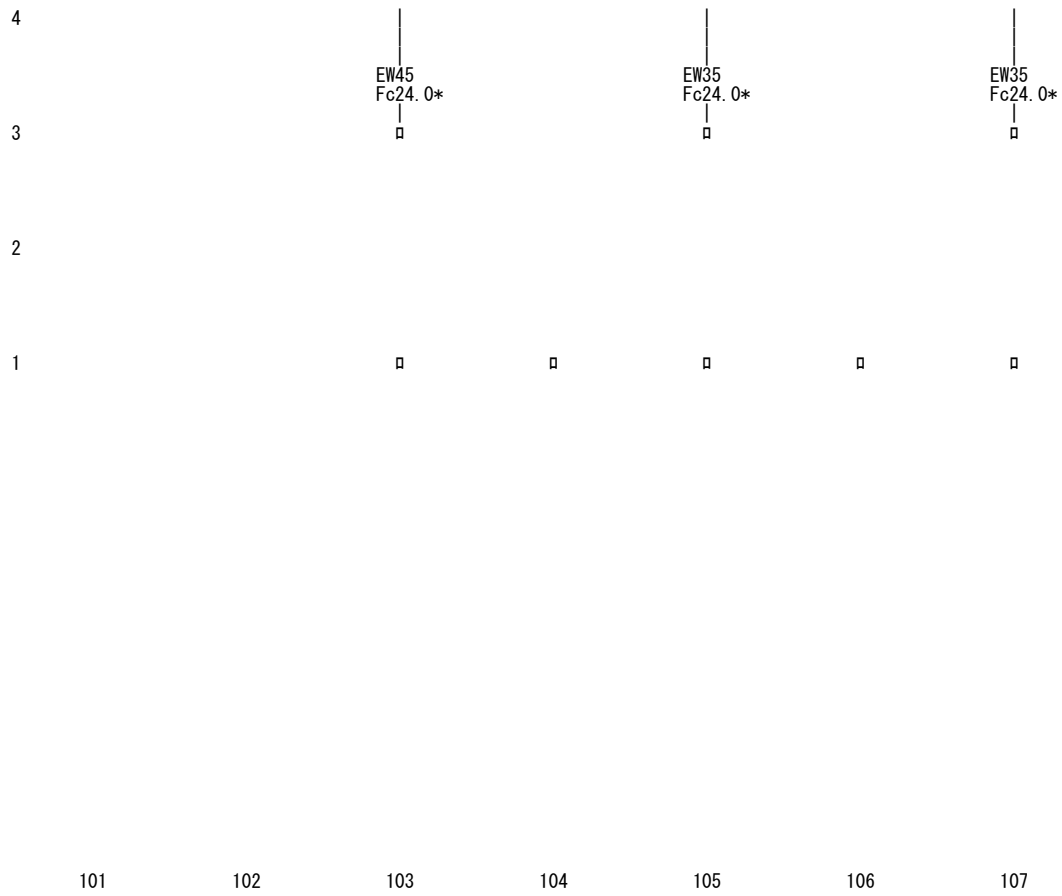
□

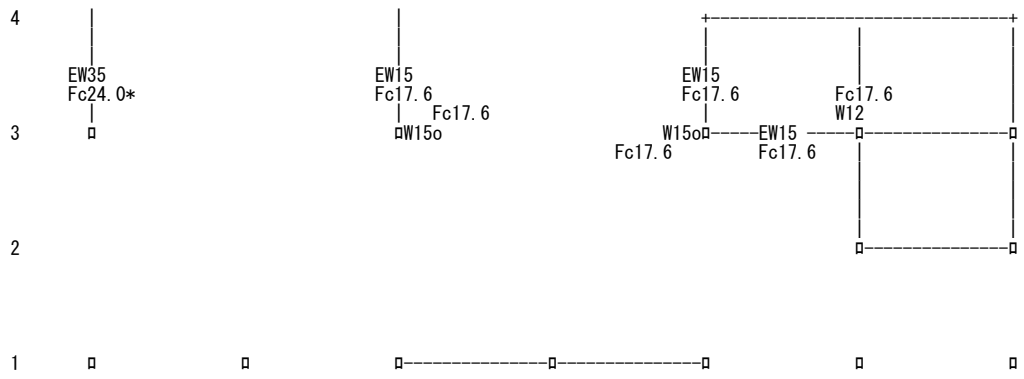












107

108

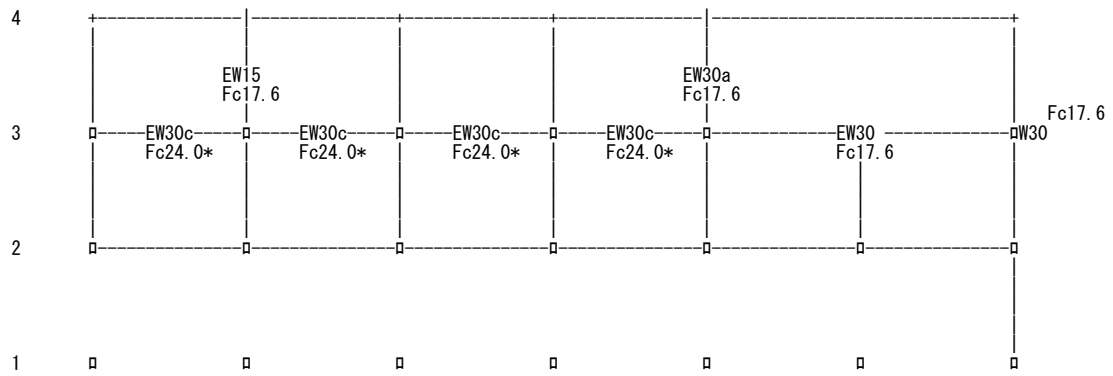
109

110

111

112

113



113

114

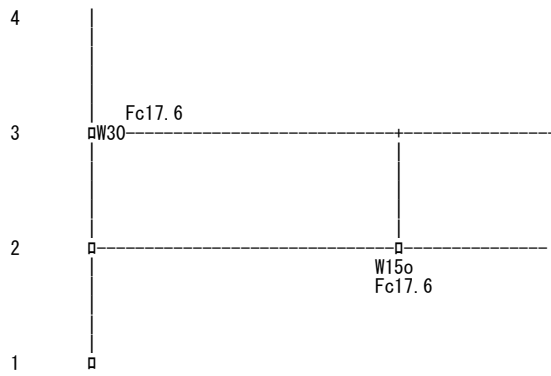
115

116

117

118

119



119

120

121

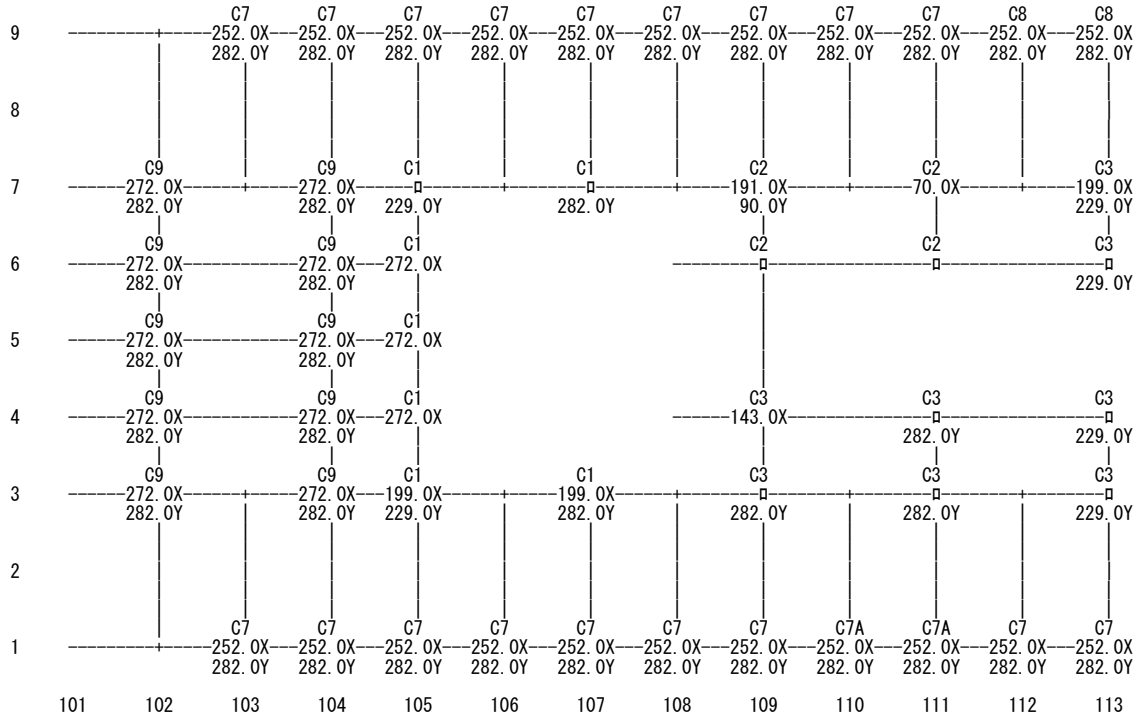
122

【柱配置】 X, Y: 内法高さ (cm)

< 3 階 >

11

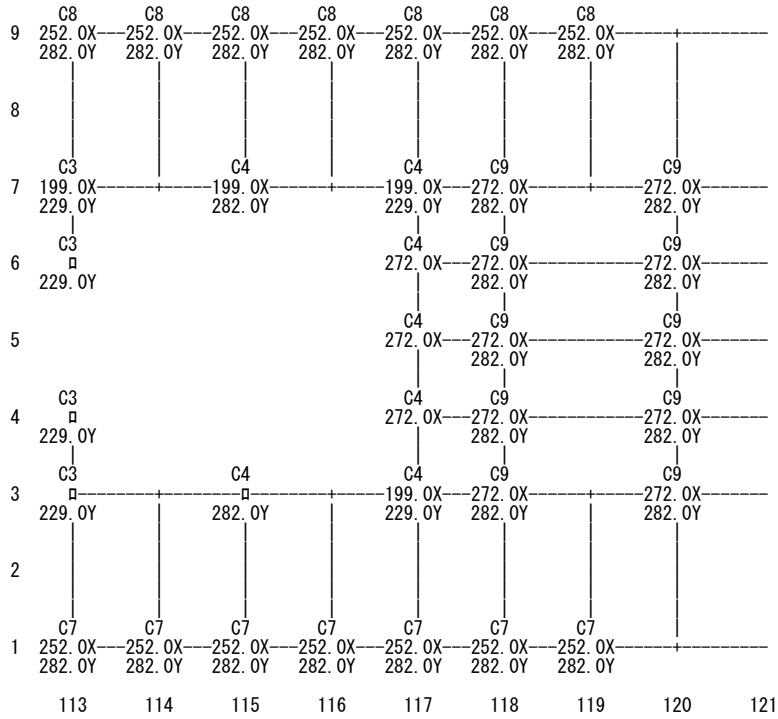
10





11

10

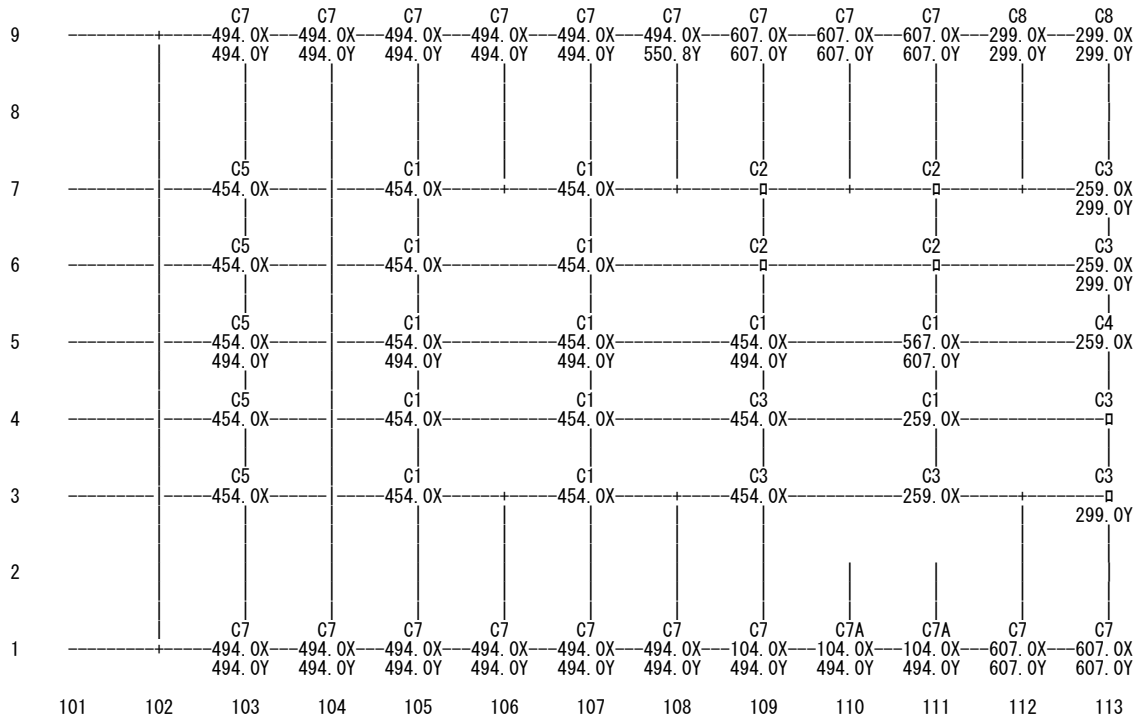


122

< 2 階 >

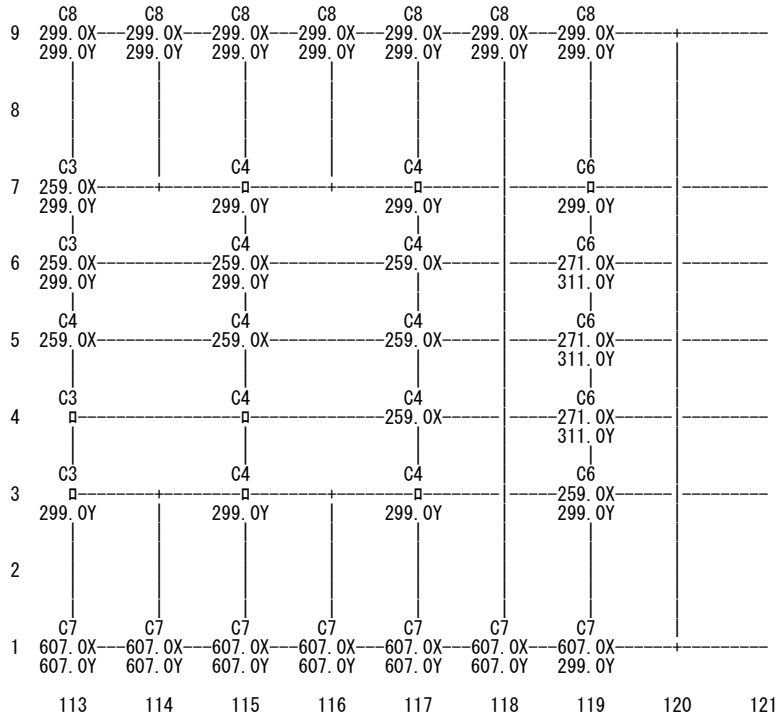
11

10



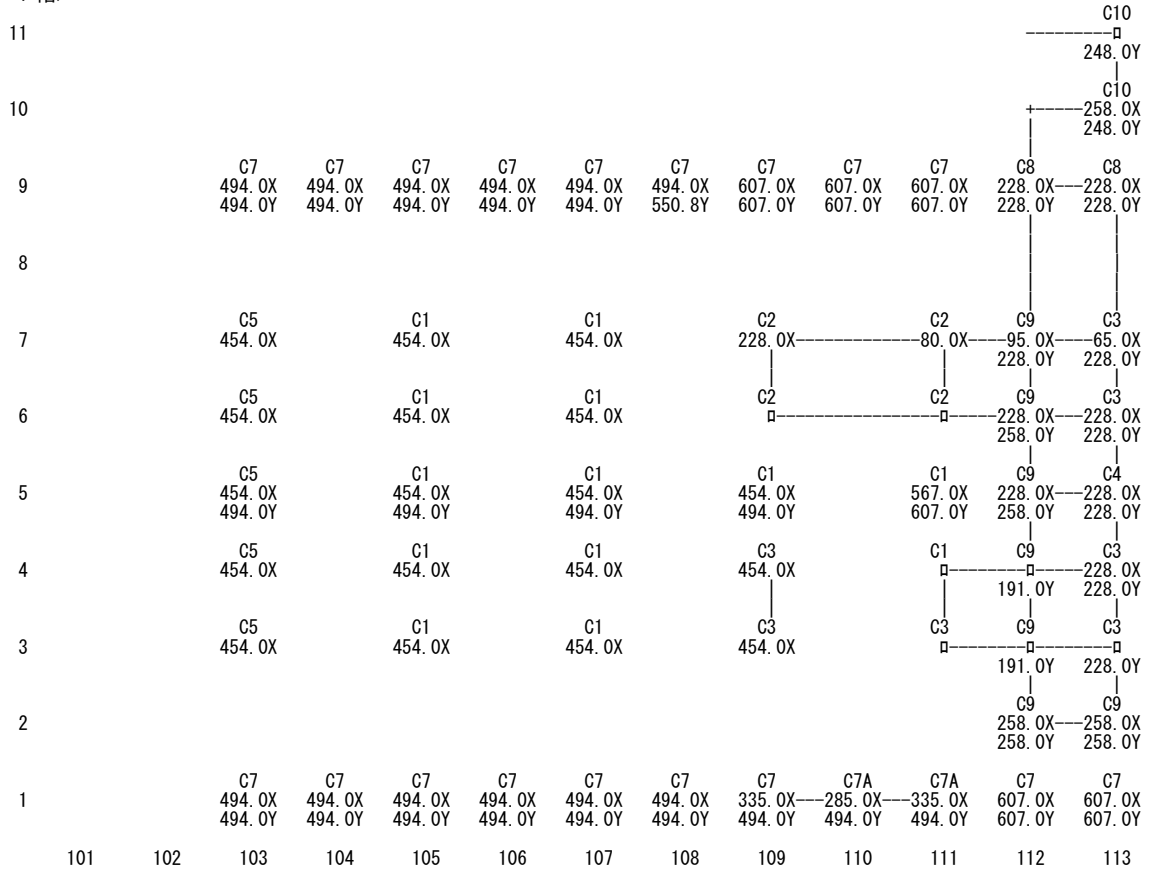
11

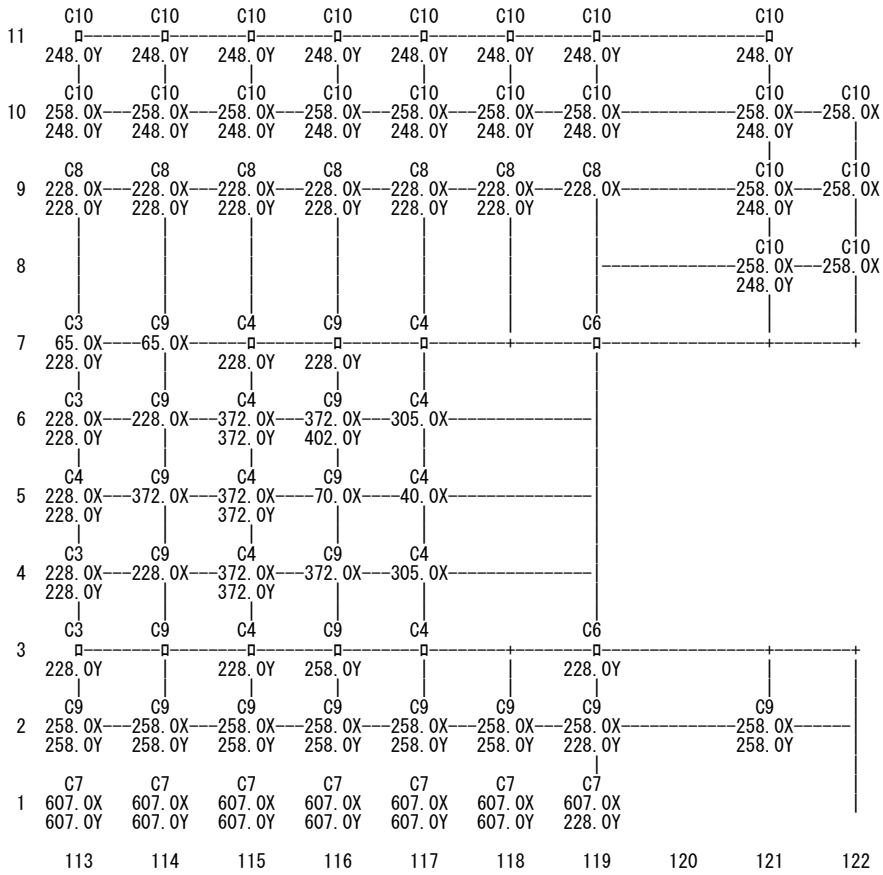
10



122

< 1 階 >





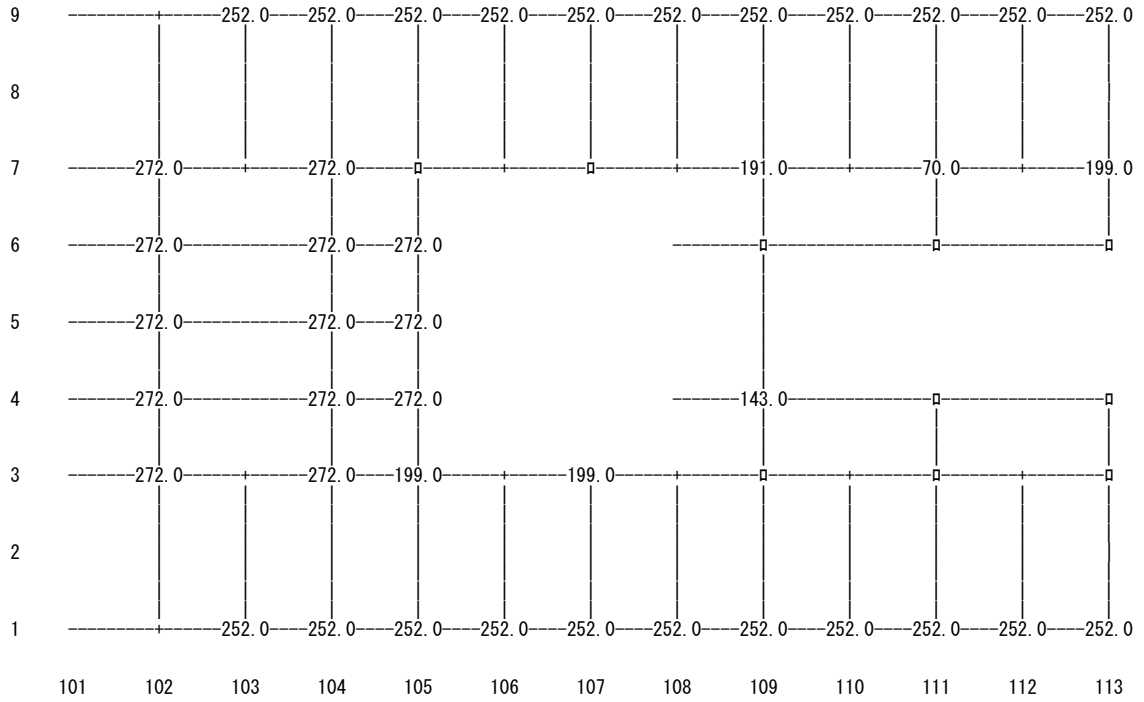
【柱の内法高さ】 2次診断時の内法高さ (cm)

X方向 正加力時

< 3 階 >

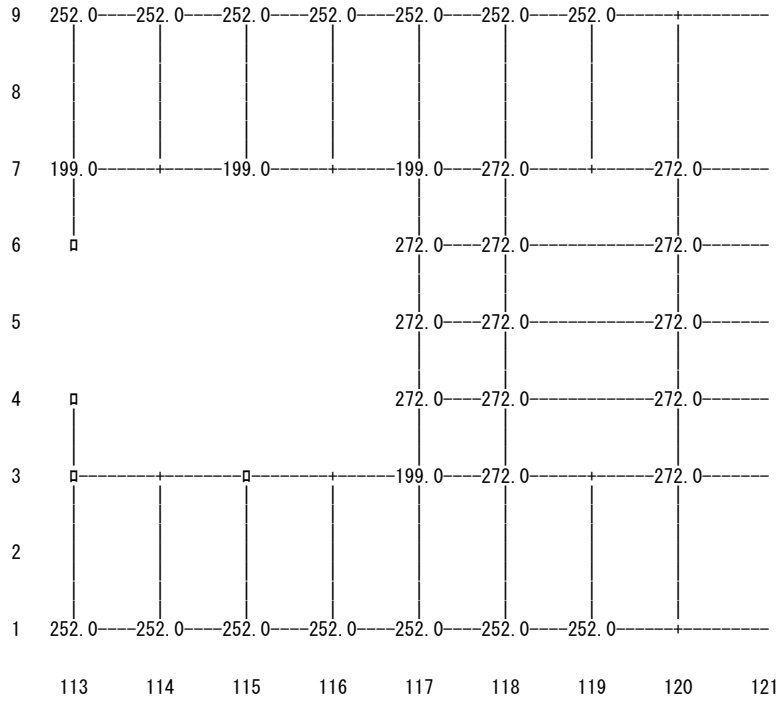
11

10



11

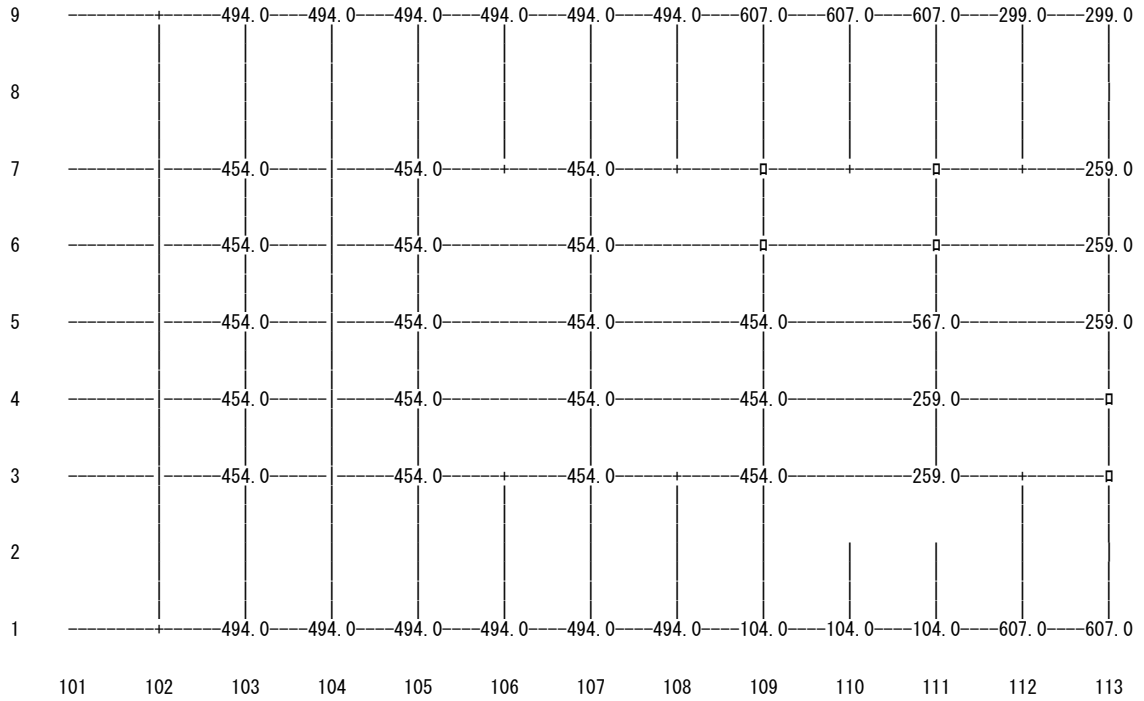
10



< 2 階 >

11

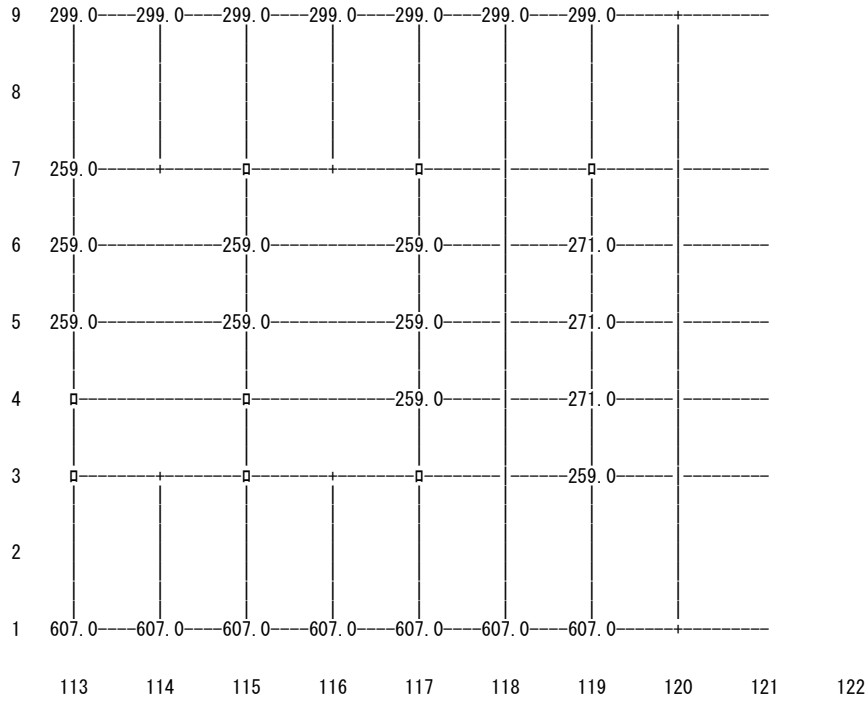
10



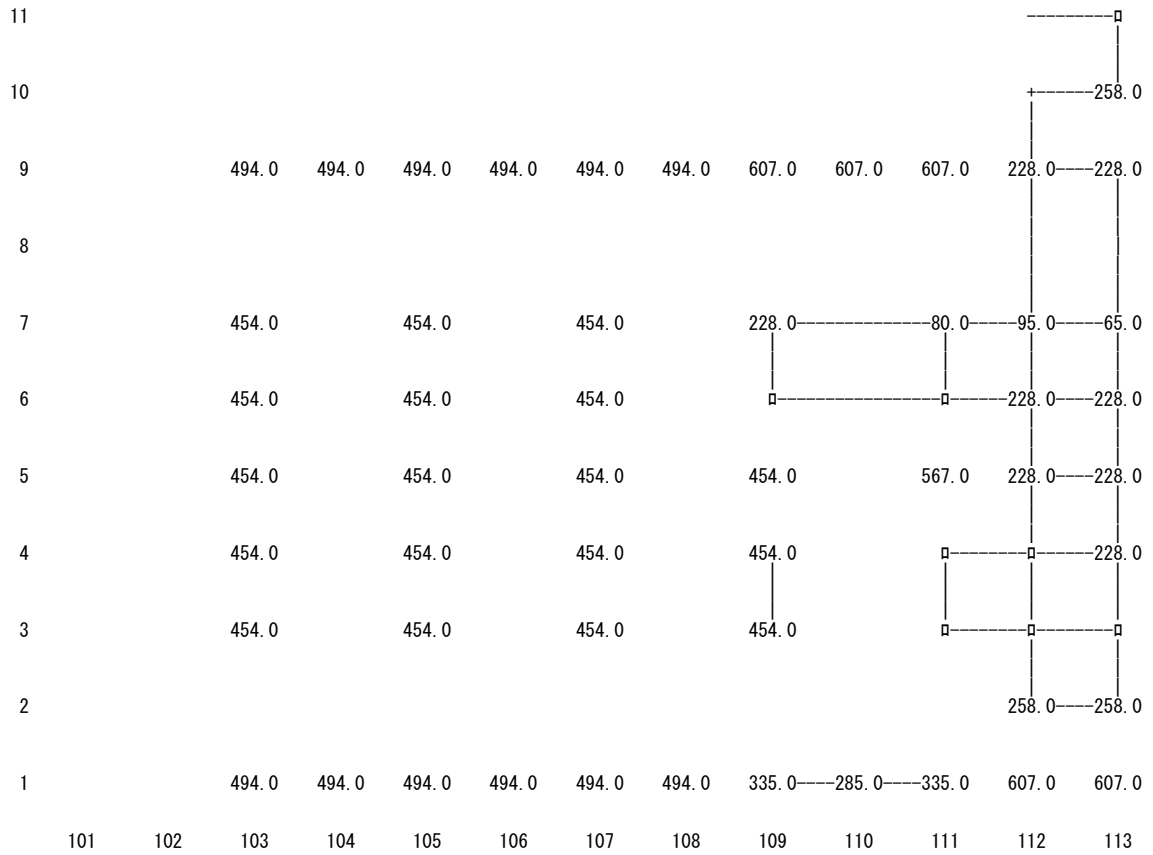


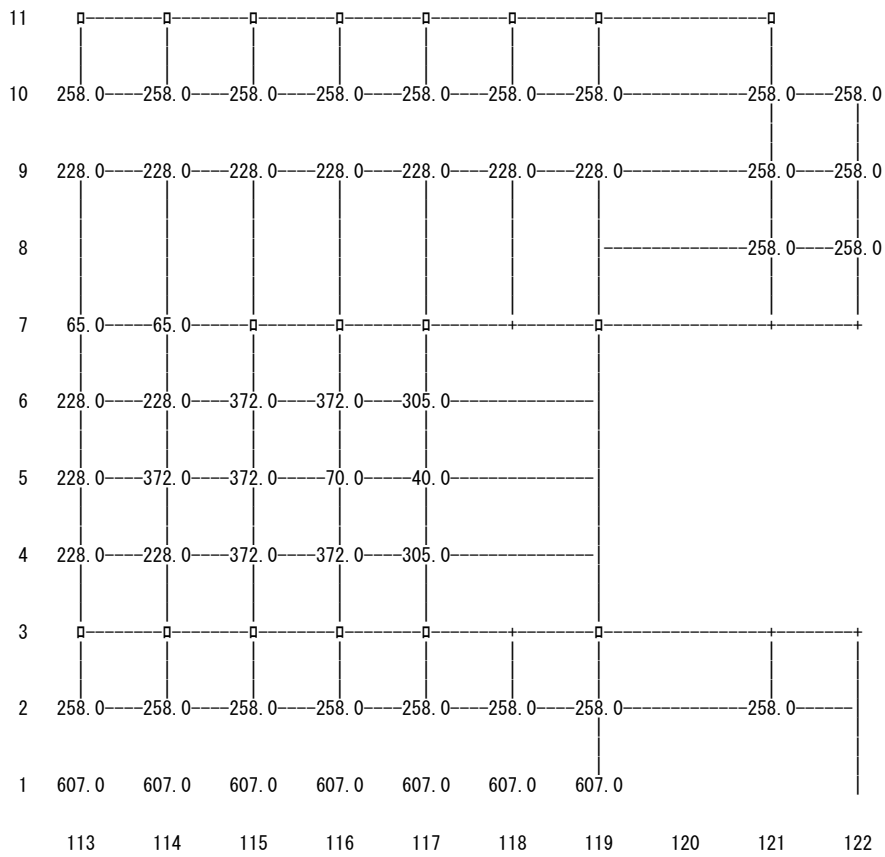
11

10



< 1 階 >



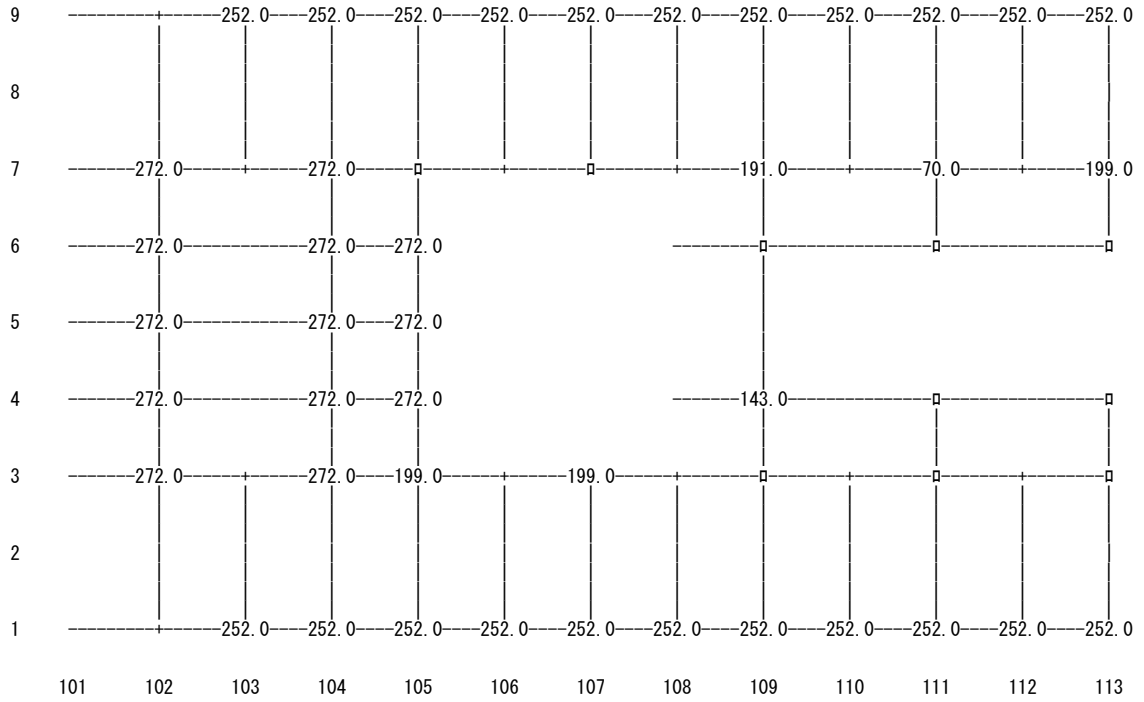


X方向 負加力時

< 3 階 >

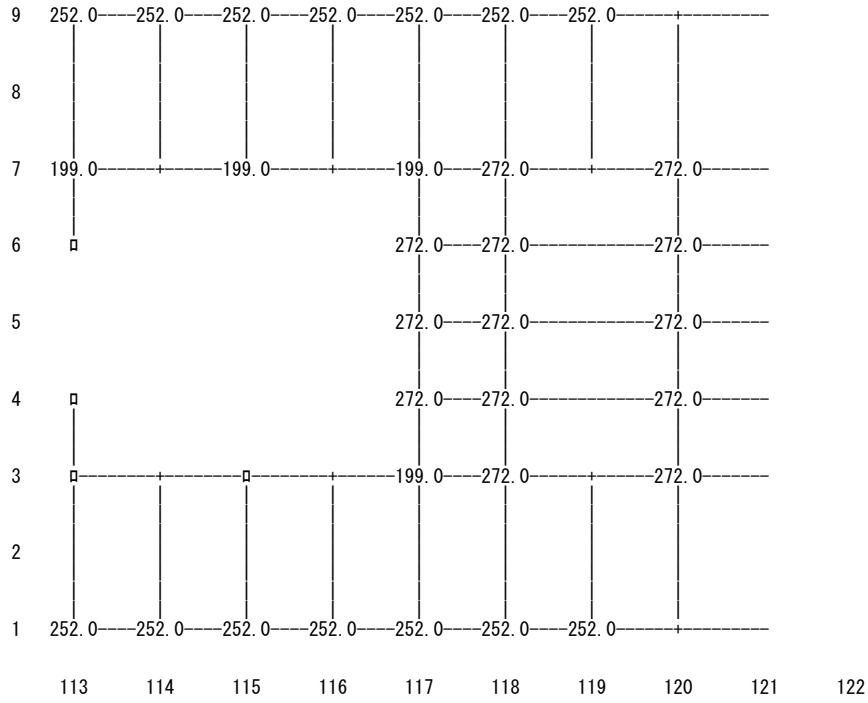
11

10



11

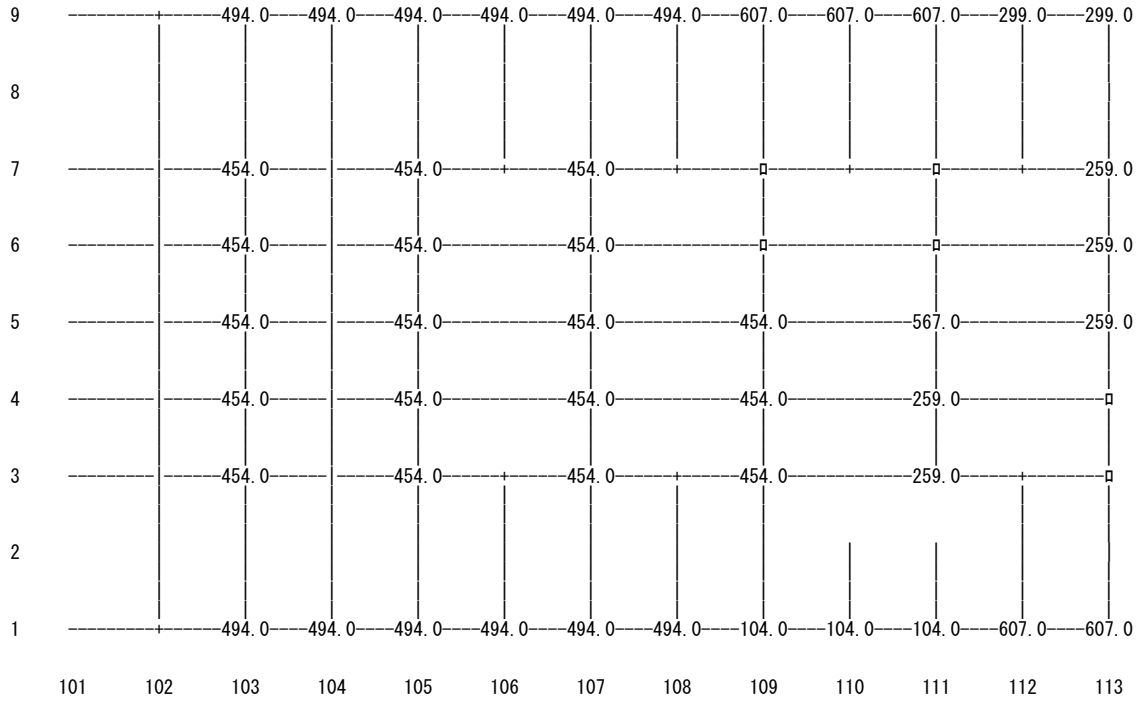
10



< 2 階 >

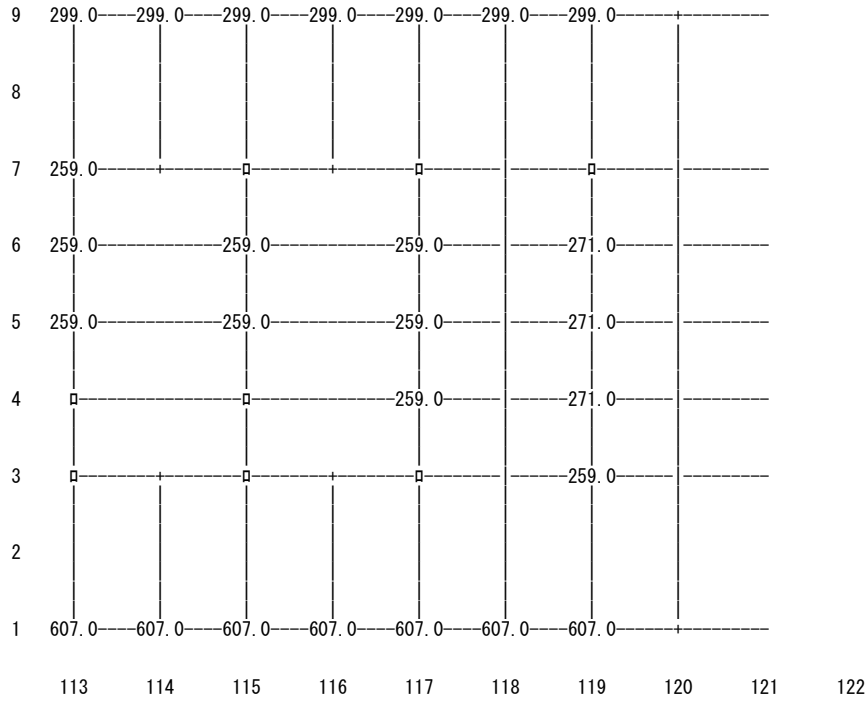
11

10

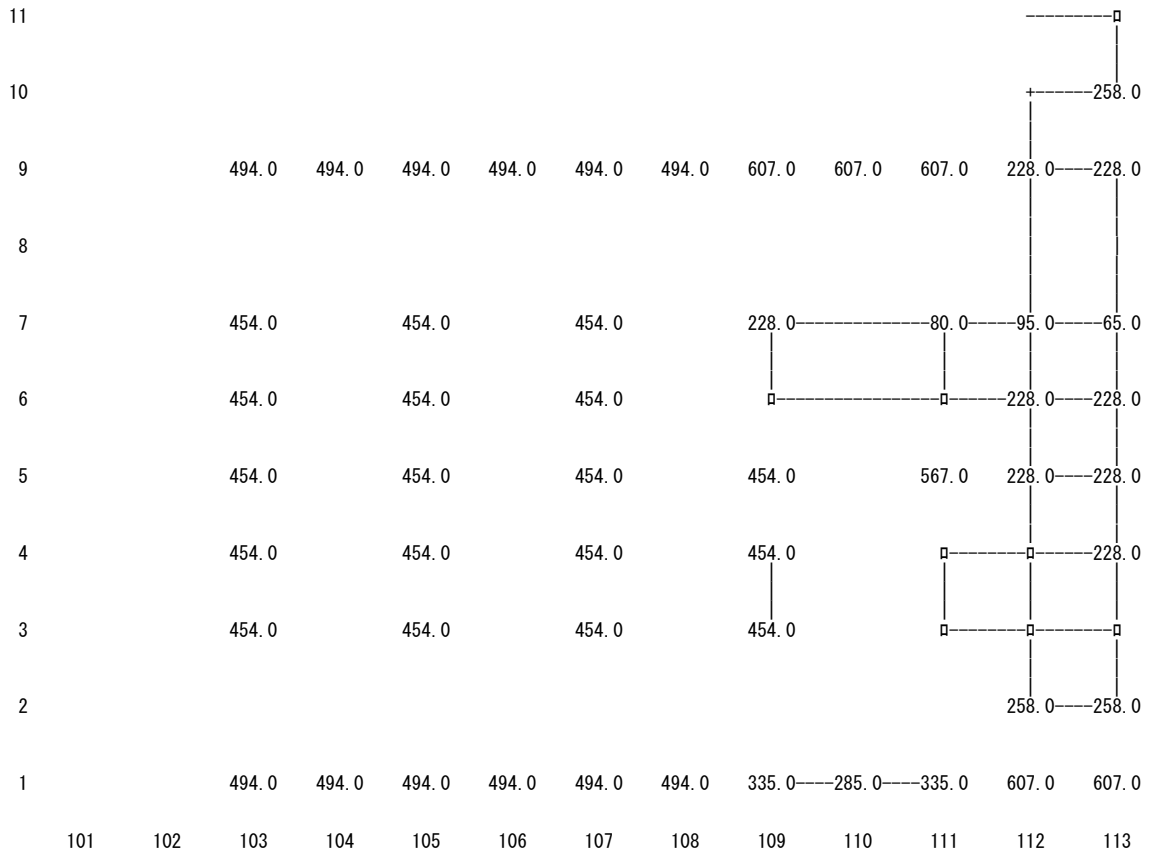


11

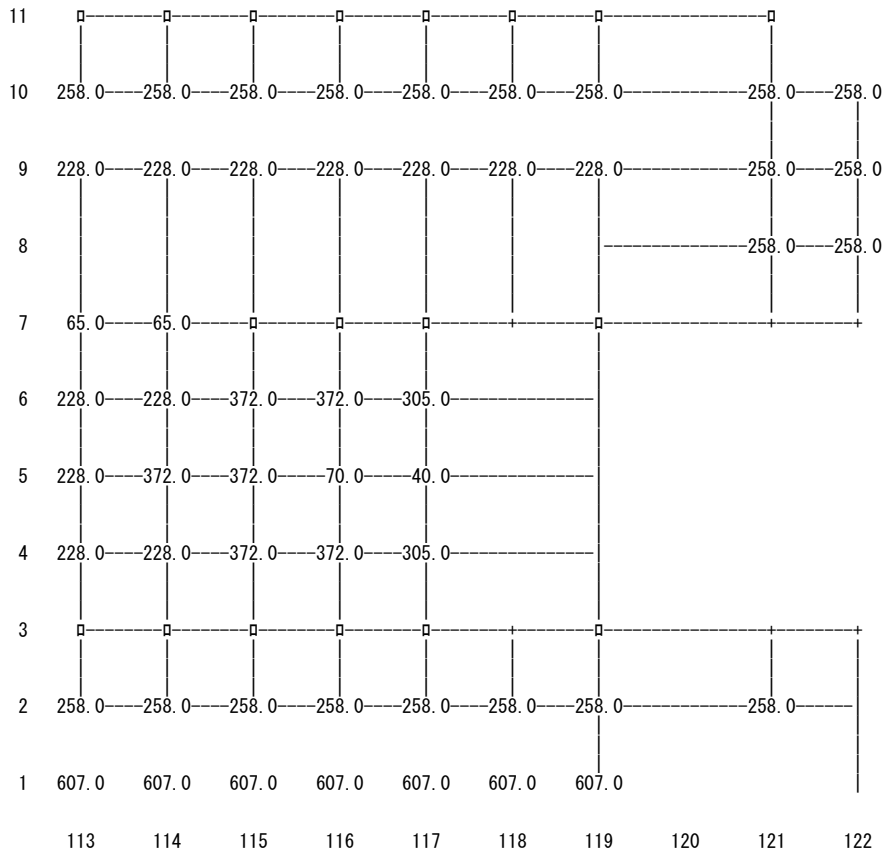
10



< 1 階 >





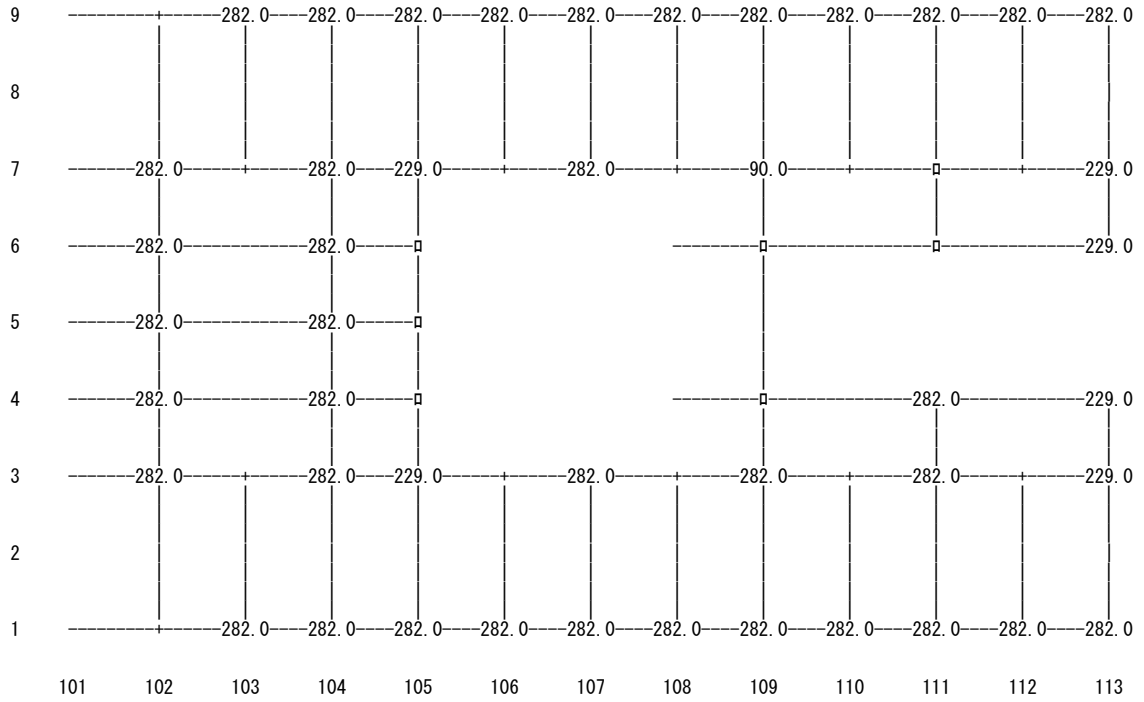


Y方向 正加力時

< 3 階 >

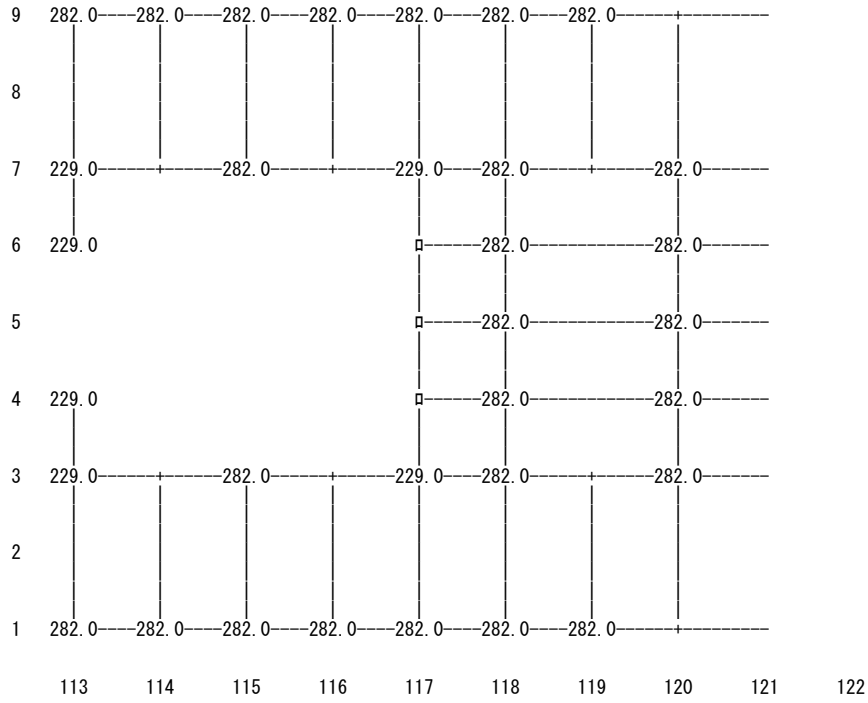
11

10



11

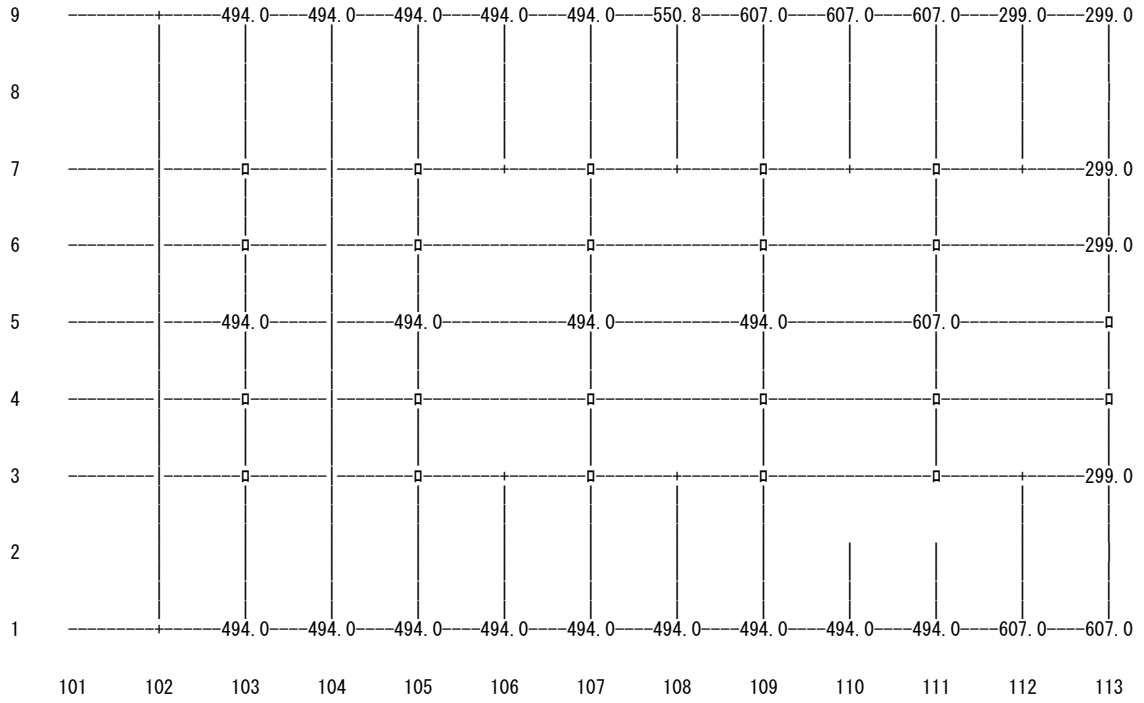
10



< 2 階 >

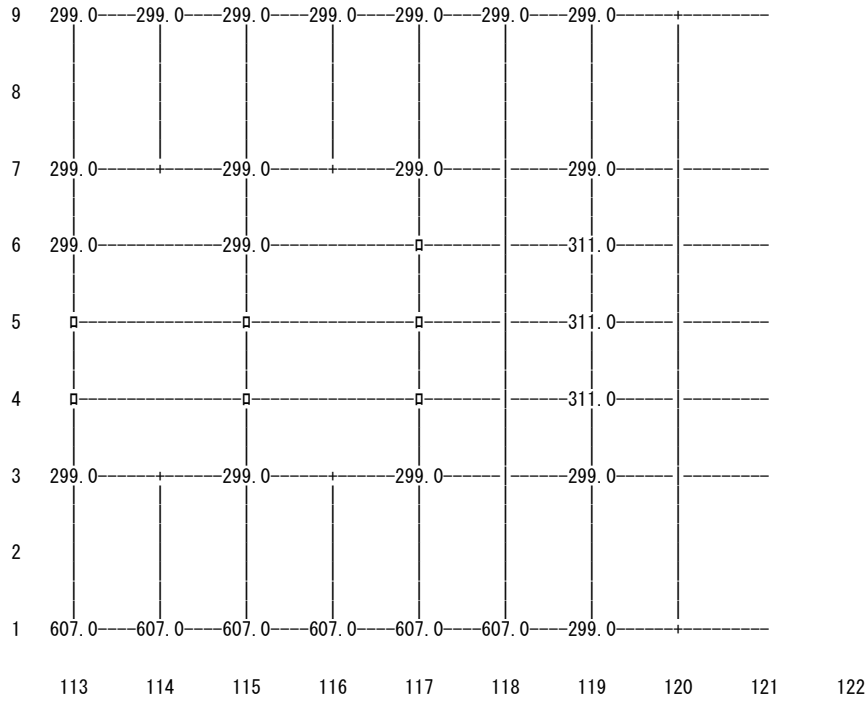
11

10

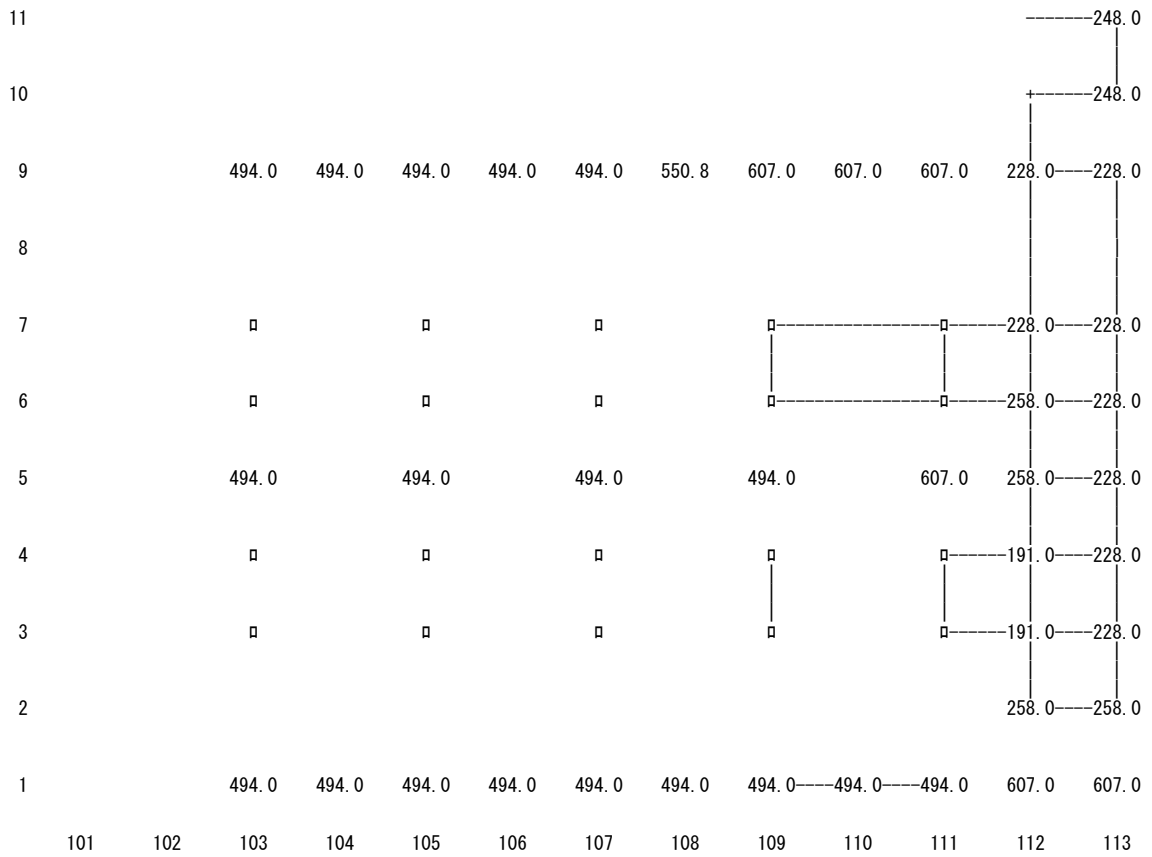


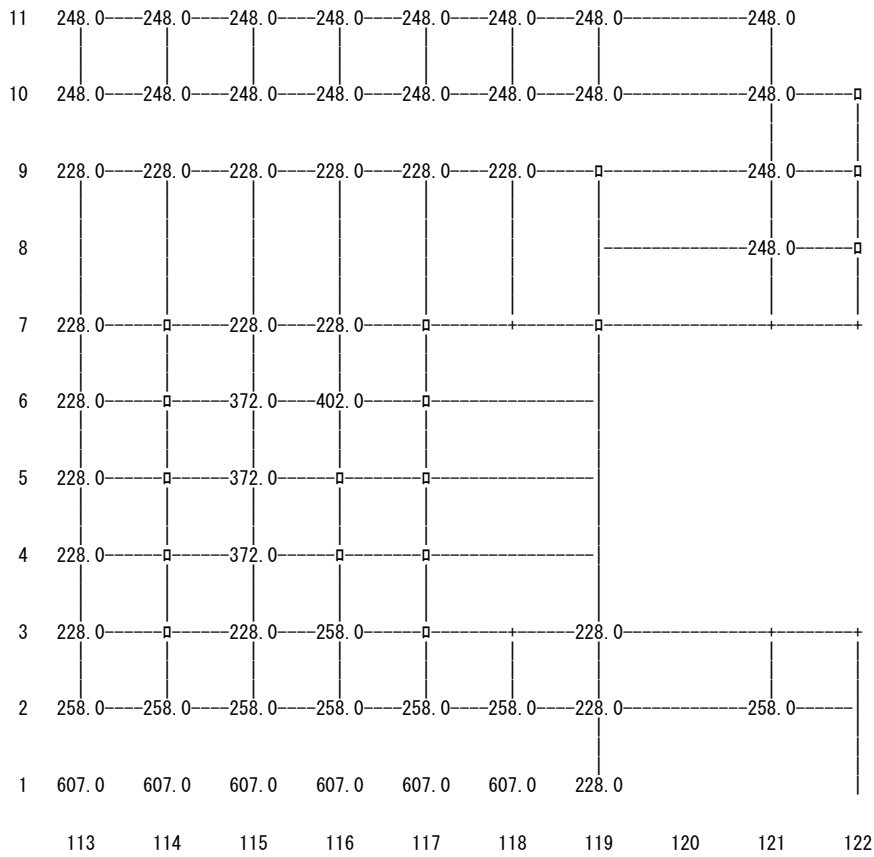
11

10



< 1 階 >



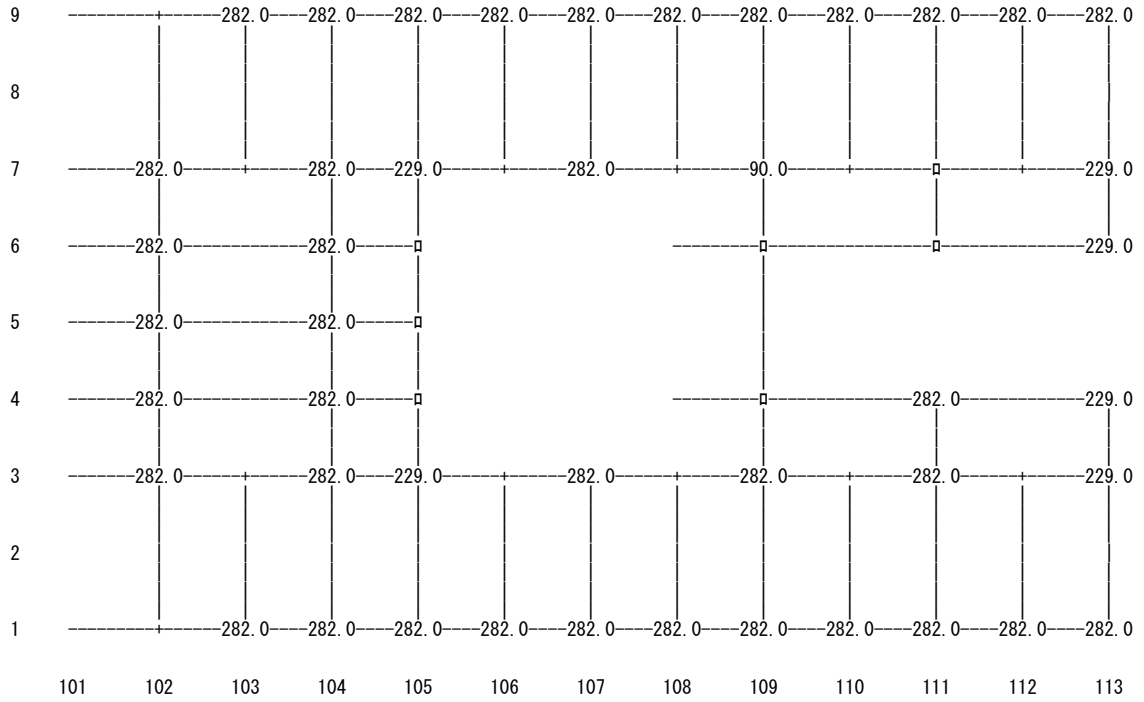


Y方向 負加力時

< 3 階 >

11

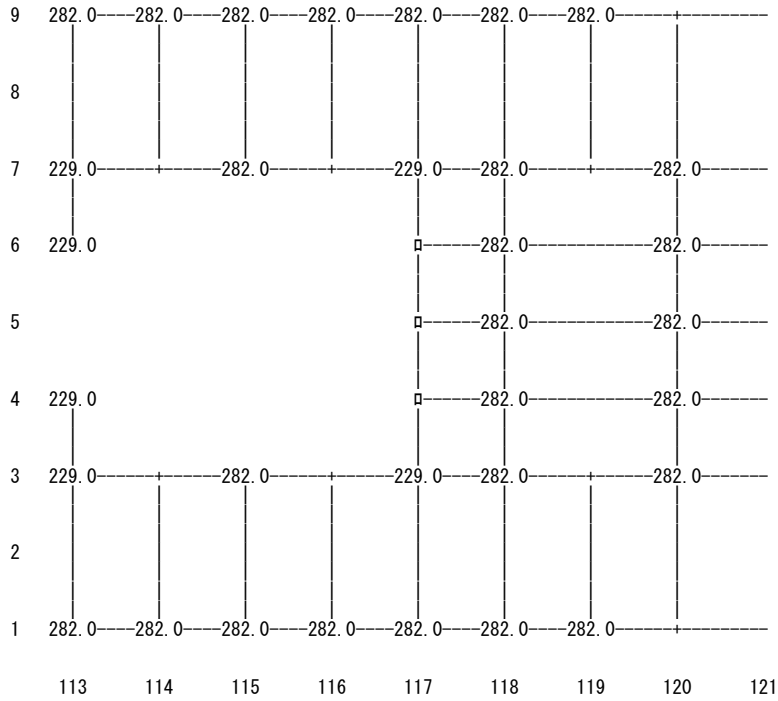
10





11

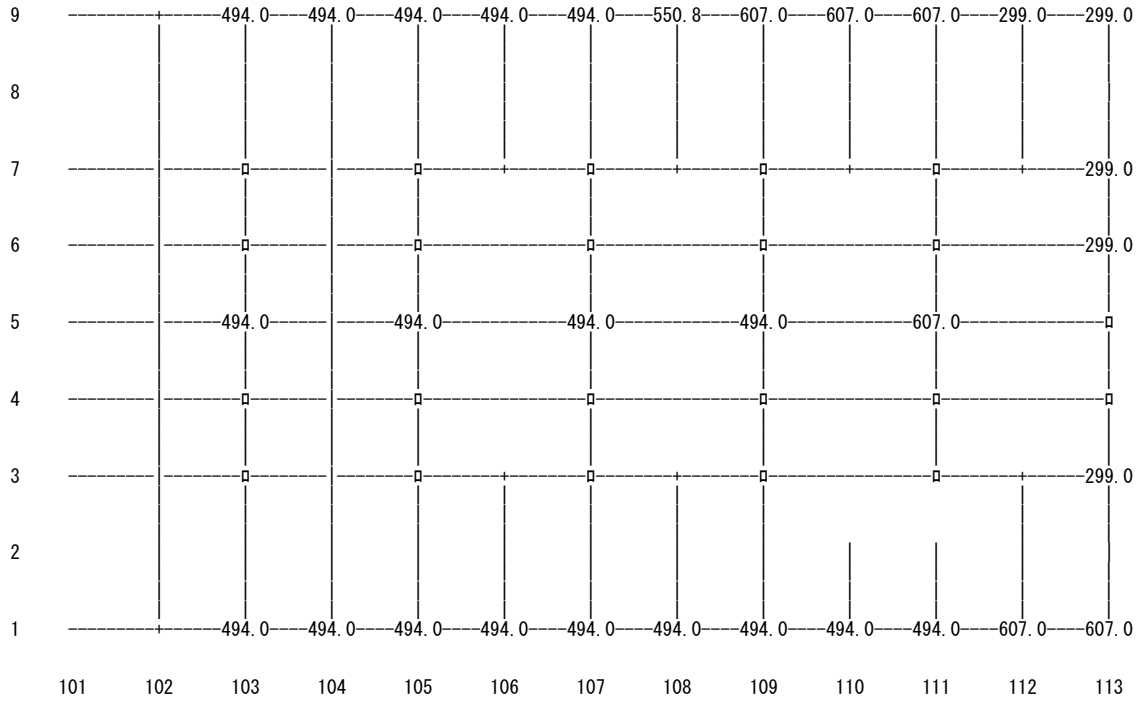
10



< 2 階 >

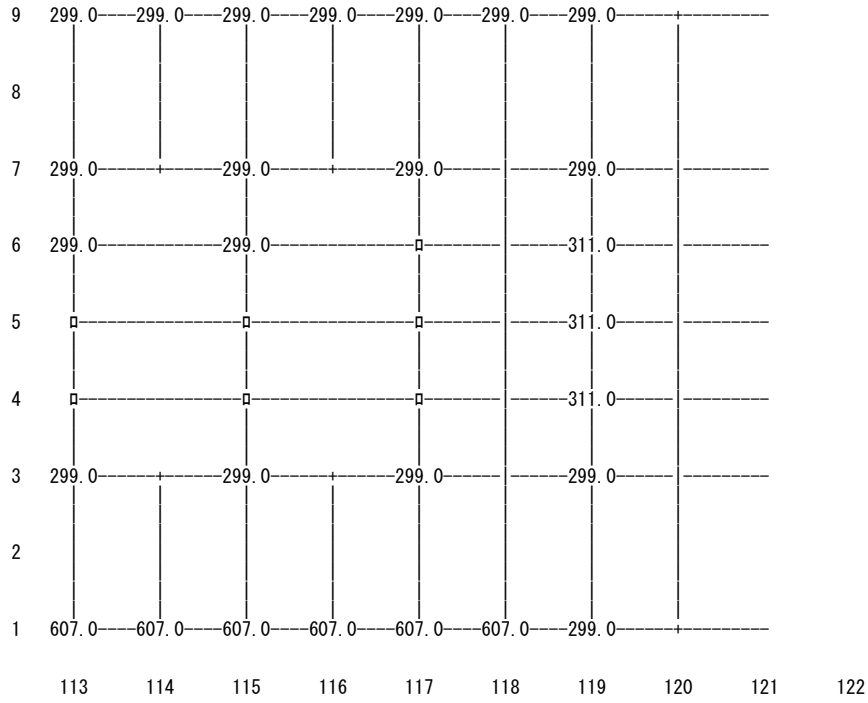
11

10

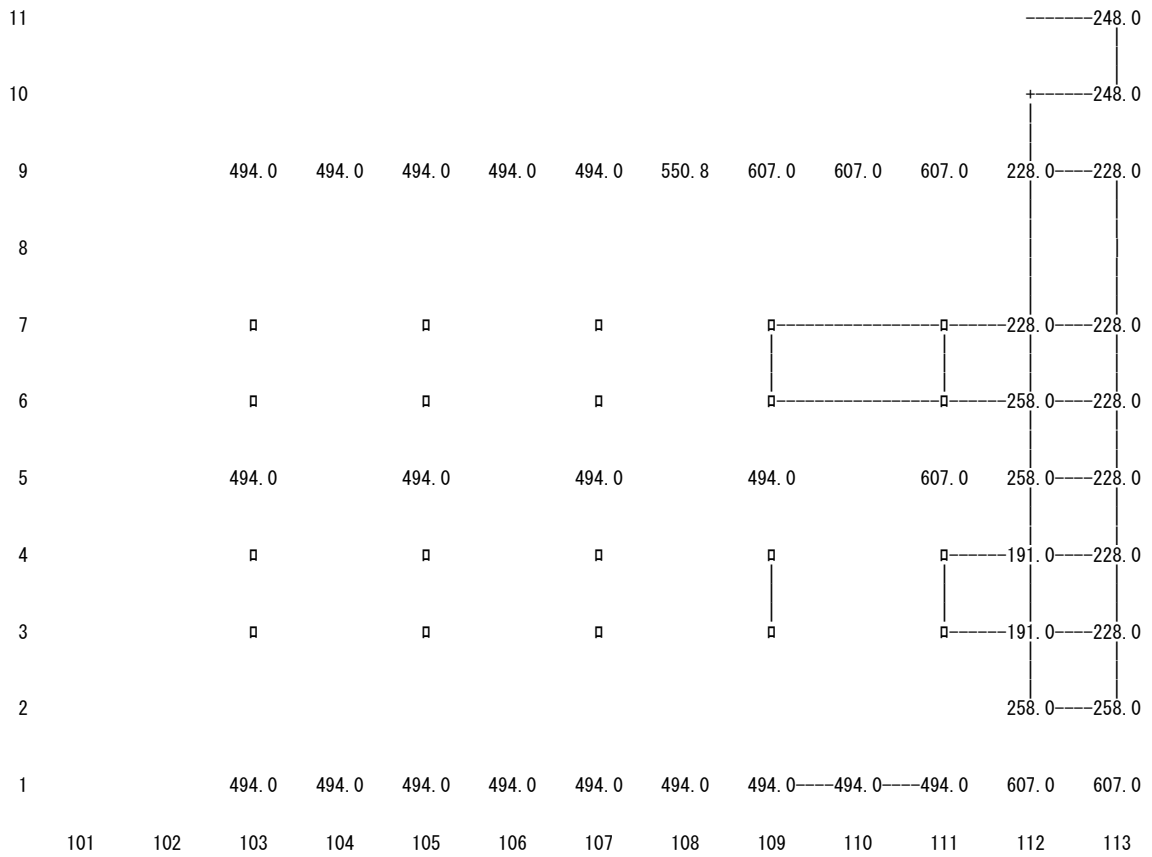


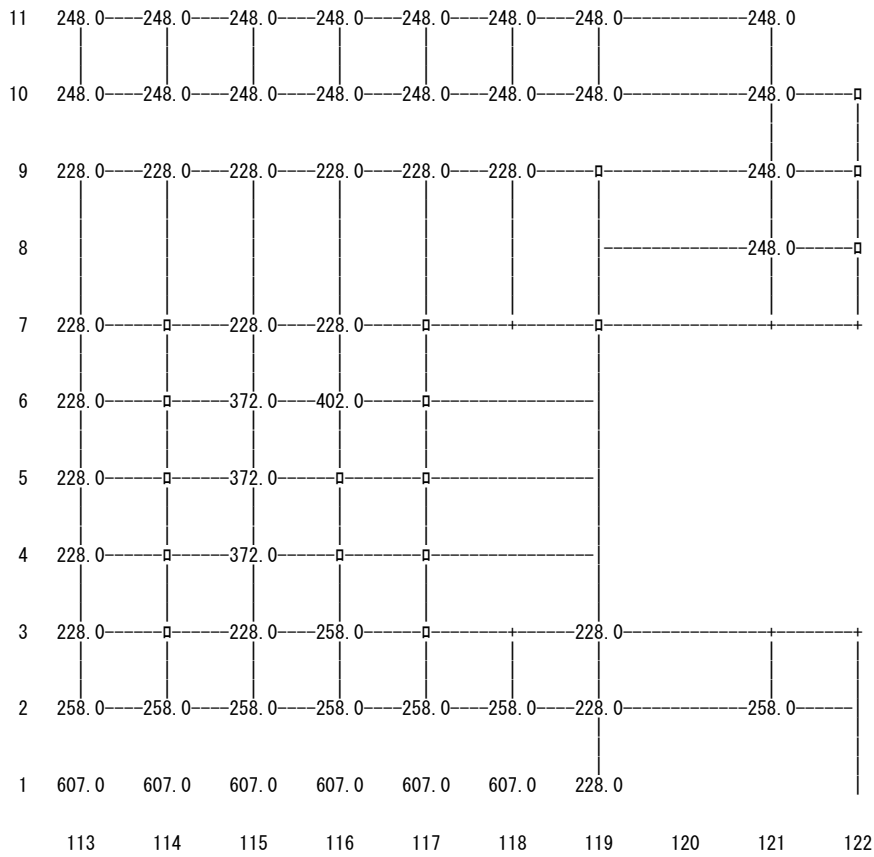
11

10



< 1 階 >



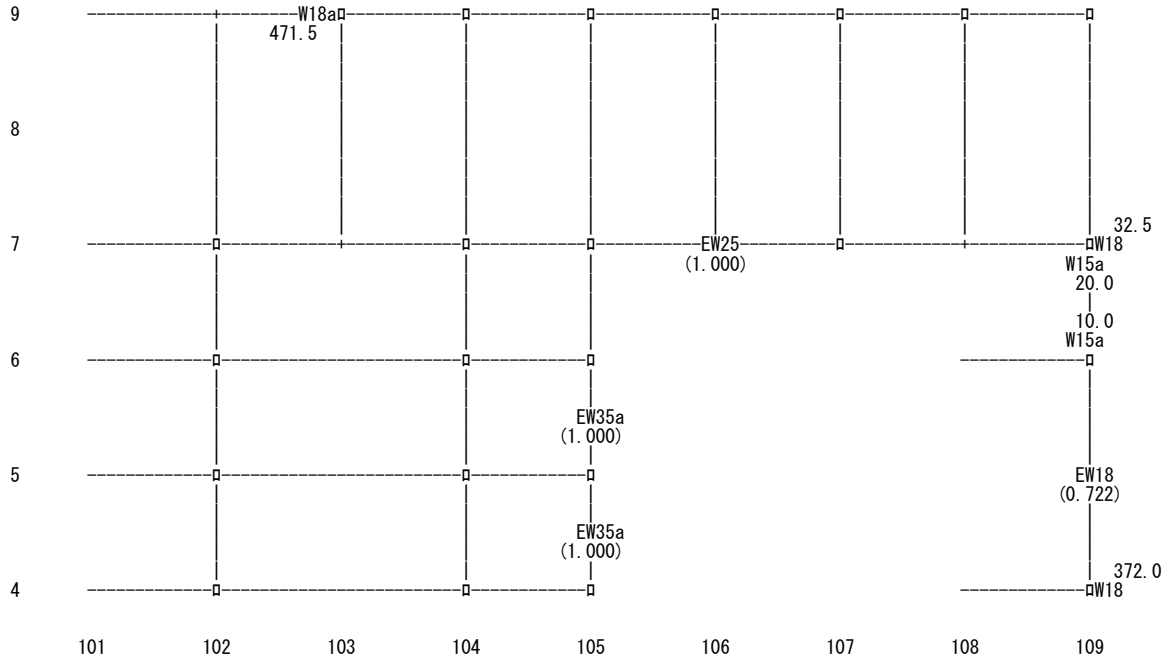


【壁配置】 ()内:開口による低減率 $\gamma$ , 無印数値:そで壁長さ(cm)

< 3 階 >

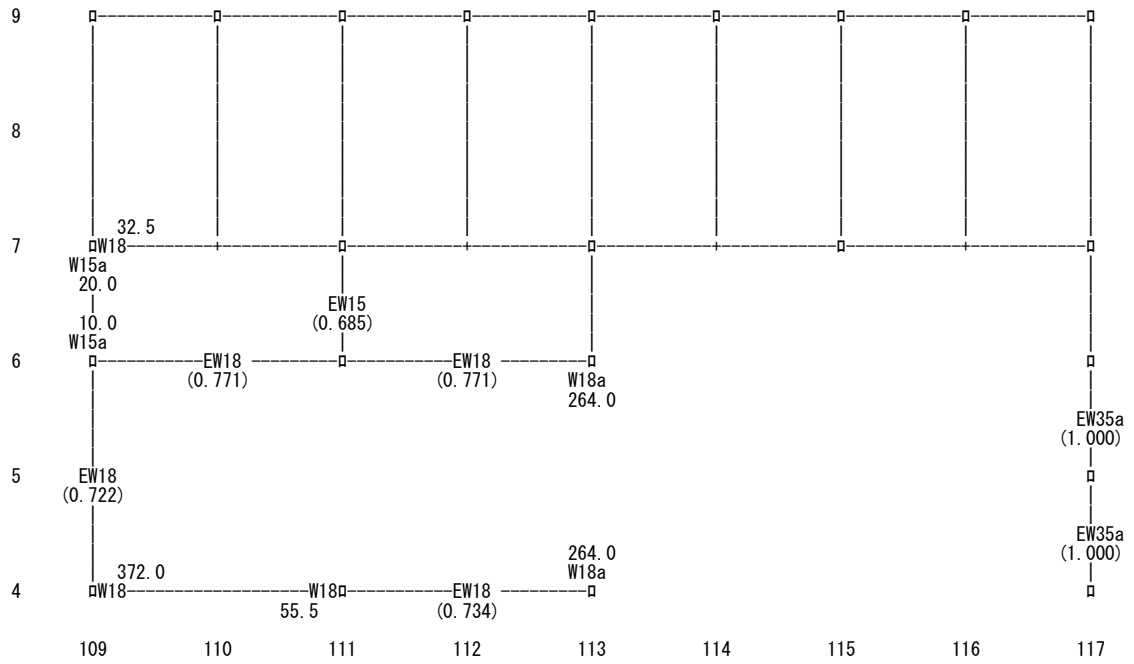
11

10



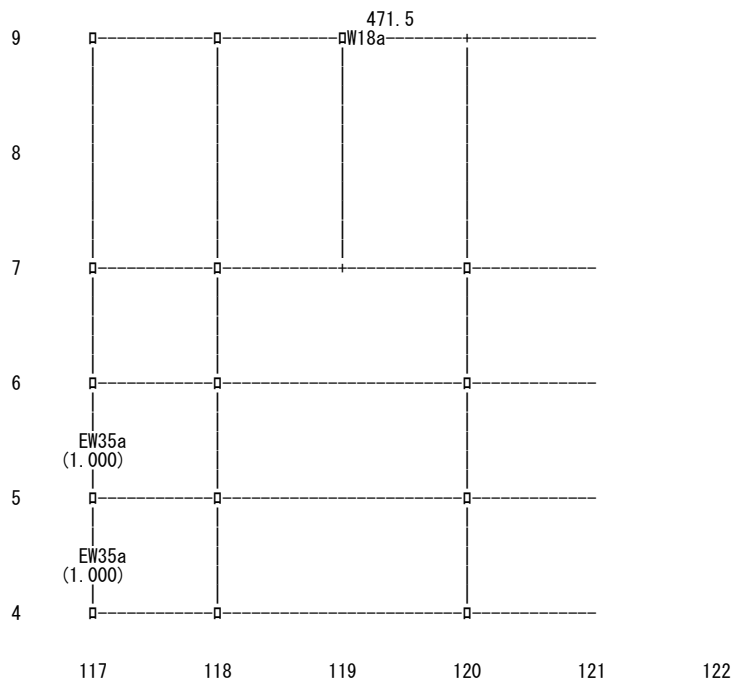
11

10

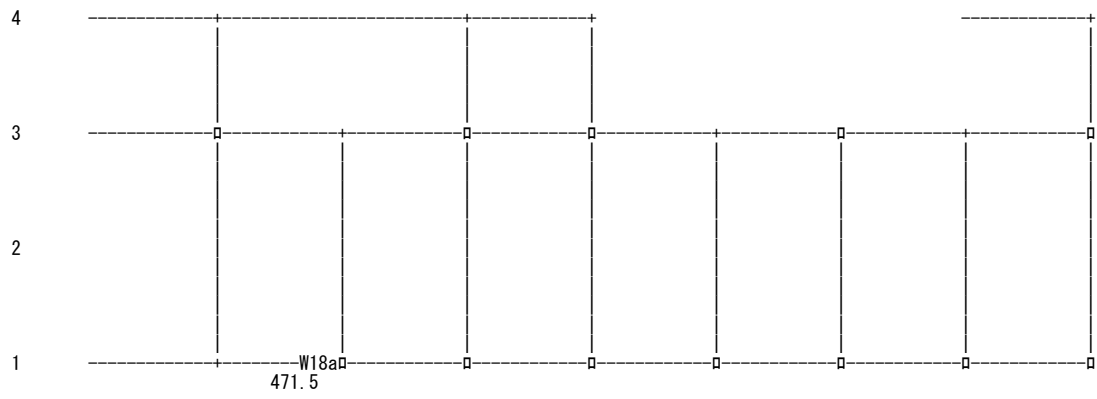


11

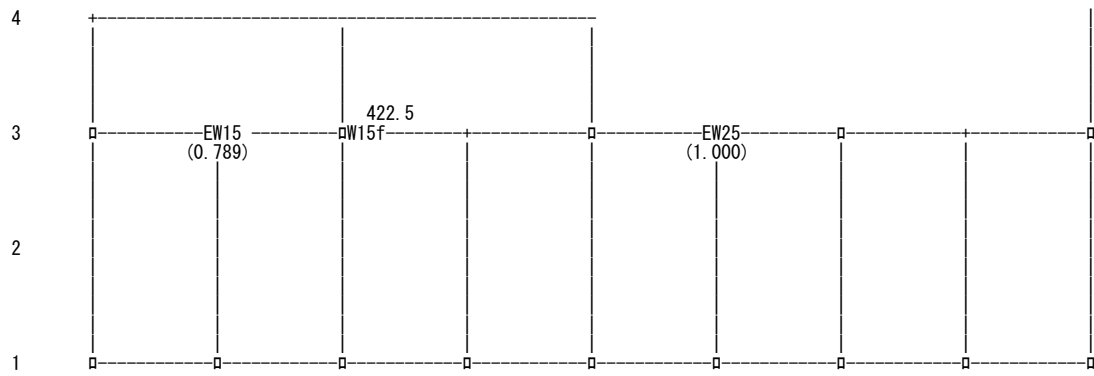
10



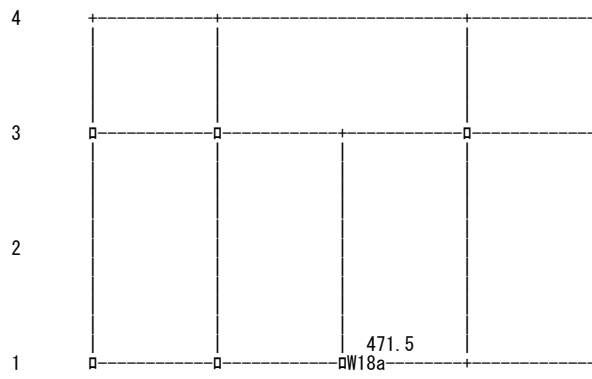




101 102 103 104 105 106 107 108 109



109 110 111 112 113 114 115 116 117



117

118

119

120

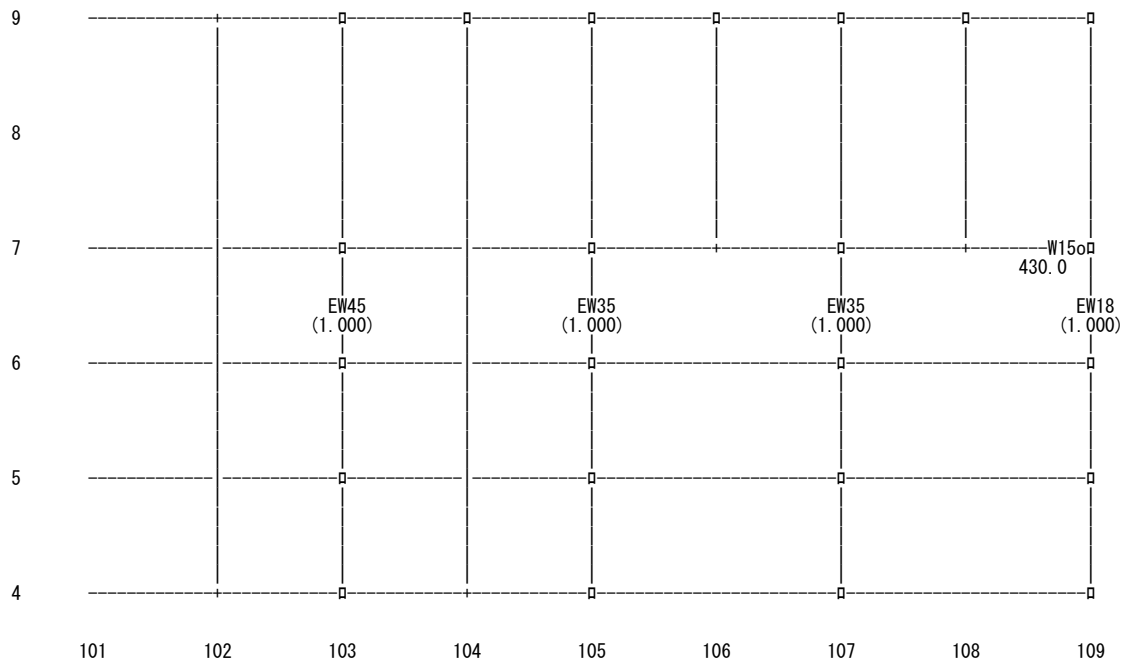
121

122

< 2 階 >

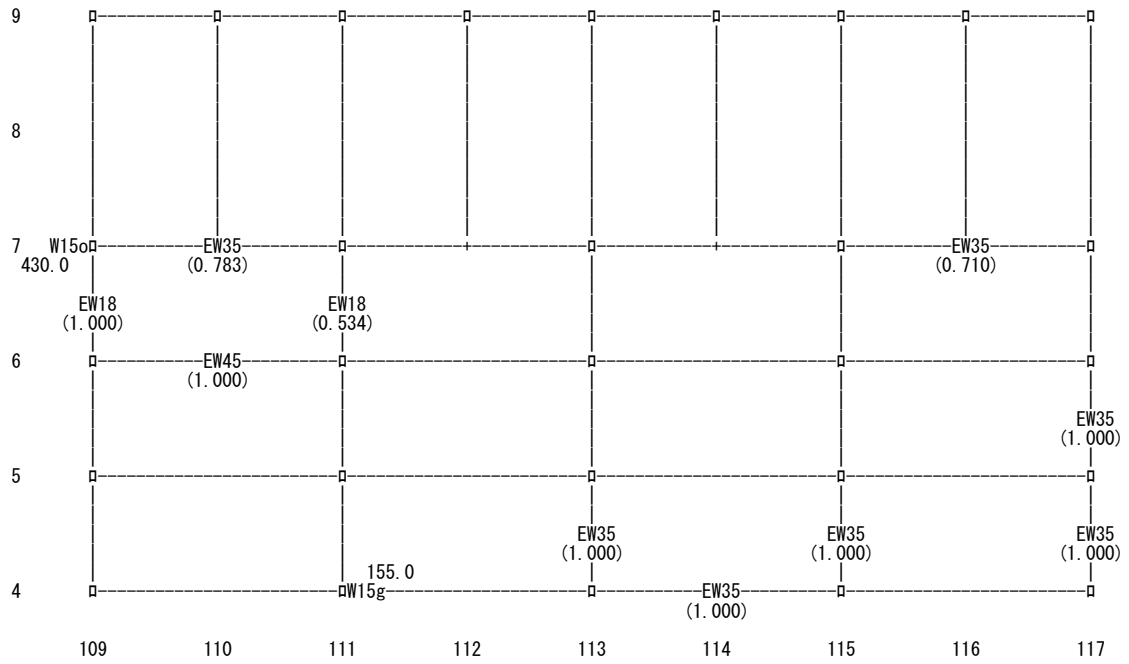
11

10



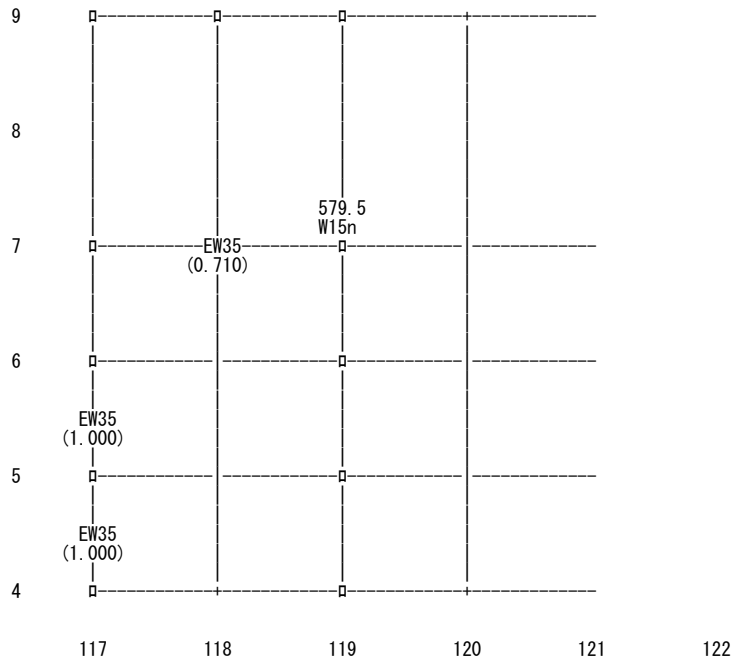
11

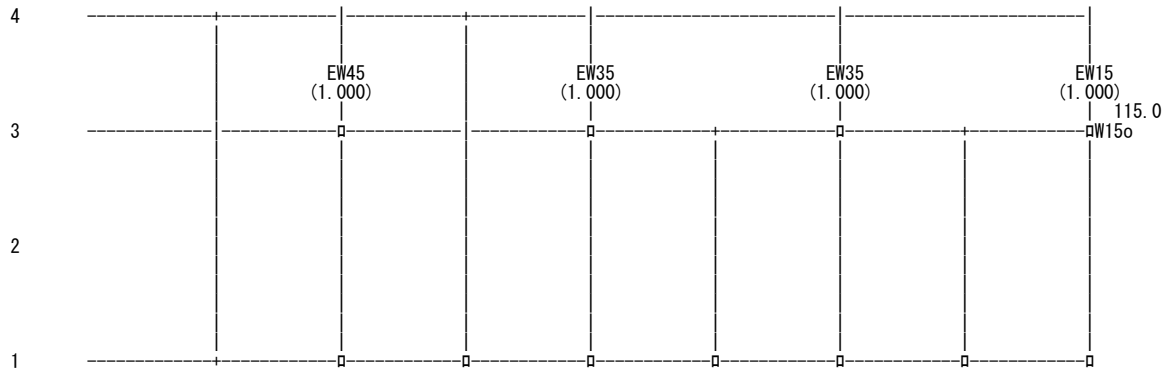
10



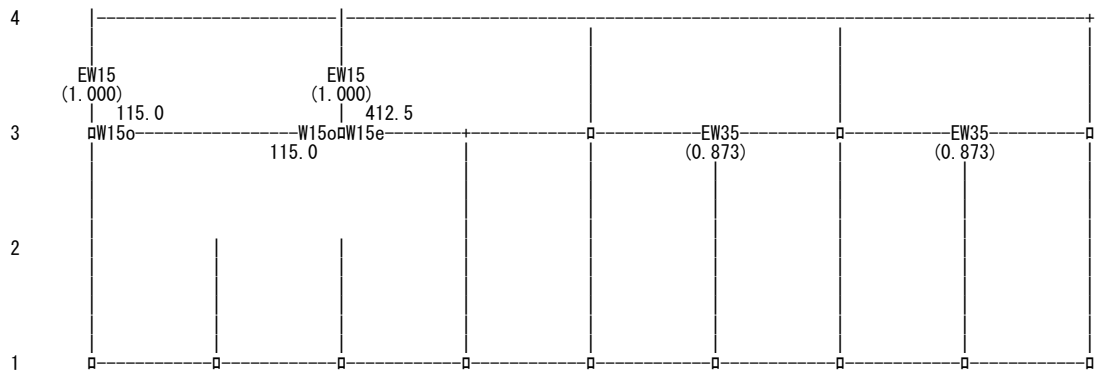
11

10



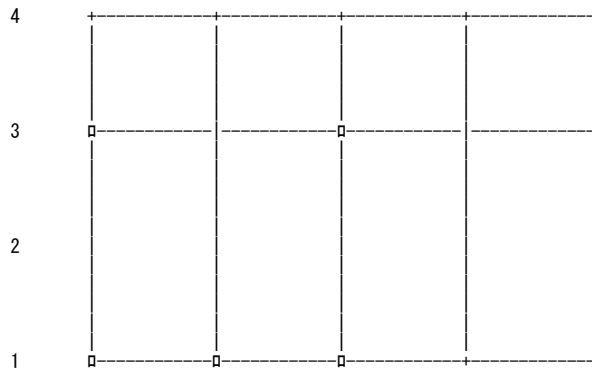


101      102      103      104      105      106      107      108      109



109      110      111      112      113      114      115      116      117





117

118

119

120

121

122

< 1 階 >

11

10

9

8

7

6

5

4

101

102

103

104

105

106

107

108

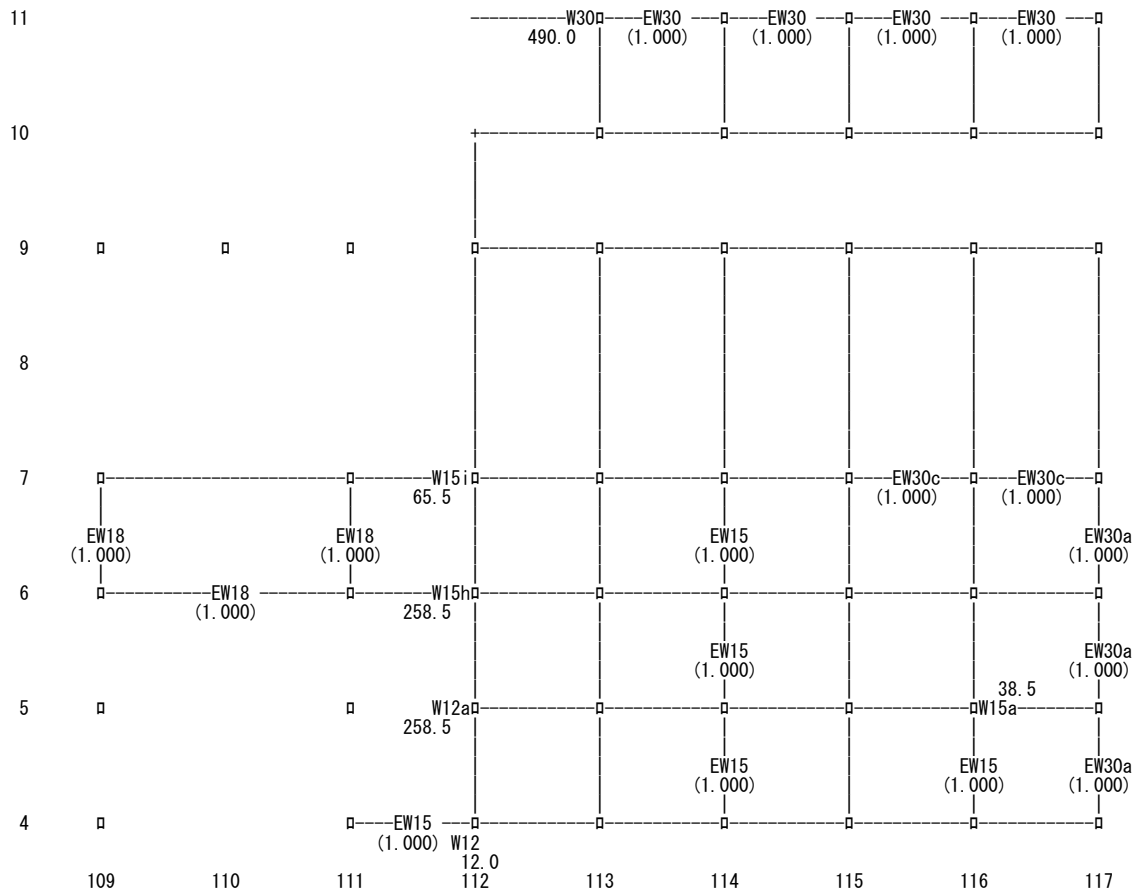
109

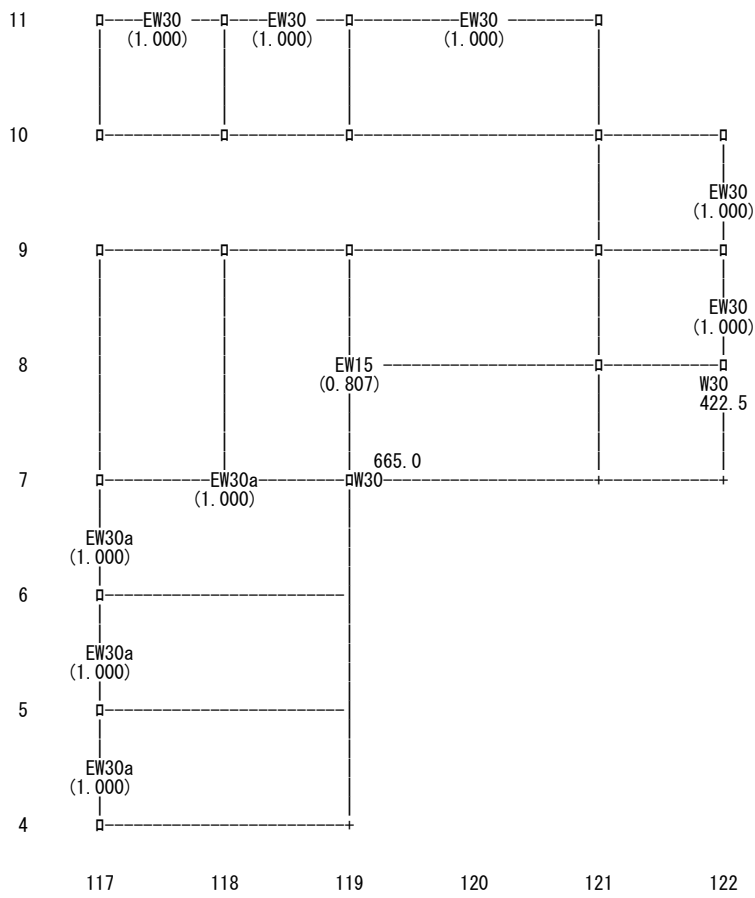
□  
|  
EW45  
(1.000)  
|  
□

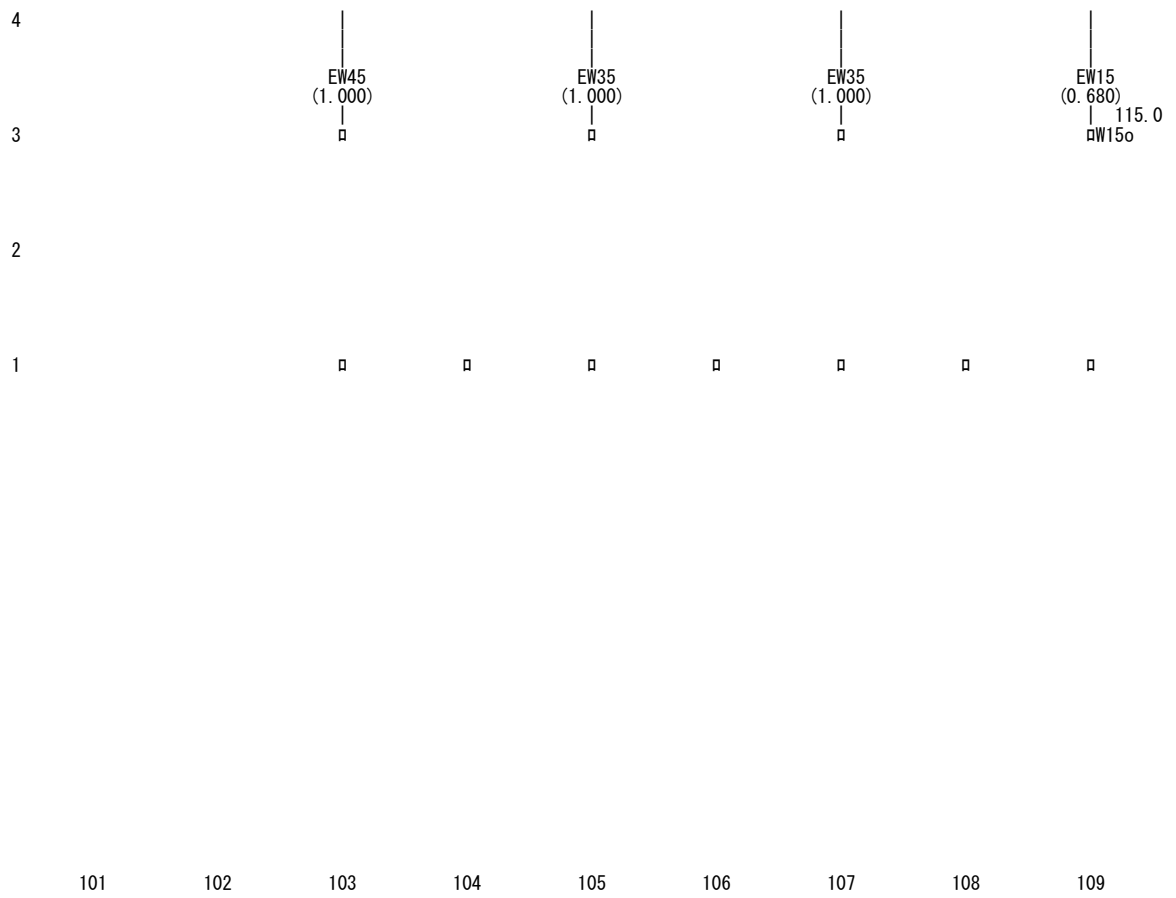
□  
|  
EW35  
(1.000)  
|  
□

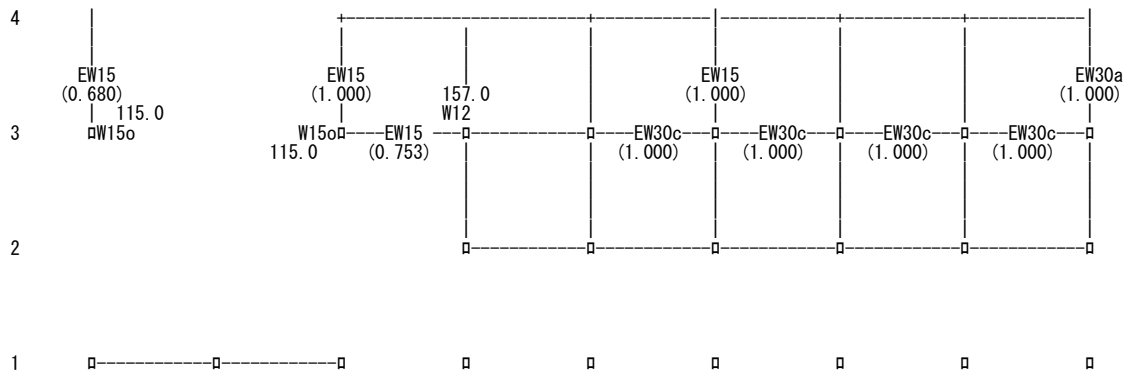
□  
|  
EW35  
(1.000)  
|  
□

□  
|  
EW18  
(1.000)  
|  
□

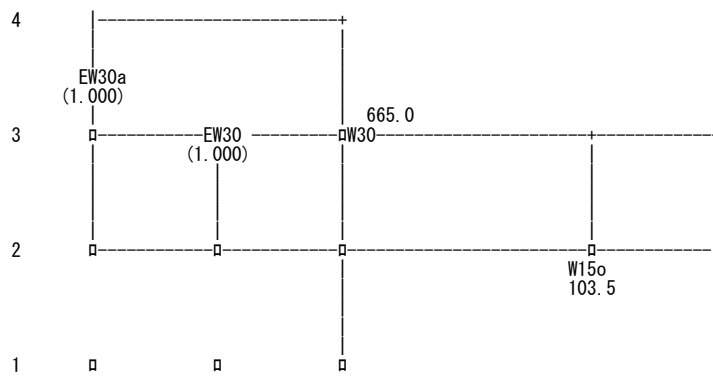








109      110      111      112      113      114      115      116      117



117

118

119

120

121

122

【雑壁配置】  $\gamma$ :開口による低減率

## &lt; 3 階 &gt;

## --- フレーム外雑壁 ---

雑壁No	フレーム	軸	距離(m)	始点(m)	終点(m)	符号	長さ(cm)	$\gamma$	軸力(kN)	フレーム外雑壁No
6	6	-109	0.000	-3.613	-2.325	W12a	128.8	1.000	0	( 6)
7	111	- 7	0.000	2.565	6.225	W15o	366.0	1.000	0	( 7)
25	109	- 6	1.600	-0.350	3.350	W15o	370.0	1.000	0	( 25)
26	9	-111	-3.000	-3.390	0.000	W15o	339.0	1.000	0	( 26)

## --- フレーム内雑壁 ---

雑壁No	フレーム	軸	雑壁位置	始点(m)	終点(m)	符号	長さ(cm)	軸力(kN)
28	4	-109	1	4.895	5.480	W18	58.5	0
29	109	- 6	1	1.275	1.825	W15a	55.0	0
30	7	-109	1	2.700	5.600	W18	290.0	0
31	-	-	2	6.400	7.925	W18	152.5	0

## &lt; 2 階 &gt;

## --- フレーム外雑壁 ---

雑壁No	フレーム	軸	距離(m)	始点(m)	終点(m)	符号	長さ(cm)	$\gamma$	軸力(kN)	フレーム外雑壁No
2	5	-117	0.000	-4.445	-1.375	W18a	307.0	1.000	0	( 2)
3	117	- 5	-4.445	-1.110	0.000	W12a	111.0	1.000	0	( 3)
4	116	- 7	0.000	2.020	6.020	W12a	400.0	1.000	0	( 4)
5	119	- 1	0.000	3.075	5.950	W15o	287.5	1.000	0	( 5)
10	109	- 3	1.425	-0.350	3.350	W15o	370.0	1.000	0	( 10)
11	111	- 3	-1.425	-0.350	3.350	W15o	370.0	1.000	0	( 11)
12	111	- 3	1.830	-0.350	3.350	W15o	370.0	1.000	0	( 12)
21	111	- 3	4.400	-5.925	-0.200	W15o	572.5	1.000	0	( 21)
22	5	-117	-1.110	-4.445	-1.375	W18a	307.0	1.000	0	( 22)
23	117	- 5	-2.830	-1.200	0.000	W15o	120.0	1.000	0	( 23)
24	117	- 5	-1.465	-1.110	0.000	W18a	111.0	1.000	0	( 24)

## &lt; 1 階 &gt;

## --- フレーム外雑壁 ---

雑壁No	フレーム	軸	距離(m)	始点(m)	終点(m)	符号	長さ(cm)	$\gamma$	軸力(kN)	フレーム外雑壁No
1	116	- 7	0.000	2.425	8.175	W15o	575.0	1.000	0	( 1)
8	109	- 1	1.625	0.200	3.560	W15o	336.0	1.000	0	( 8)
9	111	- 1	-1.625	0.200	3.560	W15o	336.0	1.000	0	( 9)
10	109	- 3	1.425	-0.350	3.350	W15o	370.0	1.000	0	( 10)
11	111	- 3	-1.425	-0.350	3.350	W15o	370.0	1.000	0	( 11)
12	111	- 3	1.830	-0.350	3.350	W15o	370.0	1.000	0	( 12)
13	111	- 5	1.830	-2.800	2.800	W18a	560.0	1.000	0	( 13)
14	111	- 6	1.830	0.000	3.350	W18a	335.0	1.000	0	( 14)



## --- フレーム外雑壁 ---

雑壁No	フレーム	軸	距離(m)	始点(m)	終点(m)	符号	長さ(cm)	$\gamma$	軸力(kN)	フレーム外雑壁No	
15	112	-	7	-0.550	2.325	9.650	W15o	732.5	1.000	0	( 15)
16	112	-	9	-0.550	3.650	7.180	W15o	353.0	1.000	0	( 16)
17	5	-116		-1.100	-0.075	3.200	W18a	327.5	1.000	0	( 17)
18	116	-	5	1.670	-1.200	0.000	W15o	120.0	1.000	0	( 18)
19	116	-	5	3.035	-1.200	0.000	W18a	120.0	1.000	0	( 19)
20	119	-	2	-1.350	0.130	2.285	W30	215.5	1.000	0	( 20)
27	122	-	1	0.000	0.130	8.950	W30	882.0	1.000	0	( 27)

## --- フレーム面内雑壁 ---

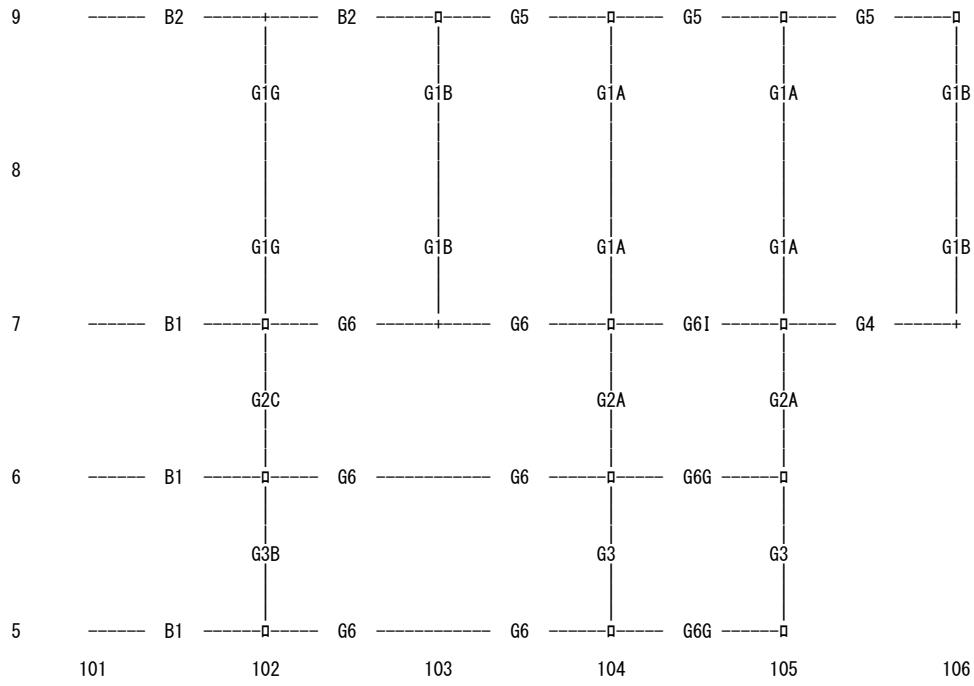
雑壁No	フレーム	軸	雑壁位置	始点(m)	終点(m)	符号	長さ(cm)	軸力(kN)
32	5	-116	1	1.260	1.745	W15a	48.5	0

【梁/腰壁/垂壁配置】 上段:腰壁 下段:垂壁 数値:腰壁/垂壁高さ(cm)

< 4 層 >

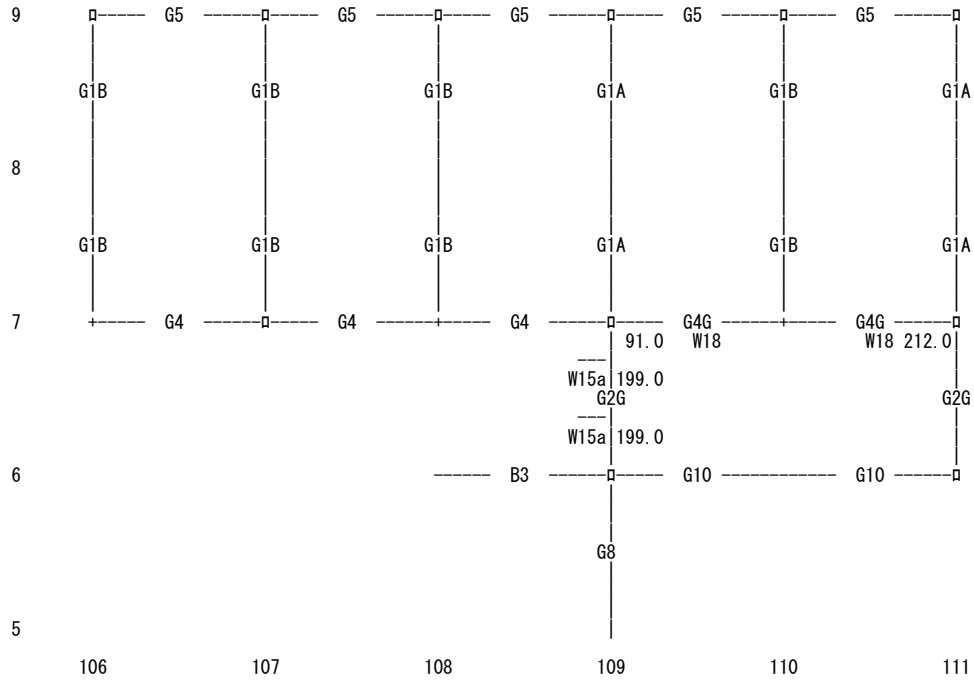
11

10



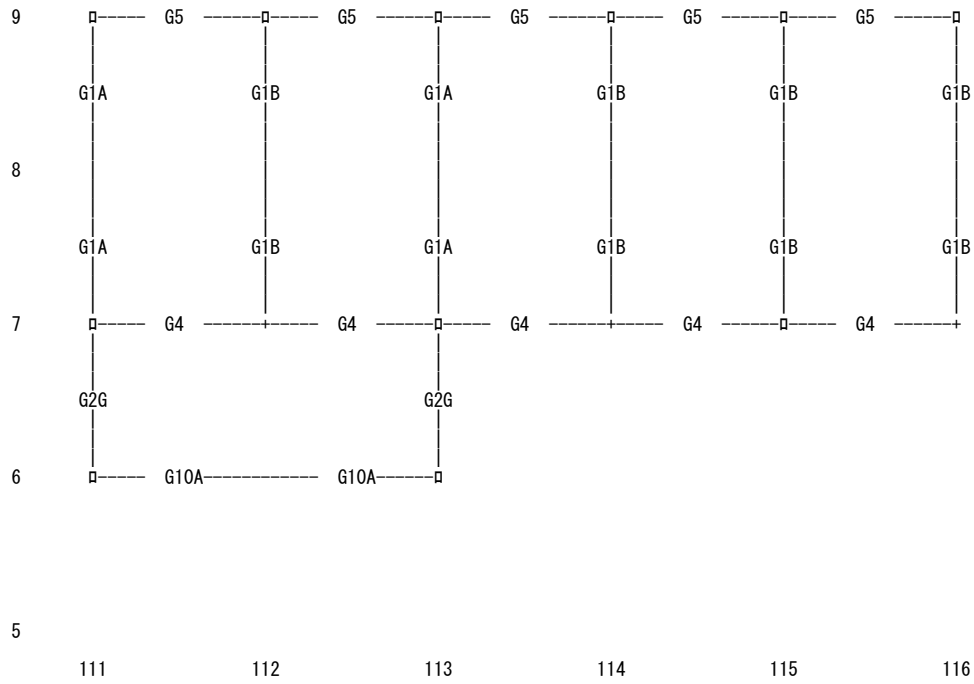
11

10



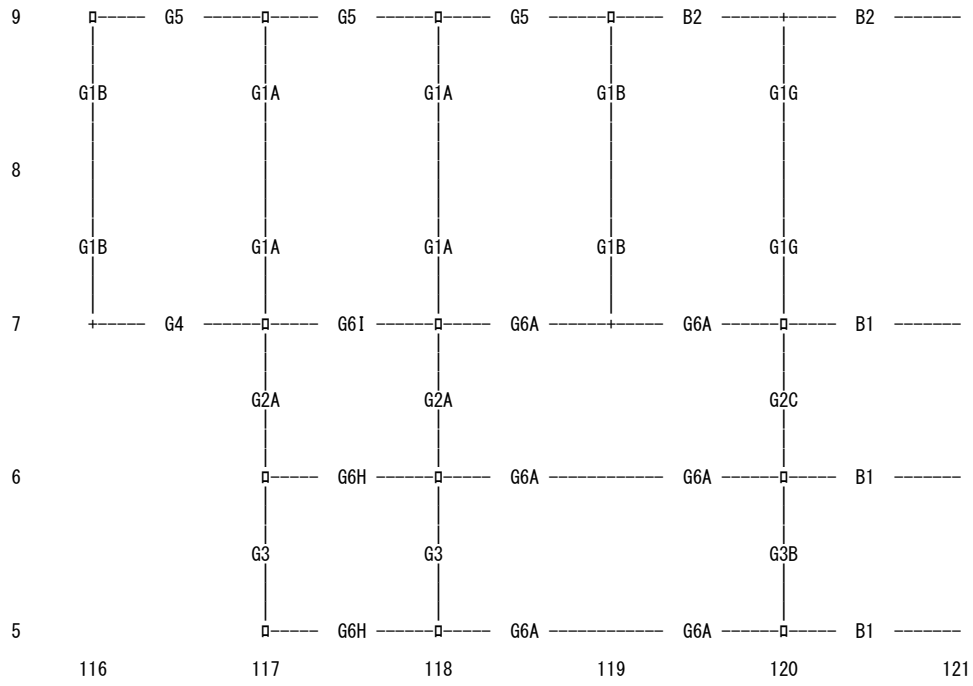
11

10



11

10



11

10

9

8

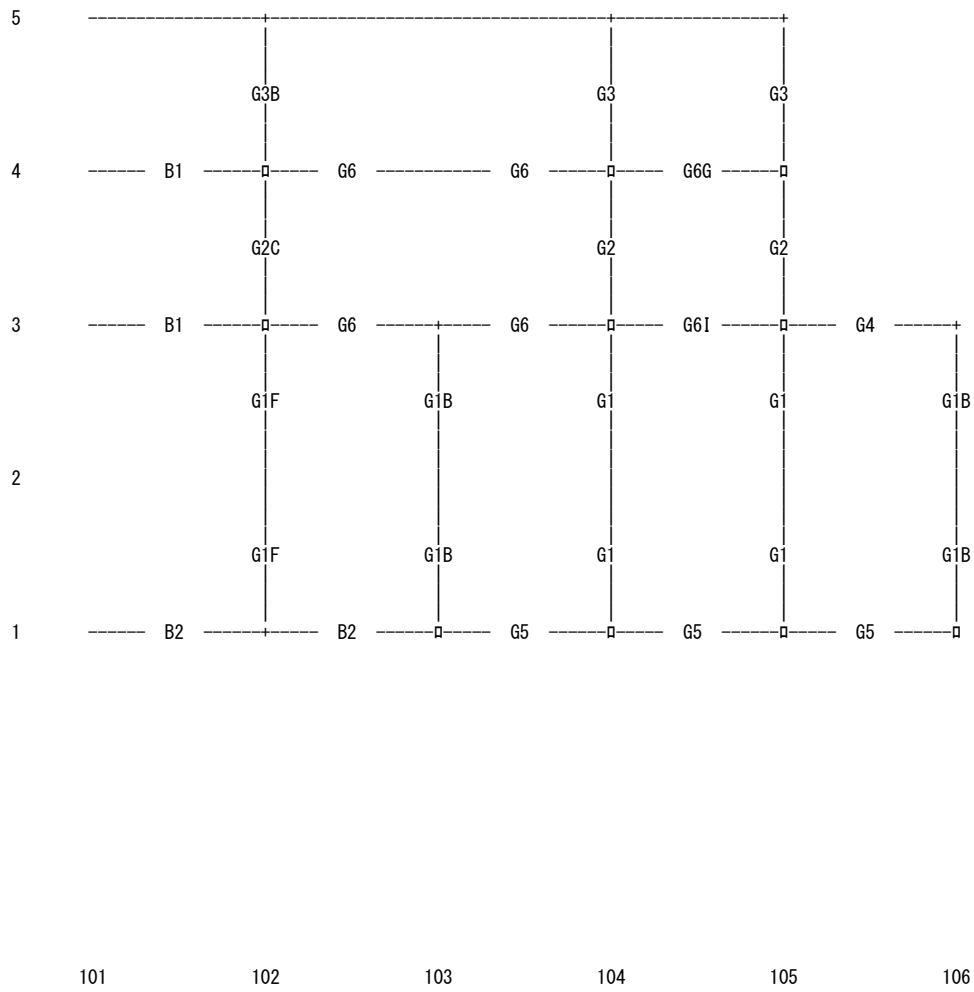
7

6

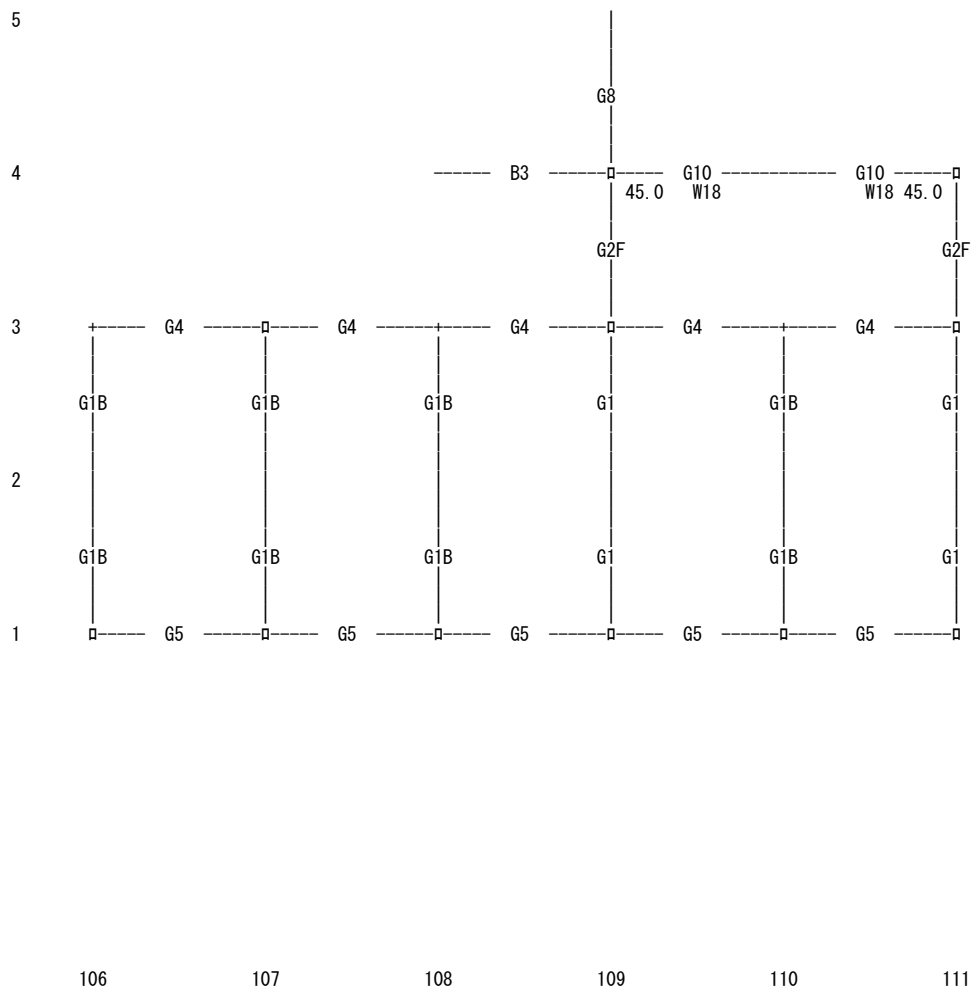
5

121

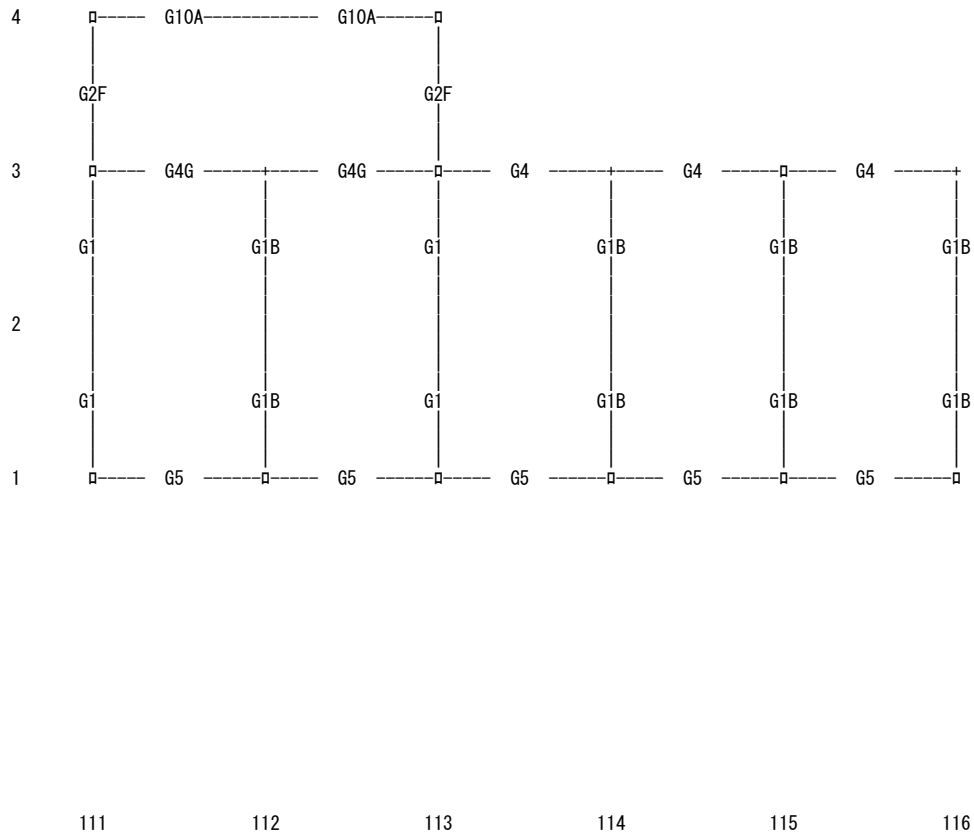
122

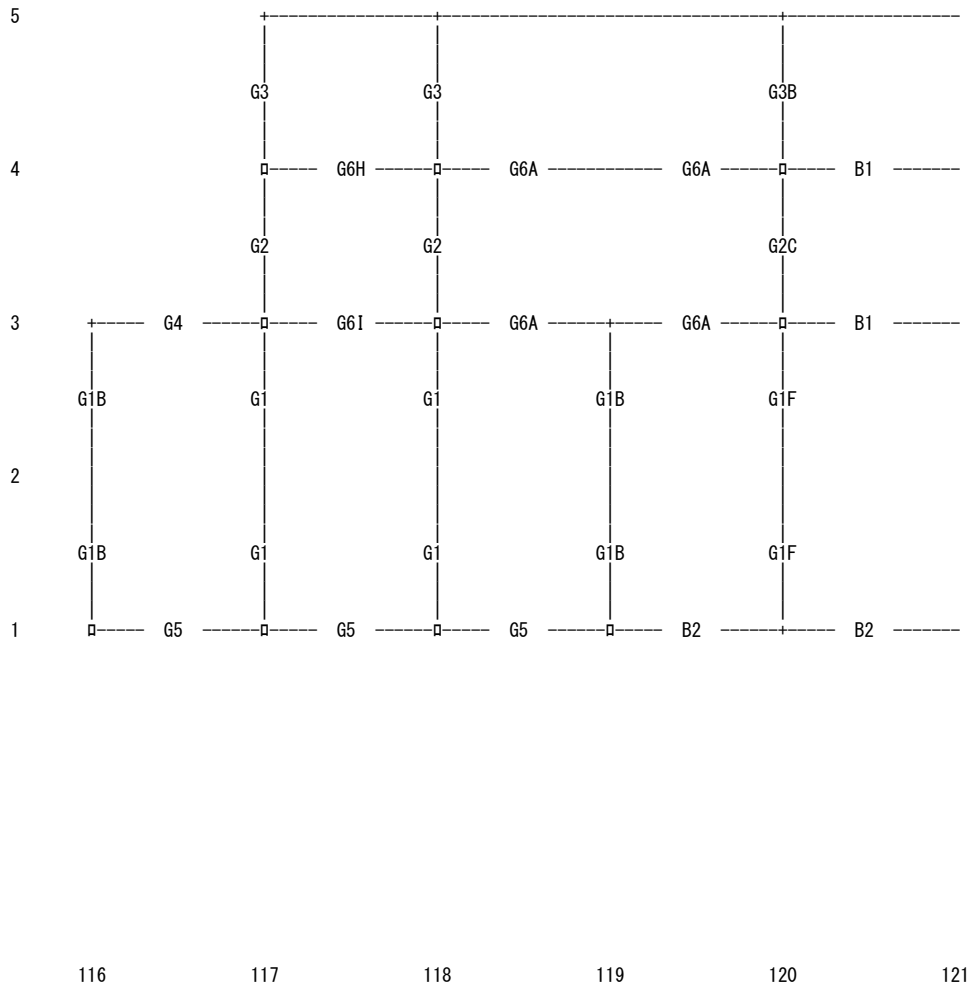






5





5

4

3

2

1

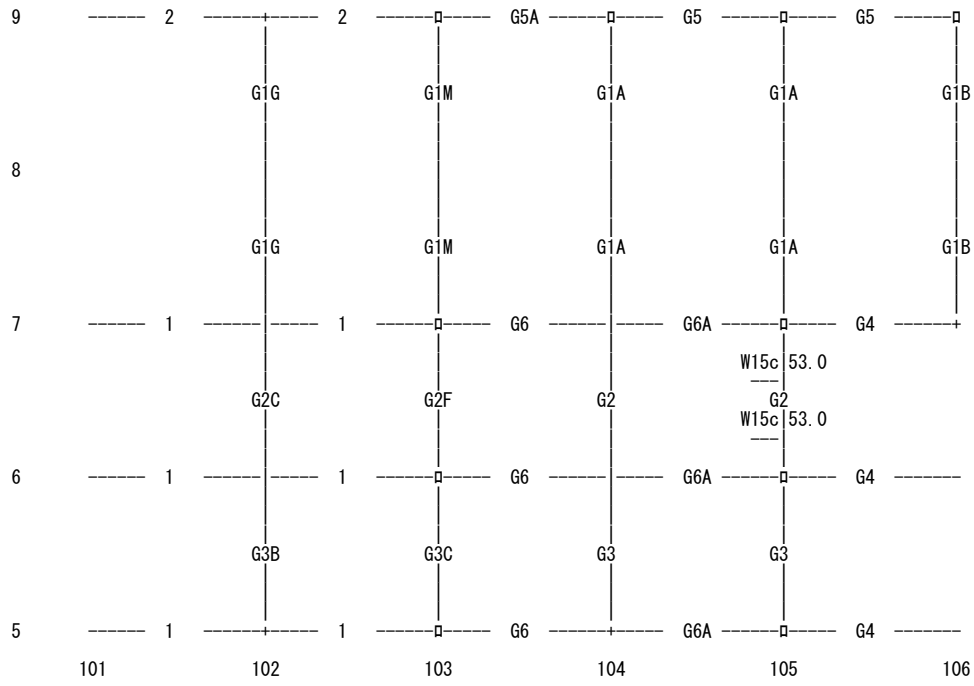
121

122

< 3 層 >

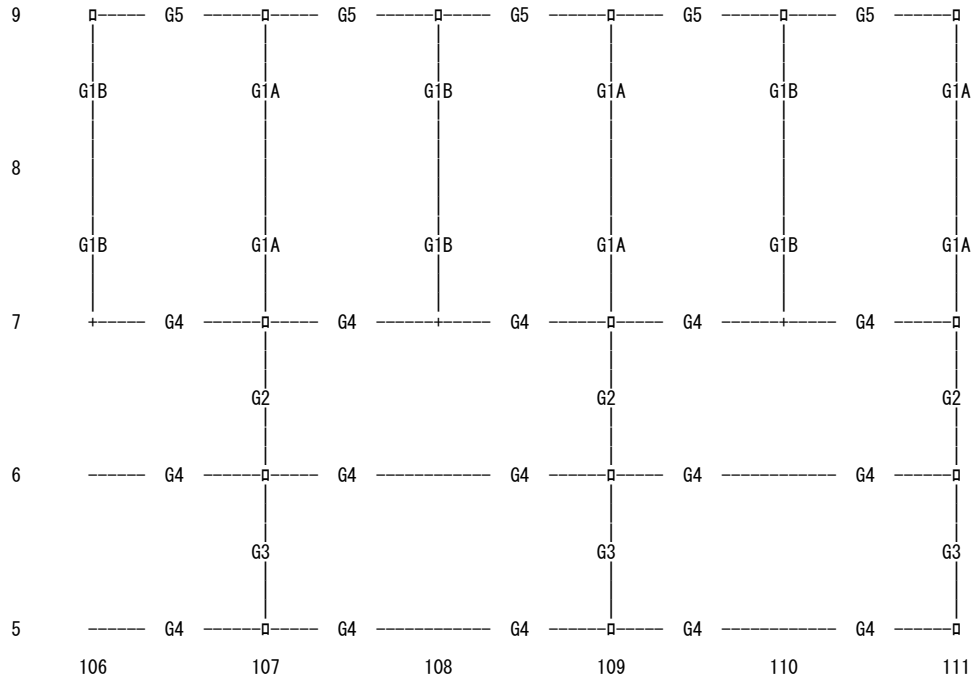
11

10



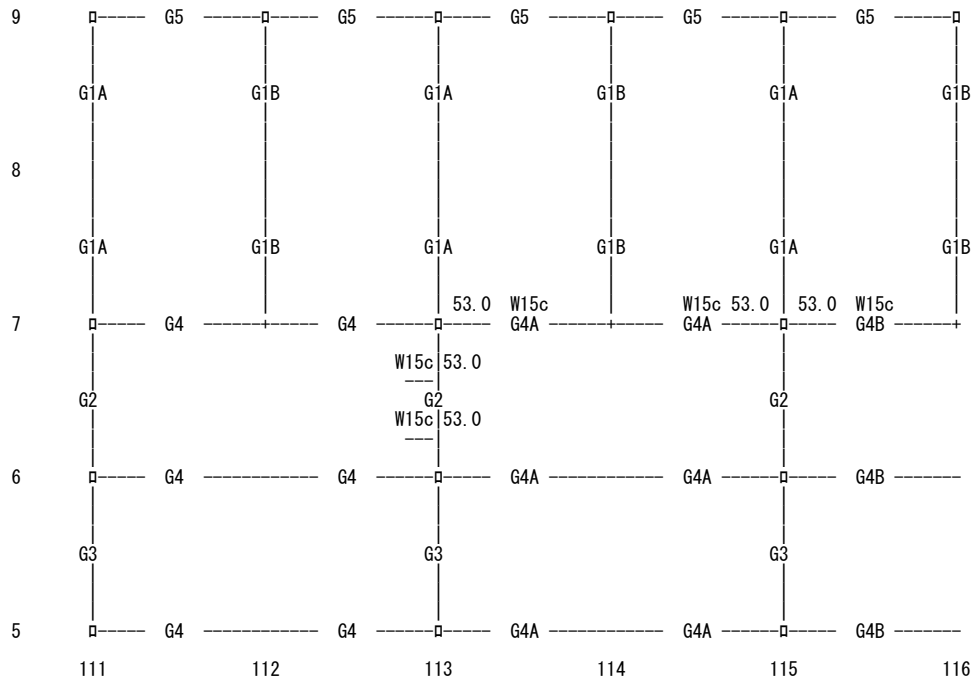
11

10



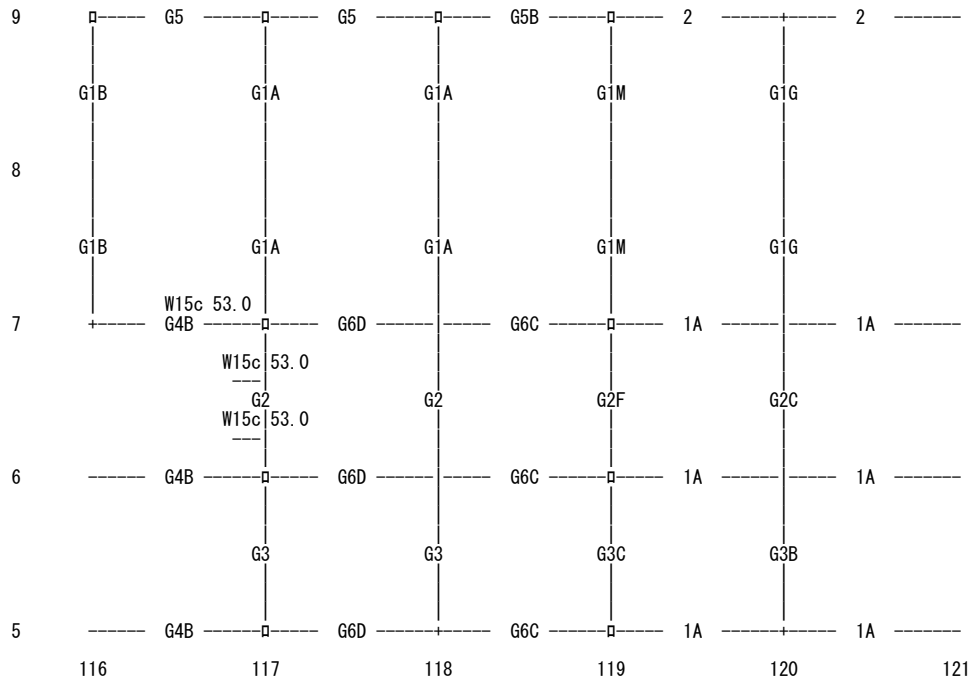
11

10



11

10





11

10

9

8

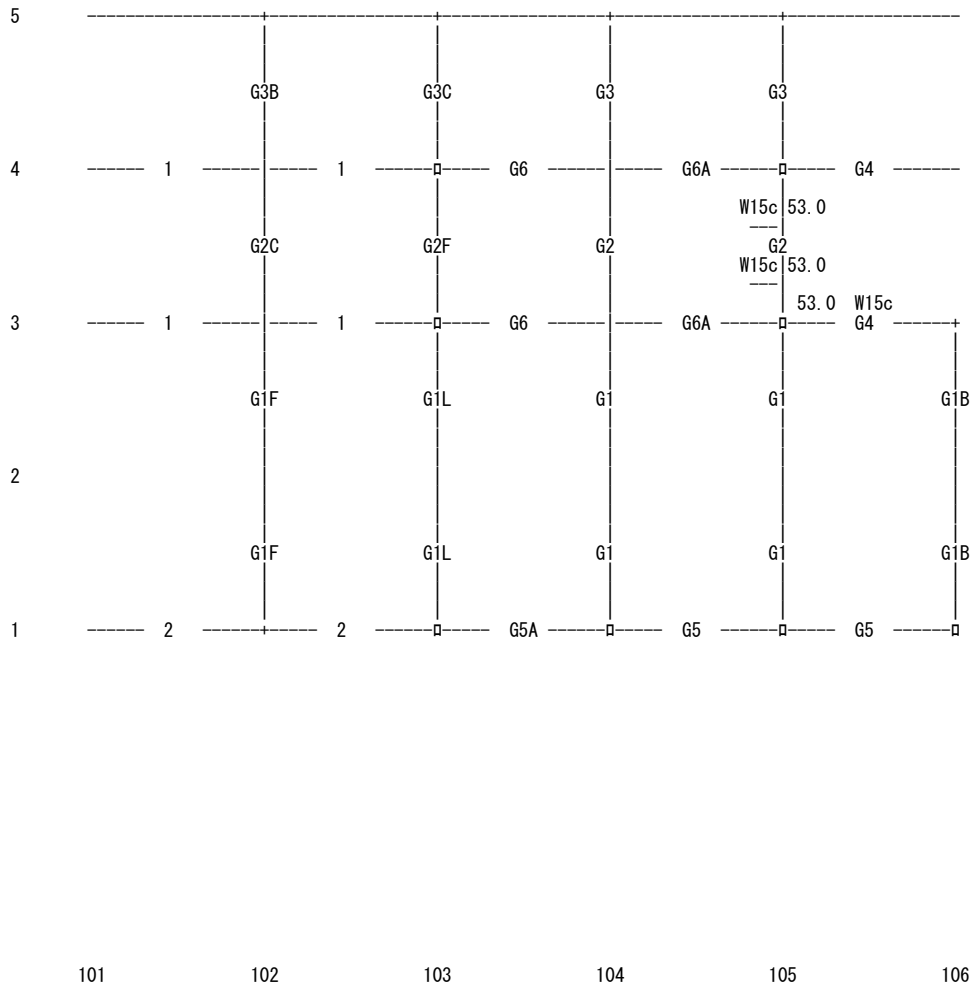
7

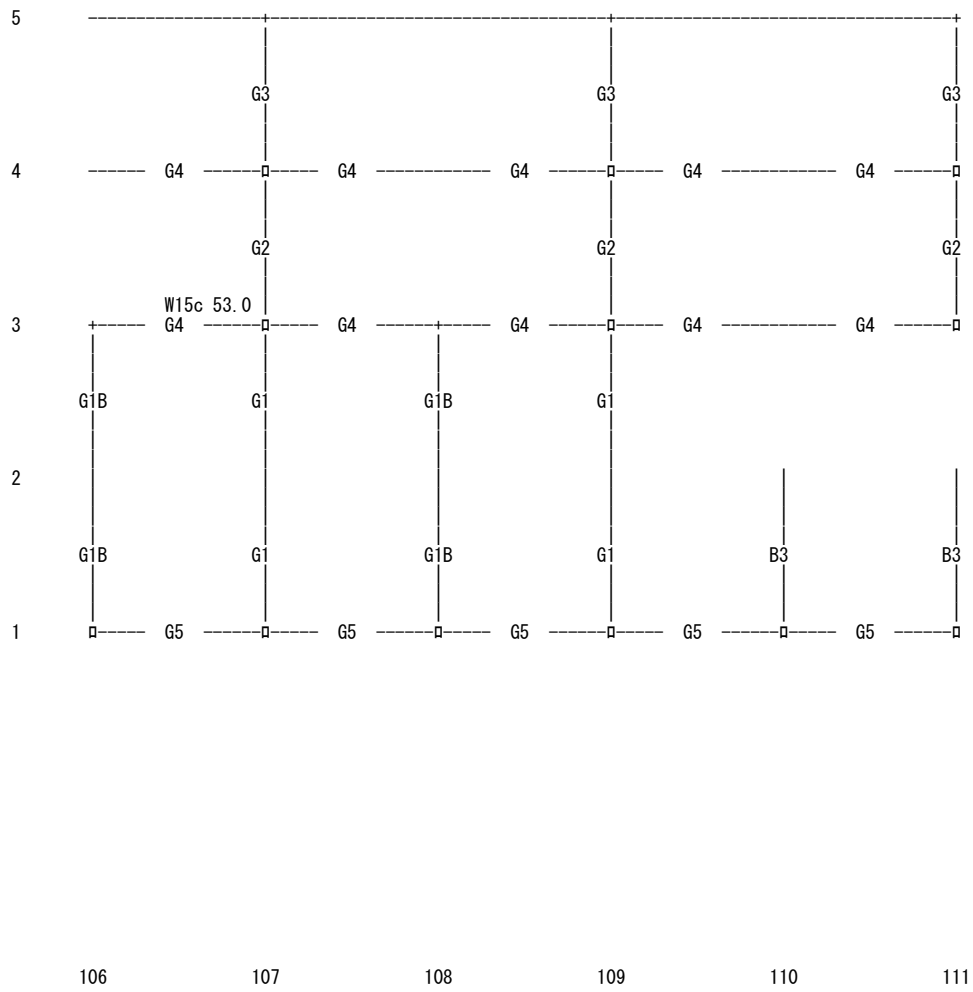
6

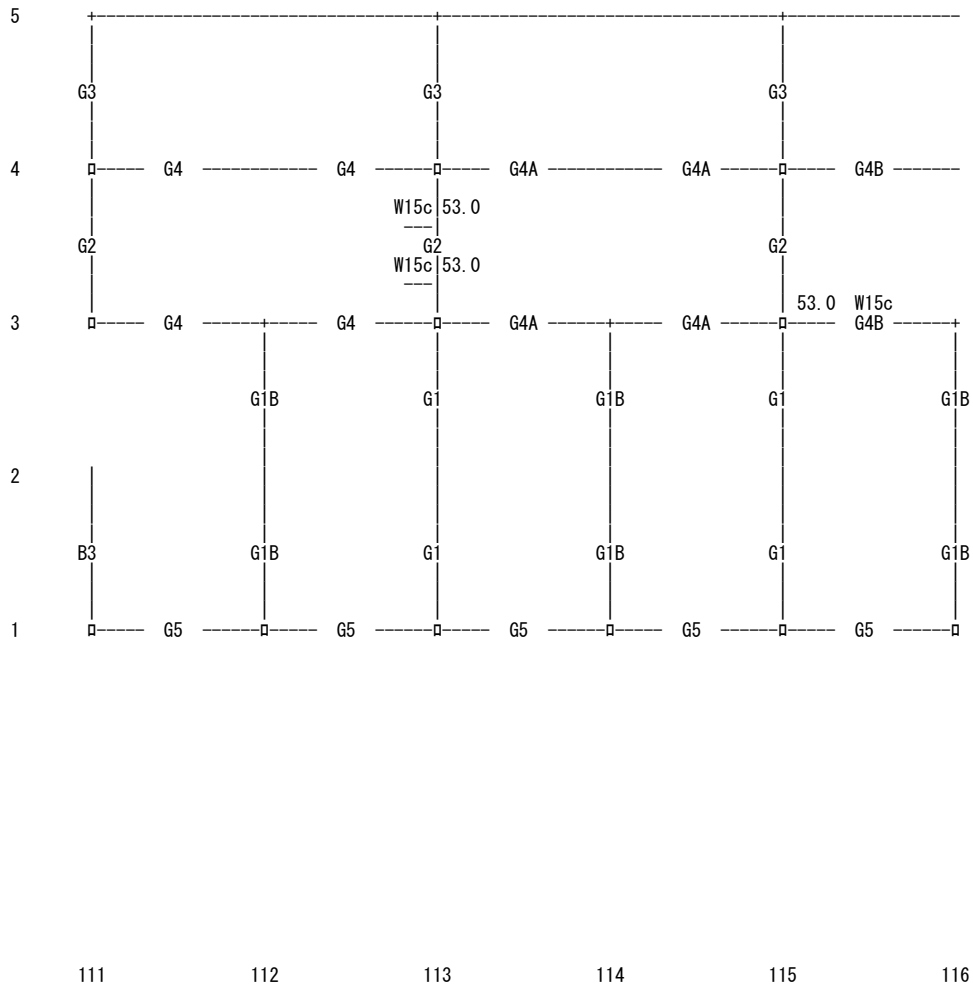
5

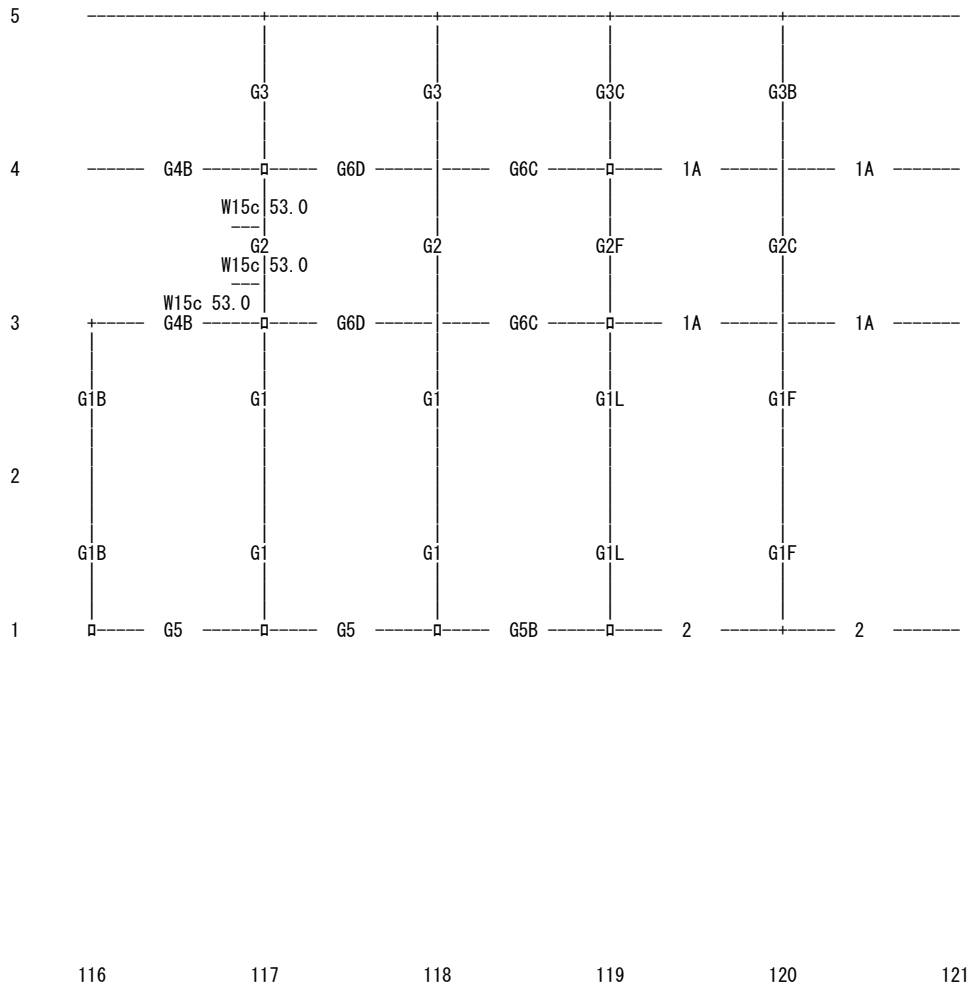
121

122









5

4

3

2

1

121

122

< 2 層 >

11

10

9

□

□

□

□

8

7

□

□

6

□

□

5

101

102

103

104

105

106

11

10

9 □ □ □ □ □ □

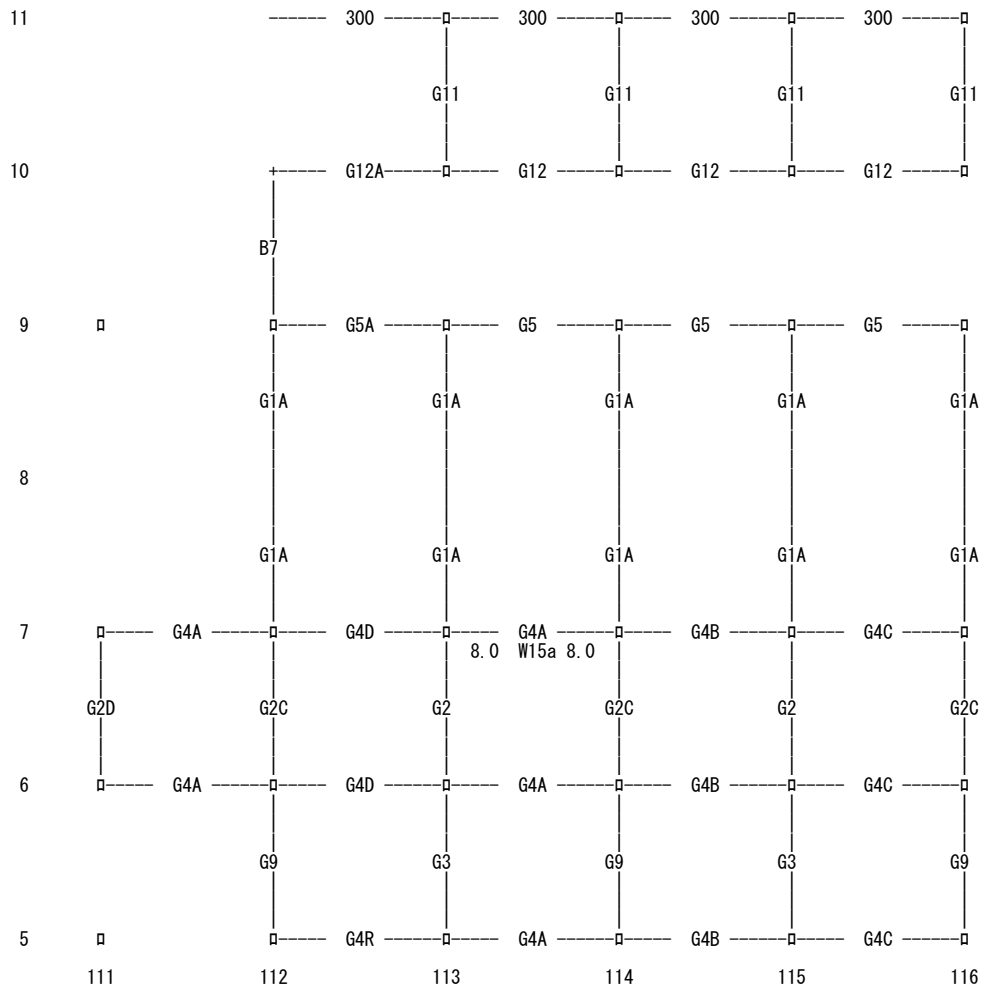
8

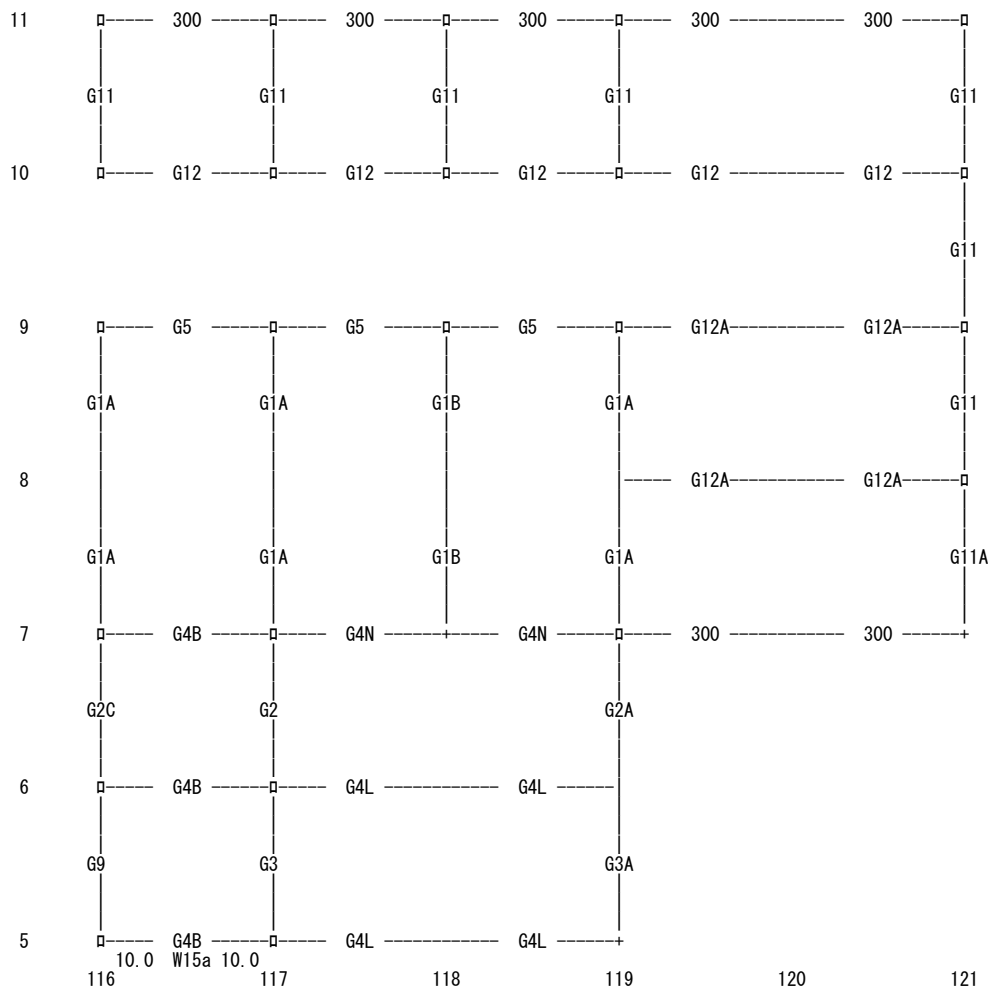


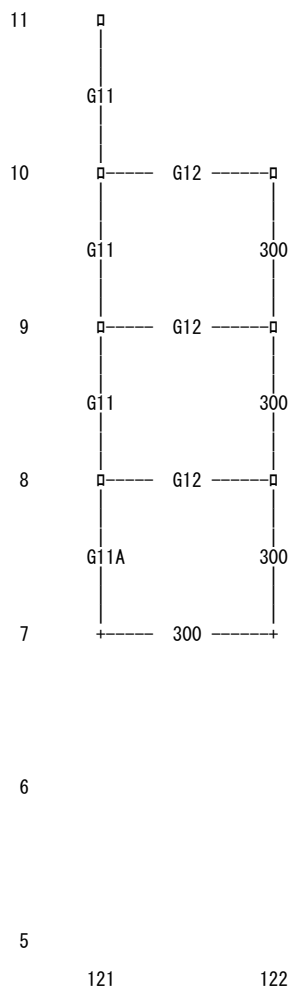
5 □ □ □ □ □

106 107 108 109 110 111









5

4

□

□

3

□

□

2

1

□

□

□

□

101

102

103

104

105

106

5

4

□

□

□

G2D

G2D

3

□

□

□

2

1

□

□

□

□

----- B10 -----

□

----- B10 -----

□

106

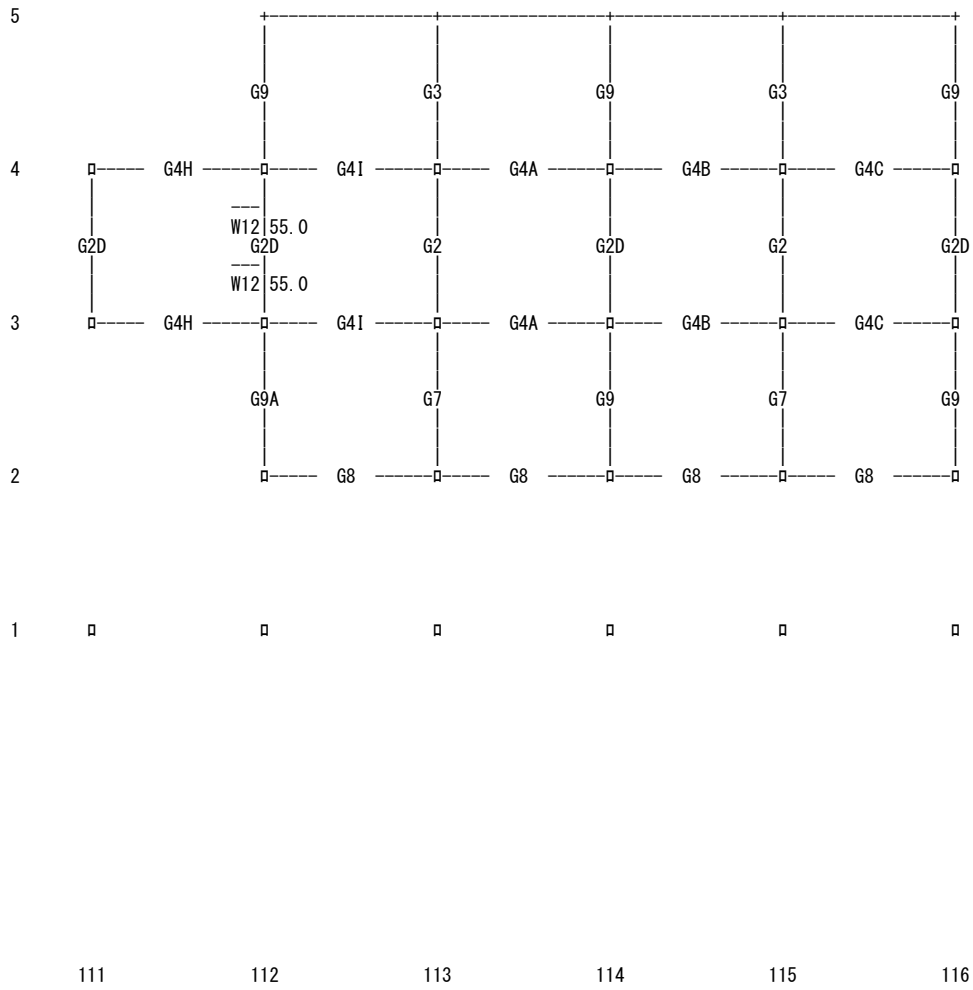
107

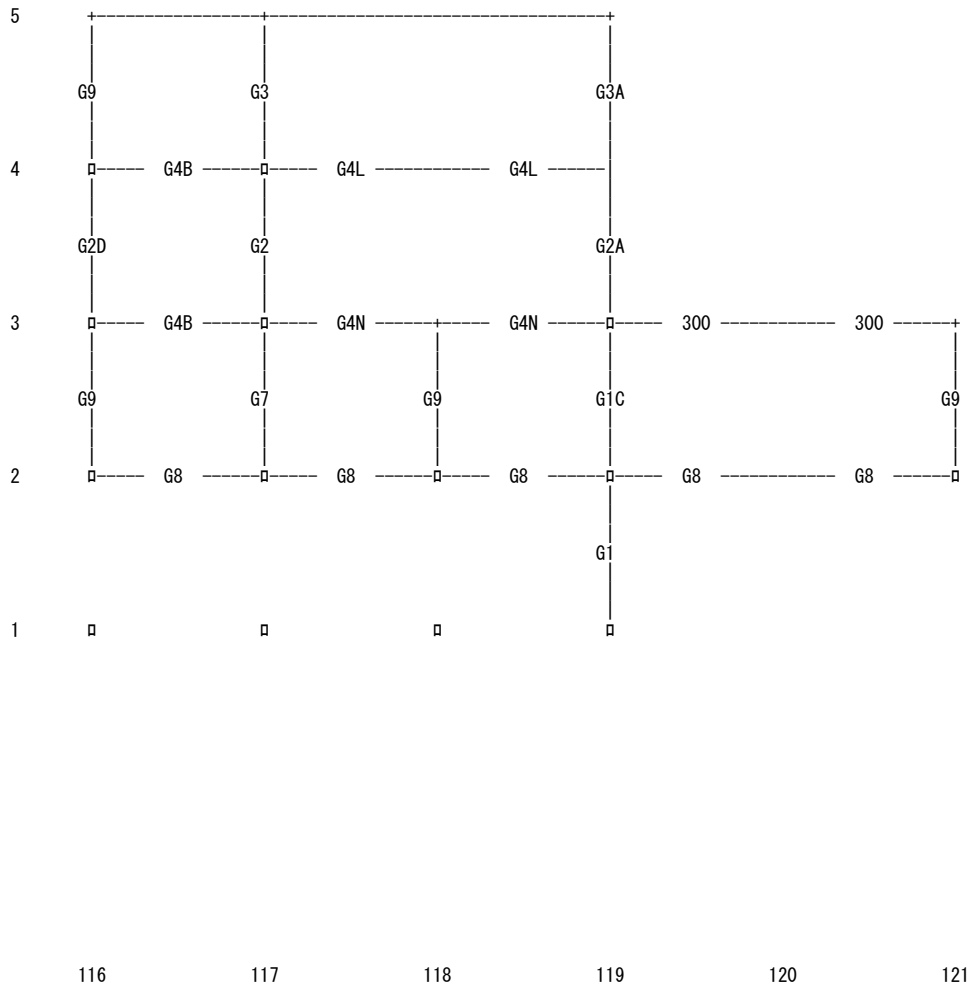
108

109

110

111





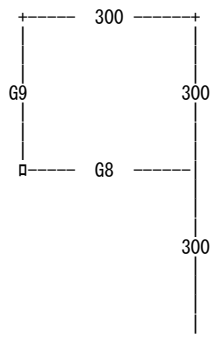
5

4

3

2

1



121

122



< 1 層 >

11

10

9

8

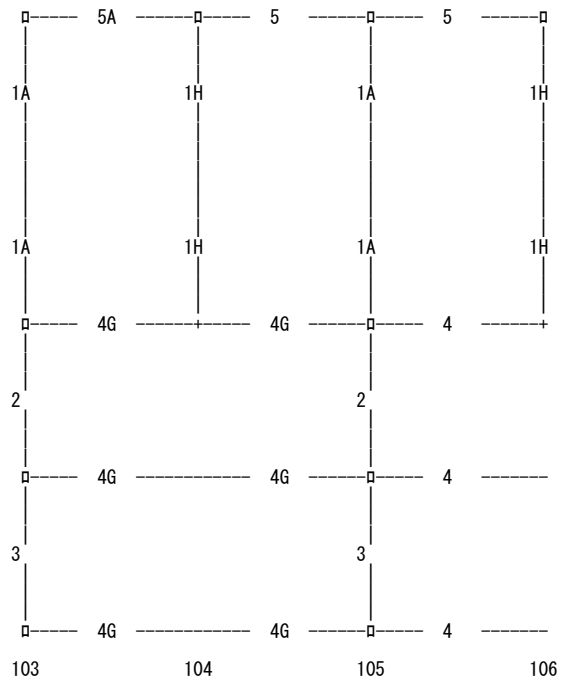
7

6

5

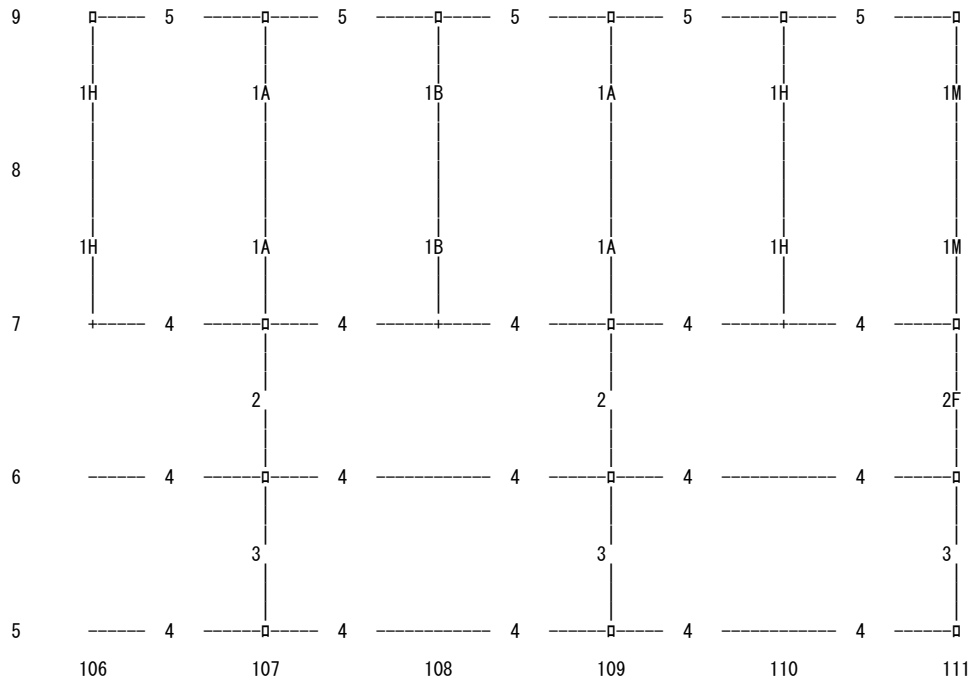
101

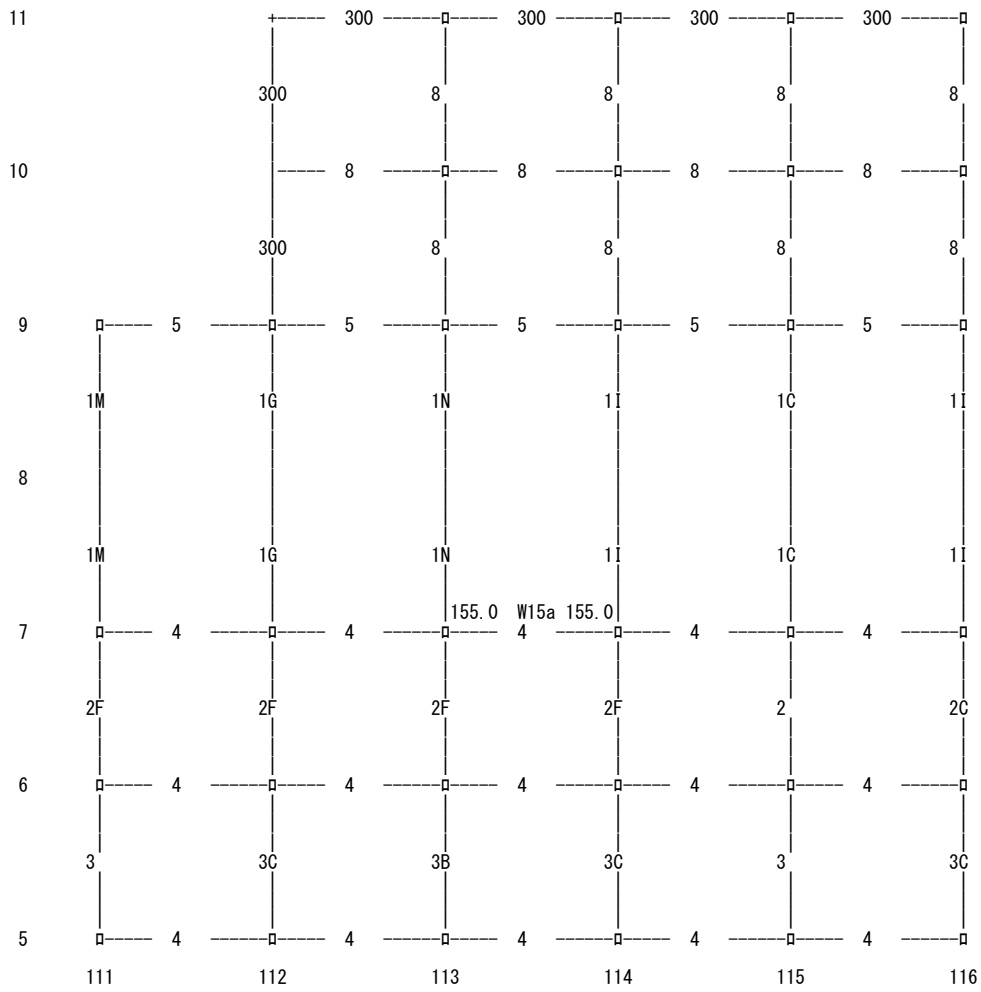
102

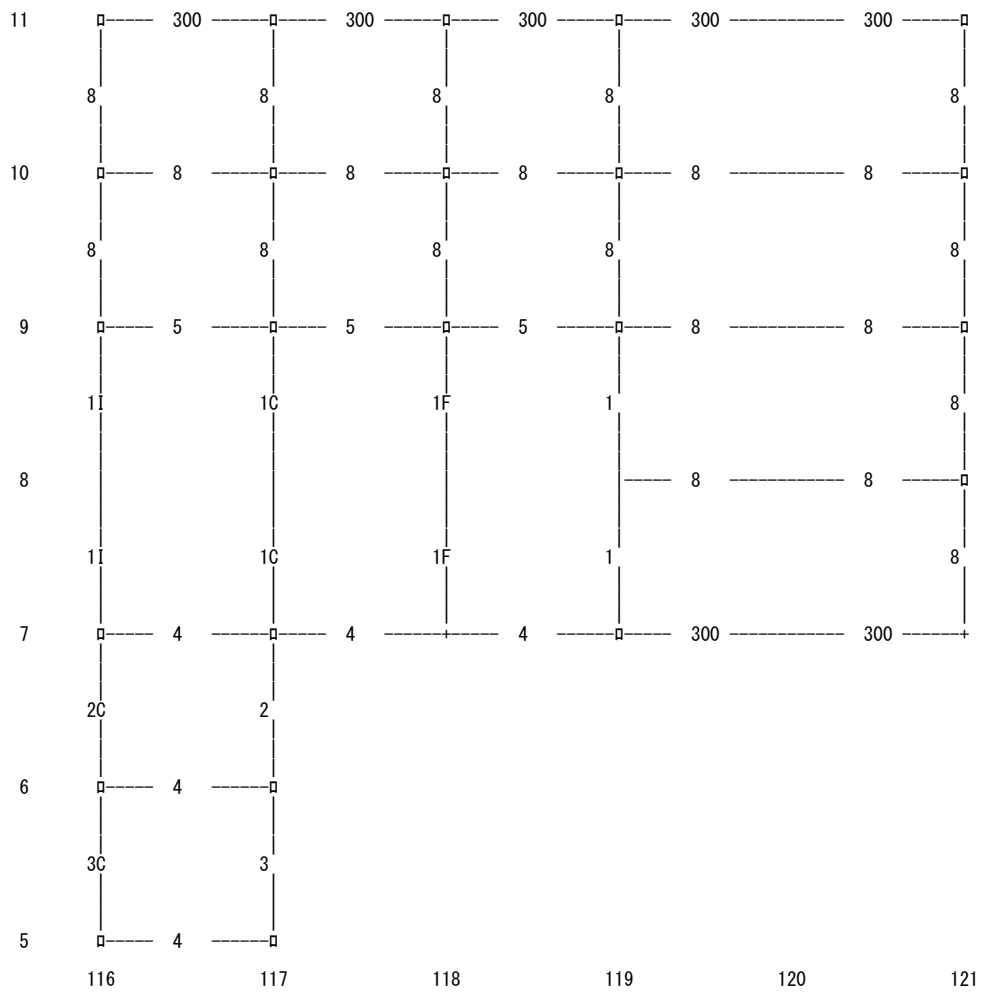


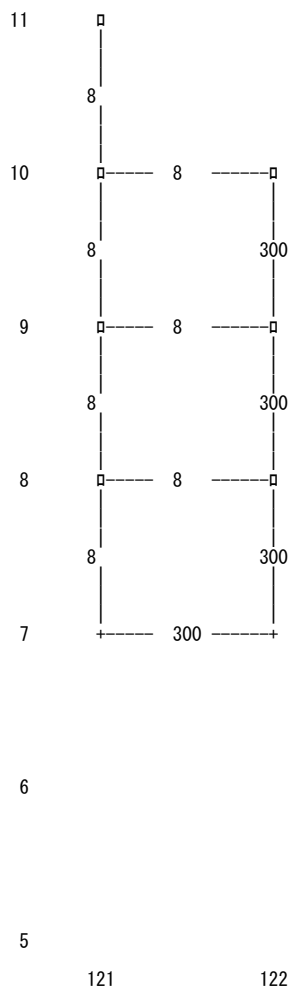
11

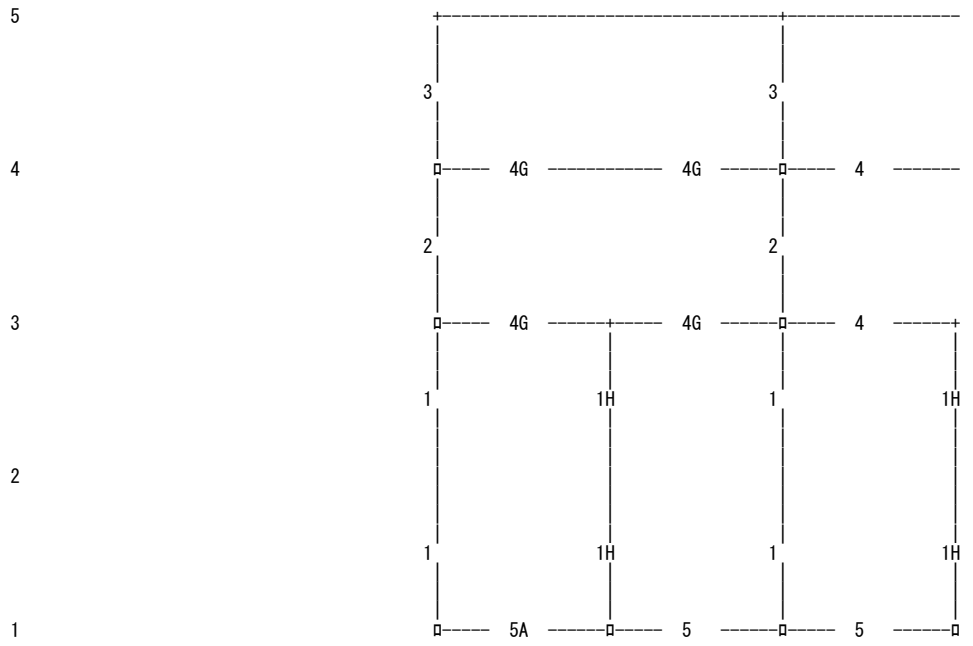
10











101

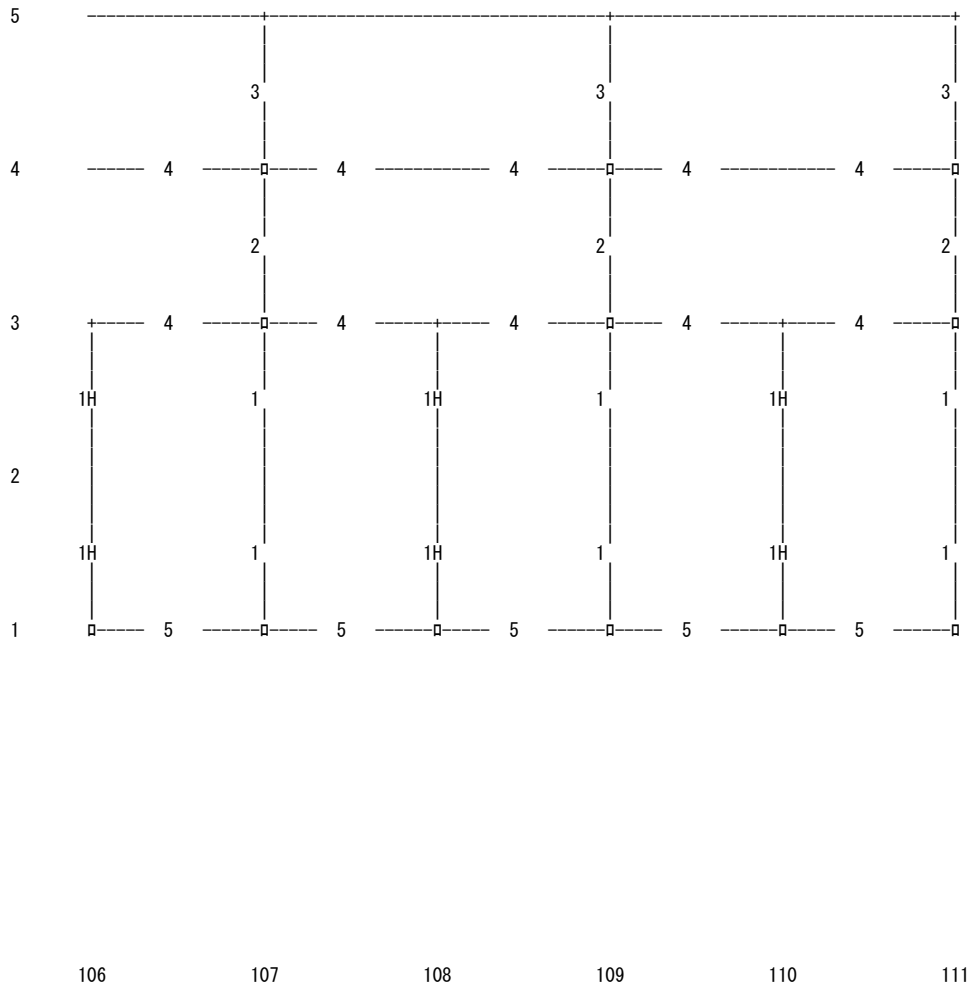
102

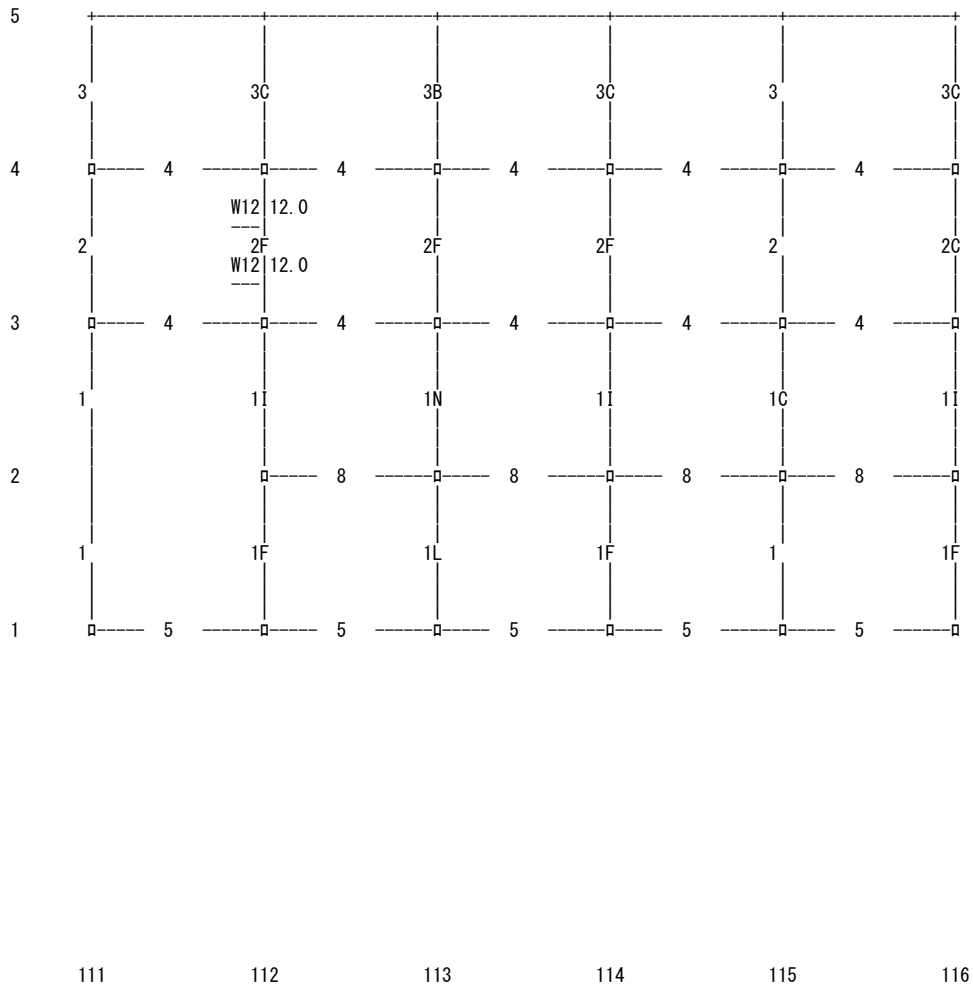
103

104

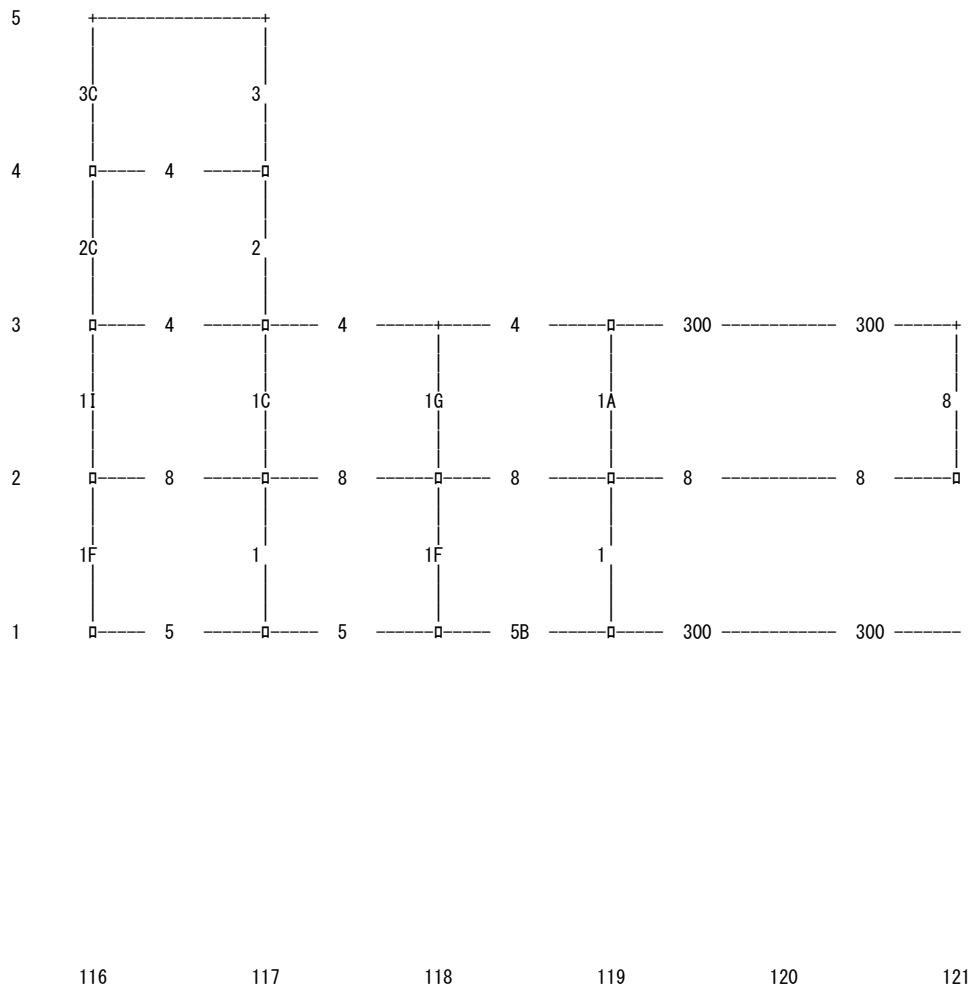
105

106



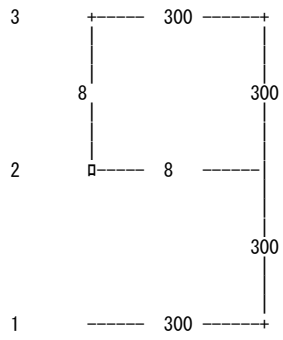






5

4



121

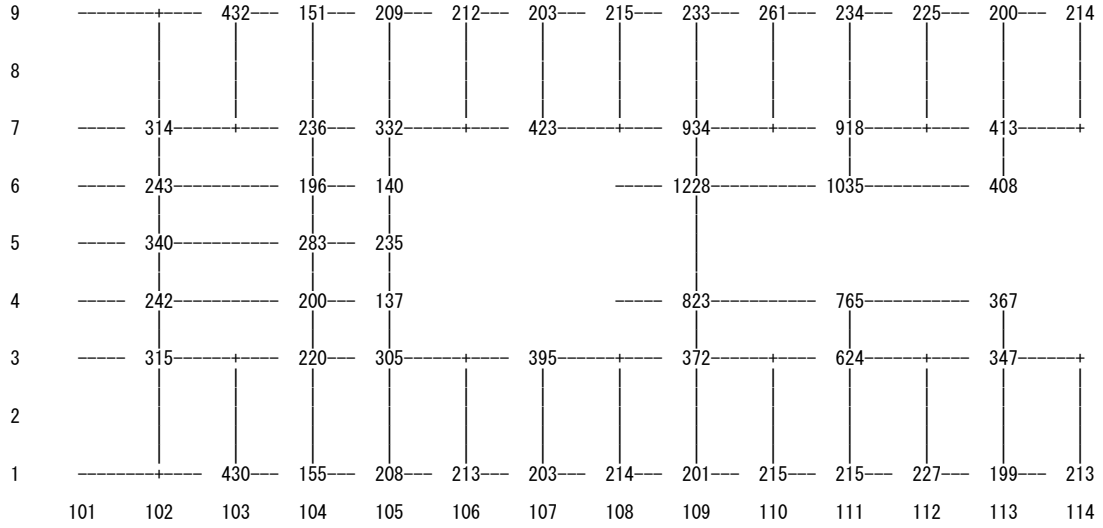
122

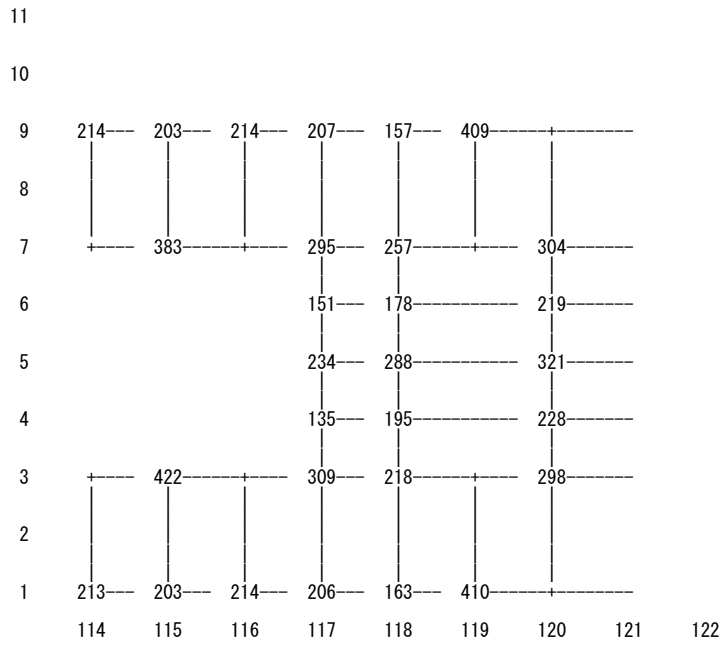
【柱軸力】 単位 (kN)

< 3 階 >

11

10

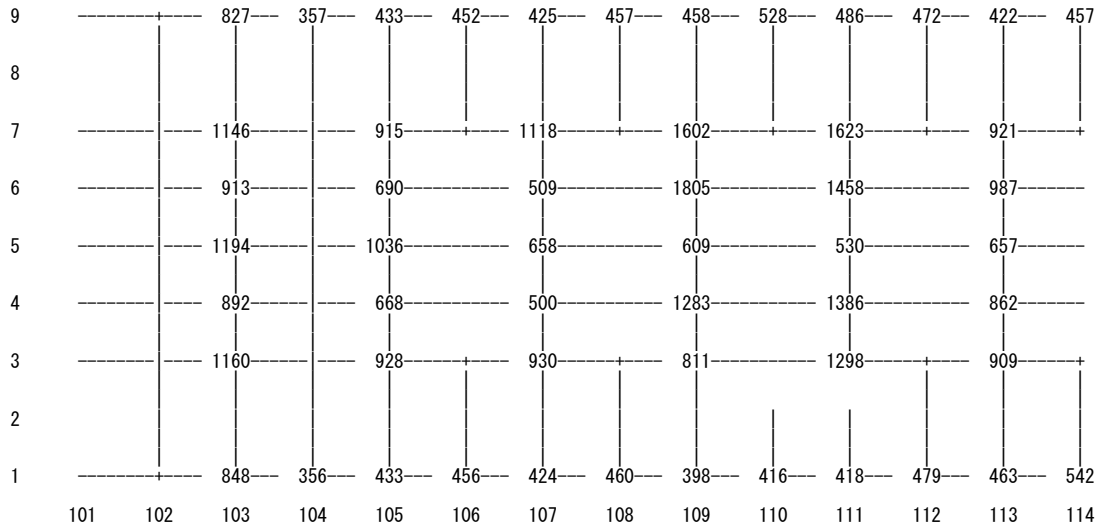


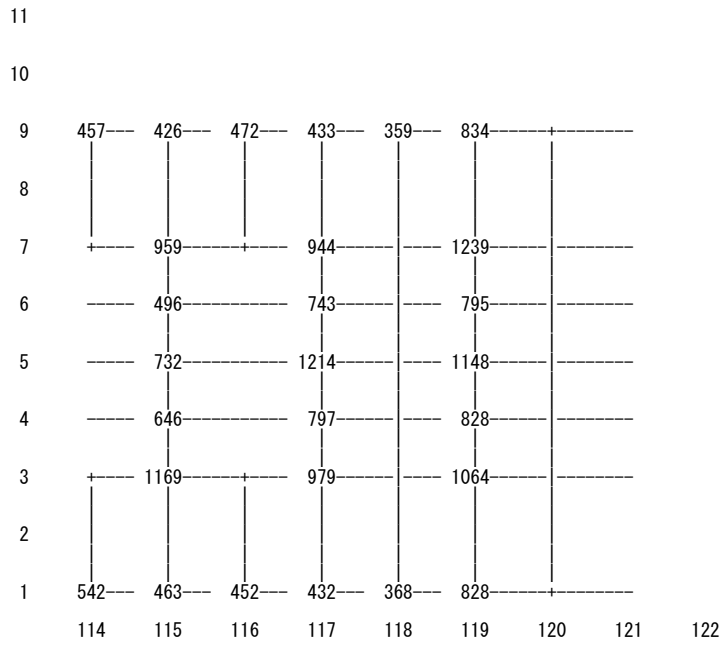


< 2 階 >

11

10





< 1 階 >

11												246	12	
10												148	14	
9		857	387	463	482	454	492	493	562	521	661	651	675	
8														
7		1324		933		1421		1813		1840	194	1209	303	
6		1000		680		573		2056		1870	183	1194	142	
5		1238		1075		696		647		575	369	917	285	
4		871		732		562		1360		1566	176	1132	195	
3		1247		980		997		905		1484	278	1183	278	
2											112	93	86	
1		877	385	462	485	454	490	535	643	554	514	497	577	
	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112	113	114

11	12	124	95	103	101	101	75		
10	14	65	55	57	54	85	112	91	
9	675	647	746	649	610	1088	97	-28	
8							210	278	
7	303	1309	282	1478		1856			
6	142	715	172	1027					
5	285	1058	377	1746					
4	195	925	169	1095					
3	278	1461	252	1322		1519			
2	86	88	91	80	142	13	512		
1	577	498	487	467	403	896			
	114	115	116	117	118	119	120	121	122



【形状指標】

	/ーグレード Gi ー/			レンジ調整係数		
	1.0	0.9	0.8	R1	R2	
a. 整形性	○			1.0	0.5	
b. 辺長比	○			0.5	0.25	72.0/37.0=1.95
c. くびれ	○			0.5	0.25	
d. エキパンションジョイント	○			0.5	0.25	
e. 吹抜			○	0.5	0.25	1332.0/2664.0=0.50
f. 吹抜の偏在			○	0.25	0.0	f1=0.45, f2=0.23
h. 地下室の有無			○	1.0	1.0	
i. 層高の均等性	○			0.5	0.25	3.08/3.79=0.812
j. ピロティの有無	○			1.0	1.0	

2次診断の形状指標 SD2(a-j) 0.95 (a~j項目に関する指標)

2次診断の形状指標 SD2(l・n) (l, n項目に関する指標)

<X方向>		平面剛性						断面剛性					
		階	SY	GY	eY	SQRT(B*B+L*L)	I	GI	剛性	ΣW	(剛/重)比	β	n
3	19.122	18.083	1.039	84.977	0.012	1.00	2439.9	24416	0.100	2.00	1.13	1.00	1.00
2	18.769	18.947	0.178	80.950	0.002	1.00	3266.5	57647	0.057	0.50	0.88	1.00	1.00
1	19.479	24.262	4.783	90.734	0.053	1.00	5388.7	76935	0.070	0.67	0.53	1.00	1.00

<Y方向>		平面剛性						断面剛性					
		階	SX	GX	eX	SQRT(B*B+L*L)	I	GI	剛性	ΣW	(剛/重)比	β	n
3	40.050	40.371	0.322	84.977	0.004	1.00	2069.7	24416	0.085	2.00	1.25	1.00	1.00
2	40.850	43.463	2.613	80.950	0.032	1.00	3057.5	57647	0.053	0.50	0.79	1.00	1.00
1	43.182	48.152	4.970	90.734	0.055	1.00	5527.5	76935	0.072	0.67	0.49	1.00	1.00

2次診断の形状指標 SD2

階	X方向	Y方向
3	0.95	0.95
2	0.95	0.95
1	0.95	0.95

【経年指標】

建設年月日 : 昭和38年11月

2次診断の経年指標 T 0.958

1 2 3  
0.958 0.958 0.958

[減点数集計表]

1 ~ 3 階	構造きれつ・変形			変質・老朽化		
	a	b	c	a	b	c
床 1/3以上 ~1/9 1/9未満 0	0.000	0.000	0.000	0.000	0.001	0.000
大梁 1/3以上 ~1/9 1/9未満 0	0.000	0.002	0.001	0.000	0.002	0.001
壁・柱 1/3以上 ~1/9 1/9未満 0	0.017	0.005	0.004	0.000	0.005	0.004
合計	p1 = 0.029			p2 = 0.013		
	T = 0.958					

【鉛直部材の直接入力】

/--- \* ---/ は種類により内容が異なります。(0入力は、内部計算値を採用)  
(-1入力は、“0”を採用)  
柱、壁、フレーム内雑壁などのとき ..... フレーム フレーム 軸 軸 (雑壁位置)  
フレーム外雑壁のとき ..... フレーム外雑壁登録番号  
追加柱、追加壁のとき ..... 符号 方向 種別

No.	種類	階	階	/----- * -----/	コメント	診断次数	破壊形式	Qu(kN)	F指標	Qsu/Qmu
1	壁	3	3	3 3 111 113		2次正加力	WS	4300	1.00	----
2	壁	3	3	3 3 111 113		2次負加力	WS	4300	1.00	----
3	壁	3	3	7 7 105 107		2次正加力	WS	4300	1.00	----
4	壁	3	3	7 7 105 107		2次負加力	WS	4300	1.00	----

No.	種類	階	階	/-----	*	-----/	コメント	診断回数	破壊形式	Qu (kN)	F 指標	Qsu/Qmu
6	壁	2	2	3	3	113	117	2	次正加力 WS	10700	1.00	----
7	壁	2	2	3	3	113	117	2	次負加力 WS	10700	1.00	----
8	壁	2	2	4	4	113	115	2	次正加力 WS	6500	1.00	----
9	壁	2	2	4	4	113	115	2	次負加力 WS	6500	1.00	----
11	壁	2	2	7	7	109	111	2	次正加力 WS	5800	1.00	----
12	壁	2	2	7	7	109	111	2	次負加力 WS	6900	1.00	----
13	壁	2	2	7	7	115	119	2	次正加力 WS	9900	1.00	----
14	壁	2	2	7	7	115	119	2	次負加力 WS	9900	1.00	----
16	壁	1	1	3	3	113	119	2	次正加力 WS	19200	1.00	----
17	壁	1	1	3	3	113	119	2	次負加力 WS	19200	1.00	----
18	壁	1	1	7	7	115	119	2	次正加力 WS	15000	1.00	----
19	壁	1	1	7	7	115	119	2	次負加力 WS	15000	1.00	----
22	壁	3	3	105	105	4	6	2	次正加力 WS	7400	1.00	----
23	壁	3	3	105	105	4	6	2	次負加力 WS	7400	1.00	----
24	壁	3	3	117	117	4	6	2	次正加力 WS	7400	1.00	----
25	壁	3	3	117	117	4	6	2	次負加力 WS	7400	1.00	----
27	壁	2	2	113	113	4	5	2	次正加力 WS	5100	1.00	----
28	壁	2	2	113	113	4	5	2	次負加力 WS	5100	1.00	----
29	壁	2	2	115	115	4	5	2	次正加力 WS	5100	1.00	----
30	壁	2	2	115	115	4	5	2	次負加力 WS	5100	1.00	----
31	壁	2	2	117	117	4	6	2	次正加力 WS	10000	1.00	----
32	壁	2	2	117	117	4	6	2	次負加力 WS	10000	1.00	----
34	壁	1	2	105	105	3	4	2	次正加力 WS	1900	1.00	----
35	壁	1	2	105	105	3	4	2	次負加力 WS	1900	1.00	----
36	壁	1	2	105	105	6	7	2	次正加力 WS	1900	1.00	----
37	壁	1	2	105	105	6	7	2	次負加力 WS	1900	1.00	----
38	壁	1	2	107	107	3	4	2	次正加力 WS	1900	1.00	----
39	壁	1	2	107	107	3	4	2	次負加力 WS	1900	1.00	----
40	壁	1	2	107	107	6	7	2	次正加力 WS	1900	1.00	----
41	壁	1	2	107	107	6	7	2	次負加力 WS	1900	1.00	----
44	壁	2	2	6	6	109	111	2	次正加力 WS	9500	1.00	----
45	壁	2	2	6	6	109	111	2	次負加力 WS	9500	1.00	----
47	壁	1	2	103	103	3	4	2	次正加力 WS	4400	1.00	----
48	壁	1	2	103	103	3	4	2	次負加力 WS	4400	1.00	----
49	壁	1	2	103	103	6	7	2	次正加力 WS	4400	1.00	----
50	壁	1	2	103	103	6	7	2	次負加力 WS	4400	1.00	----

No.	種類	階	階	/-----	*	-----/	診断回数	破壊形式	$\alpha 1$	$\alpha 2$	$\alpha 3$	$\alpha 4$	$\alpha 5$	
1	壁	3	3	3	3	111	113	2	次正加力 WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
2	壁	3	3	3	3	111	113	2	次負加力 WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
3	壁	3	3	7	7	105	107	2	次正加力 WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
4	壁	3	3	7	7	105	107	2	次負加力 WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
6	壁	2	2	3	3	113	117	2	次正加力 WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
7	壁	2	2	3	3	113	117	2	次負加力 WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
8	壁	2	2	4	4	113	115	2	次正加力 WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
9	壁	2	2	4	4	113	115	2	次負加力 WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000

No.	種類	階	階	/-----*	-----/	診断次数	破壊形式	α1	α2	α3	α4	α5		
11	壁	2	2	7	7	109	111	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
12	壁	2	2	7	7	109	111	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
13	壁	2	2	7	7	115	119	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
14	壁	2	2	7	7	115	119	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
16	壁	1	1	3	3	113	119	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
17	壁	1	1	3	3	113	119	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
18	壁	1	1	7	7	115	119	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
19	壁	1	1	7	7	115	119	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
22	壁	3	3	105	105	4	6	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
23	壁	3	3	105	105	4	6	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
24	壁	3	3	117	117	4	6	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
25	壁	3	3	117	117	4	6	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
27	壁	2	2	113	113	4	5	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
28	壁	2	2	113	113	4	5	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
29	壁	2	2	115	115	4	5	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
30	壁	2	2	115	115	4	5	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
31	壁	2	2	117	117	4	6	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
32	壁	2	2	117	117	4	6	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
34	壁	1	2	105	105	3	4	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
35	壁	1	2	105	105	3	4	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
36	壁	1	2	105	105	6	7	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
37	壁	1	2	105	105	6	7	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
38	壁	1	2	107	107	3	4	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
39	壁	1	2	107	107	3	4	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
40	壁	1	2	107	107	6	7	2次正加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
41	壁	1	2	107	107	6	7	2次負加力	WS	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
44	壁	2	2	6	6	109	111	2次正加力	WS	1.000	1.000	0.000	1.000	1.000
45	壁	2	2	6	6	109	111	2次負加力	WS	1.000	1.000	0.000	1.000	1.000
47	壁	1	2	103	103	3	4	2次正加力	WS	1.000	1.000	0.000	1.000	1.000
48	壁	1	2	103	103	3	4	2次負加力	WS	1.000	1.000	0.000	1.000	1.000
49	壁	1	2	103	103	6	7	2次正加力	WS	1.000	1.000	0.000	1.000	1.000
50	壁	1	2	103	103	6	7	2次負加力	WS	1.000	1.000	0.000	1.000	1.000

【柱の内法高さの直接入力】

No.	階	階	フレーム	フレーム	軸	軸	/内法高さ/ 1次	危険断面位置(2・3次)			
								柱頭(正)	柱脚(正)	柱頭(負)	柱脚(負)
1	3	3	4	4	109	109	143.0	345.0	60.0	345.0	60.0
2	1	2	9	9	108	108	494.0	20.0	180.5	20.0	180.5
3	1	1	1	1	110	110	285.0	65.0	67.5	65.0	67.5
4	1	1	4	4	117	117	305.0	107.0	67.5	107.0	67.5
5	1	1	5	5	116	116	70.0	317.0	92.5	317.0	92.5
6	1	1	5	5	117	117	40.0	125.0	314.5	125.0	314.5
7	1	1	6	6	117	117	305.0	107.0	67.5	107.0	67.5
8	1	1	7	7	111	111	80.0	173.0	82.5	173.0	82.5
9	1	1	7	7	112	112	95.0	68.0	172.5	68.0	172.5
10	3	3	109	109	4	4	90.0	385.0	73.0	385.0	73.0
11	3	3	109	109	7	7	90.0	209.0	73.0	209.0	73.0
12	3	3	111	111	4	4	282.0	206.0	60.0	206.0	60.0

No.	階	階	フレーム	フレーム	軸	軸	/内法高さ/ 1次	危険断面位置(2・3次)							
								/----- 内法高さ計算用 -----/		/----- 有効内法高さ計算用 -----/					
								柱頭(正)	柱脚(正)	柱頭(負)	柱脚(負)	柱頭(正)	柱脚(正)	柱頭(負)	柱脚(負)
13	3	3	113	113	4	4	229.0	206.0	113.0	206.0	113.0				
14	3	3	113	113	6	6	229.0	206.0	113.0	206.0	113.0				
15	1	2	108	108	9	9	550.8	20.0	123.7	20.0	123.7				
17	1	1	113	113	2	2	258.0	10.0	67.5	10.0	67.5				
18	1	1	115	115	2	2	258.0	10.0	67.5	10.0	67.5				
19	1	1	117	117	2	2	258.0	10.0	67.5	10.0	67.5				

【RC袖壁付柱の終局せん断強度】 X方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

F <sub>c</sub>	: コンクリート圧縮強度 ( )内はコンクリート種別を示す。	N	: 軸力	(kN)
Q <sub>su</sub> (採)	: 採用した終局せん断強度	be, de, d	: 等価断面幅、等価断面せい、柱有効せい	(cm)
袖壁形状	: =C=(両側付)、=C (左片側付)、C=(右片側付)	je	: Q1:(7/8)de, Q2:(7/8)de, Q3:0.8D, Q4:0.8L'	(cm)
分類	: C:柱、CW:袖壁付柱、W:壁	M/Qde	: Q1:hcwo/L', Q2:hcwo/L', Q3:hco/d, Q4:hwo/L'を採用	(%)
t1, t2	: 左袖壁、右袖壁の壁厚	p te	: 等価断面の引張鉄筋比	(%)
L1, L2	: 左袖壁、右袖壁の長さ	σ oe	: 等価断面の軸方向応力度	(N/mm <sup>2</sup> )
B, D	: 柱幅、柱せい	p w σ y	: 等価断面のせん断補強筋比×降伏点強度	(%)
w1, w2at	: 左袖壁、右袖壁の端部補強筋断面積	Qsu	: 等価断面の終局せん断強度	(kN)
Tat, Bat	: 柱頭、柱脚の柱引張鉄筋断面積	Qsu1	: 袖壁せん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
w1, w2pw	: 左袖壁、右袖壁せん断補強筋比	Qsu2	: 等価断面積に置換した終局せん断強度	(kN)
c pw	: 柱せん断補強筋比	Qsu3	: 柱のせん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
hco	: 柱として算定される反曲点高さ	Qsu4	: 壁せん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
hwo	: 両側柱付壁として算定される反曲点高さ	Type	: Qsu1~Qsu4の最大値に"*"を出力	
hcwo	: 反曲点高さ	σ sy1, σ sy2	: 左袖壁、右袖壁における横筋の降伏点強度	(N/mm <sup>2</sup> )
L	: 袖壁を含む全せい(L1+D+L2)	σ wy	: 帯筋の降伏点強度	(N/mm <sup>2</sup> )
L	: 標準スパン長さ (0の場合、hcwoは階高を採用)	Mu	: 長方形断面における曲げ終局強度	(kN·m)
Ho	: 梁下から床までの内法標準寸法			
H	: 階高(H<hcwo+腰壁高さ:最上階除くは"*"を出力)	前添え字		
		T, B	: 柱頭、柱脚の (吹抜け柱は最上階柱頭、最下階柱脚の)	

< 3階 > RC F<sub>c</sub>= 17.6 (普通) Ho= 252.0

階	軸	Q <sub>su</sub> (採)	部材データ				終局せん断強度																
			t1	L1	w1at	w1pw	σ <sub>sy1</sub>	Type	be	de	je	M/Qde	p te	σ oe	p w σ y	Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3	Qsu4			
		袖壁形状	t2	L2	w2at	w2pw	σ <sub>sy2</sub>																
		分類	B	D	Tat	Bat	c pw	σ wy															
		H	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N			D	0.8D	L'	0.8L'									
1	103	1859	18.0	471.5	2.6		0.283	294	[Q1]	T:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.41	0.63	1915	1237				
		=C								B:	86.0	37.0	32.3	1.00	0.595	1.54	0.17	558					
		W	86.0	43.0	18.9	18.9	0.059	294	[Q2*]	T:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.41	0.63	1915	1859				
		352.0	225.0	126.0	352.0	352.0	0.68	430	B:	23.6	509.5	445.8	1.00	0.022	0.41	0.63	1804						
								[Q3]	T:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.16	0.17	293	293					
								B:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.16	0.17	293							
								[Q4]	T:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.46	0.83	1344	1344					
								B:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.46	0.83	1344							
119	1857	1857	18.0	471.5	2.6		0.283	294	[Q1]	T:	86.0	37.0	32.3	1.00	0.595	1.47	0.17	556	1235				
		=C								B:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.39	0.63	1913					
		W	86.0	43.0	18.9	18.9	0.059	294	[Q2*]	T:	23.6	509.5	445.8	1.00	0.022	0.39	0.63	1802	1857				
		352.0	450.0	126.0	352.0	352.0	0.68	410	B:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.39	0.63	1913						
								[Q3]	T:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.11	0.17	291	291					
								B:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.11	0.17	291							
								[Q4]	T:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.44	0.83	1342	1342					
								B:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.44	0.83	1342							

< 3 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 252.0

階	軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類	部材データ							終局せん断強度									
			t1 B H	L1 D hco	w1at w2at hwo	w1pw w2pw hcwo/L'	σsy1 σsy2 N	Type	be	de	je	M/Qde	ρte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1 Qsu2 Qsu3 Qsu4		
4	109	1540	-----	-----	-----	-----	-----	---	[Q1]	T:	55.0	49.0	42.8	1.00	0.564	3.49	0.27	535	1060
		C=	18.0	372.0	2.6		0.283	294	B:	22.7	421.0	368.3	1.00	0.159	0.98	0.66	1585		
		W	55.0	55.0	15.2	15.2	0.093	294	[Q2*]	T:	22.7	422.0	369.2	1.00	0.028	0.98	0.66	1496	1540
		528.0	900.0	71.5	528.0	178.6	0.42	823	B:	22.7	421.0	368.3	1.00	0.159	0.98	0.66	1585		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>			[Q3]	T:	55.0	55.0	44.0	1.46	0.503	2.72	0.27	420	420	
		TMu	386			左側引張	7187	[Q4]	T:	18.0	427.0	341.6	1.24	0.035	1.07	0.83	1046	1046	
		BMu	386			右側引張	1919	B:	18.0	427.0	341.6	1.24	0.035	1.07	0.83	1046			
7	109	552	-----	-----	-----	-----	-----	---	[Q1]	T:	55.0	49.0	42.8	1.17	0.564	3.96	0.27	500	551
		C=	18.0	32.5	2.6		0.283	294	B:	41.2	81.5	71.3	1.17	0.452	3.17	0.36	603		
		W	55.0	55.0	15.2	15.2	0.093	294	[Q2*]	T:	41.2	82.5	72.1	1.17	0.078	3.14	0.36	502	552
		352.0	900.0	95.5	352.0	102.5	1.17	934	B:	41.2	81.5	71.3	1.17	0.452	3.17	0.36	603		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>			[Q3]	T:	55.0	55.0	44.0	1.95	0.503	3.09	0.27	370	370	
		TMu	405			左側引張	682	[Q4]	T:	18.0	87.5	70.0	3.00	0.169	5.93	0.83	223	223	
		BMu	405			右側引張	480	B:	18.0	87.5	70.0	3.00	0.169	5.93	0.83	223			
9	103	1860	18.0	471.5	2.6		0.283	294	[Q1]	T:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.41	0.63	1915	1237
		C=	86.0	43.0	18.9	18.9	0.059	294	B:	86.0	37.0	32.3	1.00	0.595	1.55	0.17	558		
		W	86.0	43.0	18.9	18.9	0.059	294	[Q2*]	T:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.41	0.63	1915	1860
		352.0	225.0	126.0	352.0	352.0	0.68	432	B:	23.6	509.5	445.8	1.00	0.022	0.41	0.63	1804		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>			[Q3]	T:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.17	0.17	293	293	
		TMu	283			左側引張	2511	[Q4]	T:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.47	0.83	1344	1344	
		BMu	283			右側引張	8591	B:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.47	0.83	1344			
119		1883	-----	-----	-----	-----	-----	---	[Q1]	T:	86.0	37.0	32.3	1.00	0.595	1.47	0.17	556	1260
		C=	18.0	471.5	2.6		0.283	294	B:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.189	0.39	0.63	1964		
		W	86.0	43.0	18.9	22.8	0.059	294	[Q2*]	T:	23.6	509.5	445.8	1.00	0.022	0.39	0.63	1802	1883
		352.0	450.0	134.0	352.0	352.0	0.68	409	B:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.189	0.39	0.63	1964		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>			[Q3]	T:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.11	0.17	291	294	
		TMu	280			左側引張	8492	[Q4]	T:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.44	0.83	1342	1342	
		BMu	318			右側引張	2508	B:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.44	0.83	1342			





< 1 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 228.0

階	軸	部材データ							終局せん断強度										
		Qsu(採) 袖壁形状 分類 H	t1 B L	L1 L2 D hco	w1at w2at hwo	Bat hco	w1pw w2pw hcwo/L'	σsy1 σsy2 σwy N	Type	be	de	je	M/Qde	ρte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1 Qsu2 Qsu3 Qsu4	
5	112	675 =C W 308.0	12.0	258.5	1.3		0.212	294	[Q1]	T: 14.7	287.5	251.5	1.00	0.201	0.99	0.57	706	468	
										B: 35.0	29.0	25.3	1.00	0.838	4.15	0.43	230		
		35.0	35.0	8.5	8.5	0.145	294	[Q2*]	T: 14.7	287.5	251.5	1.00	0.201	0.99	0.57	706	675		
		450.0	114.0	308.0	225.4	0.77	369	[Q3]	T: 35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	3.01	0.43	138	138		
									B: 35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	3.01	0.43	138			
									T: 12.0	293.5	234.8	1.05	0.038	1.05	0.62	486	486		
								B: 12.0	293.5	234.8	1.05	0.038	1.05	0.62	486				
	6	112	827 =C W 308.0	15.0	258.5	2.6		0.339	294	[Q1]	T: 17.3	287.5	251.5	1.00	0.170	0.42	0.86	853	532
										B: 35.0	29.0	25.3	1.00	0.838	2.06	0.43	211		
35.0			35.0	8.5	8.5	0.145	294	[Q2*]	T: 17.3	287.5	251.5	1.00	0.170	0.42	0.86	853	827		
450.0			114.0	308.0	225.4	0.77	183	[Q3]	T: 35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	1.49	0.43	124	124		
									B: 35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	1.49	0.43	124			
									T: 15.0	293.5	234.8	1.05	0.060	0.42	1.00	648	648		
								B: 15.0	293.5	234.8	1.05	0.060	0.42	1.00	648				
7		112	368 =C W 308.0	15.0	65.5	2.6		0.339	294	[Q1]	T: 21.9	94.5	82.6	1.00	0.410	1.07	0.68	396	304
										B: 35.0	29.0	25.3	1.00	0.838	2.18	0.43	212		
	35.0		35.0	8.5	8.5	0.145	294	[Q2*]	T: 21.9	94.5	82.6	1.00	0.410	1.07	0.68	396	368		
	450.0		47.5	308.0	85.4	0.85	194	[Q3]	T: 35.0	35.0	28.0	1.64	0.694	1.58	0.43	167	167		
									B: 35.0	35.0	28.0	1.64	0.694	1.58	0.43	167			
									T: 15.0	100.5	80.4	3.00	0.176	1.29	1.00	167	167		
								B: 15.0	100.5	80.4	3.00	0.176	1.29	1.00	167				

【RC鉛直部材の諸元】 X方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

Ho	: 梁下から床上的までの内法標準寸法 (cm)	p t	: 引張鉄筋比 (%)
分類	: 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱、極脆性袖壁付柱	h o/D	: 柱の内法寸法/柱せい
	: 曲げ袖壁付柱、せん断袖壁付柱、せん断柱型付壁	s/db	: 帯筋間隔/主筋径
	: 曲げ柱型付壁、曲げ壁、せん断壁	s	: 帯筋間隔 (mm)
N	: 柱軸力(釣り合い軸力を越えた柱は*を付ける) (kN)	cRmaxn	: 軸力による曲げ終局変形角の上限
Nc	: 釣り合い軸力 (0.4bDFc) (kN)	cRmaxs	: せん断応力による曲げ終局変形角の上限
h o, h w	: 内法寸法、連層と扱った上部までの高さ (cm)	cRmaxt	: 引張主筋比による曲げ終局変形角の上限
h o/H o	: h o/H o>1.0の場合は、1.0とする (曲げ袖壁付柱(h o/H o>0.75)の場合は*を付ける)	cRmaxb	: 帯筋間隔による曲げ終局変形角の上限
hcwo	: 袖壁付柱又は柱型付壁の反曲点高さ (cm)	cRmaxh	: 内のり高さによる曲げ終局変形角の上限
TMu, BMu	: 柱頭・柱脚の曲げ終局強度 (kN・m)	cRmax	: 柱の曲げ終局変形角の上限(上限を決定した因子項目 [N/bDFc, τ u/Fc, p t, h o/D, s/db]に*を付ける)
QMu	: 曲げ終局強度時のせん断力 (ΣMu/h o 又は BMu/hcwo) (kN)	Ry	: 層の降伏変形角
QSu	: せん断終局強度(計算条件によります) (kN)	cRmy	: 柱の曲げ降伏変形角
Qu	: 終局時保有せん断力 (kN)	Rmy	: 柱の曲げ降伏層間変形角
F	: F指標値 (Rmu=1/50のとき、F=2.60とする)	cRmp	: 柱の曲げ塑性変形角 (=10(cQsu/cQmu-q)・cRmy)
N/bDFc	: 軸方向応力度/コンクリート圧縮強度	q	: cRmp計算時の係数 (s≤100mmのとき、q=1.0、s>100mmのとき、q=1.1)
ηL、ηH	: 軸力によるcRmaxに関する係数 (s≤100mmのとき、ηL=0.25、ηH=0.5 s>100mmのとき、ηL=0.2、ηH=0.4)	cRmu	: 柱の曲げ終局変形角
τ u/Fc	: 曲げ終局時せん断応力度/コンクリート圧縮強度	Rmu	: 柱の曲げ終局時層間変形角
B, D, D'	: 柱幅、柱せい、袖壁付柱におけるcRmy算定用柱せい(cm)	Rsu	: せん断柱の終局時層間変形角
		cα	: せん断柱における強度寄与係数

< 3 階 > RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類		N	h o	h w	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ u/Fc	p t	s/db	h o/D	s
		B	D													
1	103	曲げ柱型付壁		430	252.0	---	---	713	713	1.50						
		86.0	43.0													
	104	曲げ柱		155	252.0	---	240	190	190	2.60	0.02	0.04	0.512	13.1*	5.860	250
		86.0	43.0													
	105	曲げ柱		208	252.0	---	248	197	197	2.60	0.03	0.04	0.512	13.1*	5.860	250
86.0		43.0	2603													
106	曲げ柱		213	252.0	---	249	198	198	2.60	0.03	0.04	0.512	13.1*	5.860	250	
	86.0	43.0														2603
107	曲げ柱		203	252.0	---	248	197	197	2.60	0.03	0.04	0.512	13.1*	5.860	250	
	86.0	43.0														2603

&lt; 3 階 &gt; RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
108	曲げ柱	86.0 43.0	214 2603	252.0 1.000	----	249 249	198 275	198 1.391	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
109	曲げ柱	86.0 43.0	201 2603	252.0 1.000	----	247 247	196 274	196 1.398	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/50	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
110	曲げ柱	86.0 43.0	215 2603	252.0 1.000	----	278 326	240 284	240 1.185	2.00 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/177	0.720 1/30 1/81	11.3* 1/81 1/81	5.860 1/30 ----	250 1/50
111	曲げ柱	86.0 43.0	215 2603	252.0 1.000	----	278 326	240 284	240 1.185	2.00 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/177	0.720 1/30 1/81	11.3* 1/81 1/81	5.860 1/30 ----	250 1/50
112	曲げ柱	86.0 43.0	227 2603	252.0 1.000	----	251 251	200 276	200 1.385	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
113	曲げ柱	86.0 43.0	199 2603	252.0 1.000	----	247 247	196 274	196 1.399	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/50	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
114	曲げ柱	86.0 43.0	213 2603	252.0 1.000	----	249 249	198 275	198 1.392	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
115	曲げ柱	86.0 43.0	203 2603	252.0 1.000	----	248 248	197 275	197 1.397	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
116	曲げ柱	86.0 43.0	214 2603	252.0 1.000	----	249 249	198 275	198 1.391	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
117	曲げ柱	86.0 43.0	206 2603	252.0 1.000	----	248 248	197 275	197 1.395	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
118	曲げ柱	86.0 43.0	163 2603	252.0 1.000	----	241 241	191 271	191 1.418	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/47	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
119	せん断柱型付壁	86.0 43.0	410 ----	252.0 1.000	352.0	8496	2414 1857	1857 0.770	1.00						

&lt; 3 階 &gt; RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
3	102	曲げ柱 40.0 40.0	315	272.0	----	133	98	98	2.60	0.11	0.04	0.532	13.1*	6.800	250
			1126	1.000	----	133	159	1.618	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
	104	曲げ柱 40.0 40.0	220	272.0	----	121	89	89	2.60	0.08	0.04	0.532	13.1*	6.800	250
			1126	1.000	----	121	151	1.700	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
	105	曲げ柱 55.0 55.0	305	199.0	----	288	289	289	1.12	0.06	0.07	0.503	11.3*	3.618	250
2130	0.790	----	288	313	1.082	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/190	1/190	1/30	1/50	
107	曲げ柱 55.0 55.0	395	199.0	----	306	308	308	1.12	0.07	0.07	0.503	11.3*	3.618	250	
2130	0.790	----	306	320	1.041	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/190	1/190	1/30	1/50	
109	111	せん断壁	996	----	352.0	46882	13319	3585	1.00						
----	----	----	----	----	----	46882	3585	0.269							
113	115	せん断壁	769	----	352.0	31755	9021	4300	1.00						
----	----	----	----	----	----	31755	5851	0.649							
117	曲げ柱 55.0 55.0	309	199.0	----	289	290	290	1.12	0.06	0.07	0.503	11.3*	3.618	250	
2130	0.790	----	289	313	1.080	1/150	1/30	1/30	1/190	1/30	1/150	1/50	1/30	1/50	
118	曲げ柱 40.0 40.0	218	272.0	----	121	89	89	2.60	0.08	0.04	0.532	13.1*	6.800	250	
1126	1.000	----	121	151	1.702	1/150	1/30	1/30	1/150	1/25	1/50	1/50	1/30	1/50	
120	曲げ柱 40.0 40.0	298	272.0	----	131	96	96	2.60	0.11	0.04	0.532	13.1*	6.800	250	
1126	1.000	----	131	157	1.631	1/150	1/30	1/30	1/150	1/28	1/50	1/50	1/30	1/50	
4	102	曲げ柱 40.0 40.0	242	272.0	----	124	91	91	2.60	0.09	0.04	0.532	13.1*	6.800	250
			1126	1.000	----	124	153	1.678	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
	104	曲げ柱 40.0 40.0	200	272.0	----	118	87	87	2.60	0.07	0.04	0.532	13.1*	6.800	250
1126	1.000	----	118	149	1.720	1/150	1/30	1/30	1/150	1/24	1/50	1/50	1/30	1/50	
105	曲げ柱 55.0 55.0	137	272.0	----	253	186	186	2.60	0.03	0.04	0.503	11.3*	4.945	250	
2130	1.000	----	253	253	1.362	1/150	1/30	1/30	1/150	1/57	1/50	1/50	1/30	1/50	

&lt; 3階 &gt; RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
109		せん断柱型付壁 55.0 55.0	823 ---	143.0 0.567	---	7187	4024 1540	1540 0.383	1.00						
111	113	せん断壁	1132 ---	---	528.0 ---	28813 28813	5457 3066	3066 0.562	1.00						
117		曲げ柱 55.0 55.0	135 2130	272.0 1.000	---	252 252	185 253	185 1.363	2.60 1/150	0.03 1/30	0.04 1/30	0.503 1/30	11.3* 1/50	4.945 1/30	250 1/50
118		曲げ柱 40.0 40.0	195 1126	272.0 1.000	---	117 117	86 149	86 1.726	2.60 1/150	0.07 1/30	0.04 1/30	0.532 1/30	13.1* 1/50	6.800 1/30	250 1/50
120		曲げ柱 40.0 40.0	228 1126	272.0 1.000	---	122 122	90 152	90 1.692	2.60 1/150	0.08 1/30	0.04 1/30	0.532 1/50	13.1* 1/50	6.800 1/30	250 1/50
5	102	曲げ柱 40.0 40.0	340 1126	272.0 1.000	---	137 137	100 161	100 1.600	2.60 1/150	0.12 1/30	0.04 1/30	0.532 1/30	13.1* 1/50	6.800 1/30	250 1/50
	104	曲げ柱 40.0 40.0	283 1126	272.0 1.000	---	129 129	95 156	95 1.642	2.60 1/150	0.10 1/30	0.04 1/30	0.532 1/50	13.1* 1/50	6.800 1/30	250 1/50
	105	曲げ柱 55.0 55.0	235 2130	272.0 1.000	---	273 273	201 261	201 1.297	2.60 1/150	0.04 1/30	0.05 1/76	0.503 1/50	11.3* 1/50	4.945 1/30	250 1/50
	117	曲げ柱 55.0 55.0	234 2130	272.0 1.000	---	273 273	201 261	201 1.298	2.60 1/150	0.04 1/30	0.05 1/76	0.503 1/50	11.3* 1/50	4.945 1/30	250 1/50
	118	曲げ柱 40.0 40.0	288 1126	272.0 1.000	---	130 130	96 157	96 1.638	2.60 1/150	0.10 1/30	0.04 1/30	0.532 1/50	13.1* 1/50	6.800 1/30	250 1/50
	120	曲げ柱 40.0 40.0	321 1126	272.0 1.000	---	134 134	99 159	99 1.614	2.60 1/150	0.11 1/30	0.04 1/30	0.532 1/50	13.1* 1/50	6.800 1/30	250 1/50
6	102	曲げ柱 40.0 40.0	243 1126	272.0 1.000	---	124 124	91 153	91 1.677	2.60 1/150	0.09 1/30	0.04 1/30	0.532 1/50	13.1* 1/50	6.800 1/30	250 1/50

&lt; 3 階 &gt; RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
104		曲げ柱 40.0 40.0	196 1126	272.0 1.000	----	118 118	86 149	86 1.725	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
105		曲げ柱 55.0 55.0	140 2130	272.0 1.000	----	253 253	186 253	186 1.360	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/58	0.503 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	4.945 1/30 ----	250 1/50
109	113	せん断壁	2671 ----	----	528.0 ----	94262 94262	17853 5542	5542 0.310	1.00						
117		曲げ柱 55.0 55.0	151 2130	272.0 1.000	----	256 256	188 254	188 1.352	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/60	0.503 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	4.945 1/30 ----	250 1/50
118		曲げ柱 40.0 40.0	178 1126	272.0 1.000	----	115 115	85 148	85 1.745	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
120		曲げ柱 40.0 40.0	219 1126	272.0 1.000	----	121 121	89 151	89 1.701	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
7	102	曲げ柱 40.0 40.0	314 1126	272.0 1.000	----	133 133	98 159	98 1.619	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
104		曲げ柱 40.0 40.0	236 1126	272.0 1.000	----	123 123	90 152	90 1.684	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
105	107	せん断壁	755 ----	----	352.0 ----	27741 27741	7881 5728	4300 0.727	1.00						
109		せん断柱型付壁 55.0 55.0	934 ----	191.0 0.758	----	682	665 552	552 0.831	1.00						
111		極脆性柱 55.0 55.0	918 2130	70.0 0.278	----	402 402	1150 529	529 0.460	0.80 ----	----	----	----	----	1.273 ----	----
113		曲げ柱 55.0 55.0	413 2130	199.0 0.790	----	310 310	311 322	311 1.034	1.12 1/150 1/150	0.08 1/30 1/190	0.07 1/30 1/0	0.503 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/190	3.618 1/30 ----	250 1/50

&lt; 3 階 &gt; RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
115	曲げ柱	55.0 55.0	383 2130	199.0 0.790	----	304 304	305 319	305 1.046	1.12 1/150 1/150	0.07 1/30 1/190	0.07 1/30 1/0	0.503 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/190	3.618 1/30 ----	250 1/50
117	曲げ柱	55.0 55.0	295 2130	199.0 0.790	----	286 286	287 312	287 1.087	1.12 1/150 1/150	0.06 1/30 1/190	0.07 1/30 1/0	0.503 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/190	3.618 1/30 ----	250 1/50
118	曲げ柱	40.0 40.0	257 1126	272.0 1.000	----	126 126	93 154	93 1.665	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.04 1/30 1/27	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
120	曲げ柱	40.0 40.0	304 1126	272.0 1.000	----	132 132	97 158	97 1.626	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
9 103	曲げ柱型付壁	86.0 43.0	432 ----	252.0 1.000	352.0	----	713 1860	713 2.607	1.50						
104	曲げ柱	86.0 43.0	151 2603	252.0 1.000	----	239 239	190 270	190 1.424	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/46	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
105	曲げ柱	86.0 43.0	209 2603	252.0 1.000	----	249 249	197 275	197 1.394	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
106	曲げ柱	86.0 43.0	212 2603	252.0 1.000	----	249 249	198 275	198 1.392	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
107	曲げ柱	86.0 43.0	203 2603	252.0 1.000	----	248 248	197 275	197 1.397	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
108	曲げ柱	86.0 43.0	215 2603	252.0 1.000	----	250 250	198 275	198 1.391	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/52	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
109	曲げ柱	86.0 43.0	233 2603	252.0 1.000	----	252 252	200 277	200 1.382	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
110	曲げ柱	86.0 43.0	261 2603	252.0 1.000	----	257 257	204 279	204 1.369	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/56	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50

< 3 階 > RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hcwo	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
111	曲げ柱	86.0 43.0	234 2603	252.0 1.000	----	253 253	200 277	200 1.382	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
112	曲げ柱	86.0 43.0	225 2603	252.0 1.000	----	251 290	215 280	215 1.302	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/74	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
113	曲げ柱	86.0 43.0	200 2603	252.0 1.000	----	247 286	212 278	212 1.312	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/71	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
114	曲げ柱	86.0 43.0	214 2603	252.0 1.000	----	249 288	213 279	213 1.306	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/73	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
115	曲げ柱	86.0 43.0	203 2603	252.0 1.000	----	248 287	212 278	212 1.311	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/71	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
116	曲げ柱	86.0 43.0	214 2603	252.0 1.000	----	249 288	213 279	213 1.306	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/73	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
117	曲げ柱	86.0 43.0	207 2603	252.0 1.000	----	248 287	213 278	213 1.309	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/72	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
118	曲げ柱	86.0 43.0	157 2603	252.0 1.000	----	240 279	206 274	206 1.330	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/65	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
119	せん断柱型付壁	86.0 43.0	409 ----	252.0 1.000	352.0	9463	2688 1883	1883 0.700	1.00						
6 109	雑壁 曲げ壁 (フレーム内)		0 ----	----	352.0	98 98	28 131	28 4.697	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.18 N/mm2				(雑壁No. 6)	
9 111	雑壁 曲げ壁 (フレーム外)		0 ----	----	352.0	1024 1024	291 736	291 2.530	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.57 N/mm2				(雑壁No. 26)	
4 109	雑壁 曲げ壁 (フレーム内)		0 ----	----	352.0	58 58	16 102	16 6.249	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.15 N/mm2				(雑壁No. 28)	



< 3 階 > RC Ho= 252.0

階	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
7	109	雑壁 曲げ壁 (7階平面内)	0	----	352.0	779	221	221	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.42	N/mm2		(雑壁No. 30)	30
			----	----	----	779	672	3.036							
7	109	雑壁 曲げ壁 (7階平面内)	0	----	352.0	257	73	73	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.26	N/mm2		(雑壁No. 31)	31
			----	----	----	257	271	3.708							

< 2 階 > RC Ho= 259.0

階	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
1	103	曲げ柱 86.0 43.0	848	494.0	----	343	140	140	2.60	0.13	0.03	0.512	13.1*	11.488	250
			2603	1.000	----	347	327	2.344	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/12	1/50	1/50	----	
									<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
1	104	曲げ柱 86.0 43.0	356	494.0	----	272	111	111	2.60	0.05	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
			2603	1.000	----	276	288	2.595	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	
									<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
1	105	曲げ柱 86.0 43.0	433	494.0	----	284	116	116	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
			2603	1.000	----	288	294	2.542	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	
									<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
1	106	曲げ柱 86.0 43.0	456	494.0	----	287	117	117	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
			2603	1.000	----	291	296	2.527	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/11	1/50	1/50	----	
									<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
1	107	曲げ柱 86.0 43.0	424	494.0	----	282	115	115	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
			2603	1.000	----	287	293	2.547	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	
									<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
1	108	曲げ柱 86.0 43.0	460	494.0	----	288	117	117	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
			2603	1.000	----	292	296	2.524	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/11	1/50	1/50	----	
									<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
109		せん断柱 86.0 43.0	398 2603	104.0 0.402	----	278 278	535 450	450 0.842	1.00 1/150 1/195	0.06 1/30 1/250	0.09 1/30 ---	0.512 1/30 ---	13.1* 1/50 ---	2.419 1/30 1/250	250 1/50 1.000
110		せん断柱 86.0 43.0	416 2603	104.0 0.402	----	356 356	685 477	477 0.697	1.00 1/150 1/195	0.06 1/30 1/250	0.09 1/30 ---	0.720 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	2.419 1/30 1/250	250 1/50 1.000
111		せん断柱 86.0 43.0	418 2603	104.0 0.402	----	357 357	686 478	478 0.697	1.00 1/150 1/195	0.06 1/30 1/250	0.09 1/30 ---	0.720 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	2.419 1/30 1/250	250 1/50 1.000
112		曲げ柱 86.0 43.0	479 2603	607.0 1.000	----	291 296	97 298	97 3.086	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50 ---
						<吹き抜け柱のF>	2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用					
113		曲げ柱 86.0 43.0	463 2603	607.0 1.000	----	288 293	96 297	96 3.098	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50 ---
						<吹き抜け柱のF>	2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用					
114		曲げ柱 86.0 43.0	542 2603	607.0 1.000	----	300 305	100 303	100 3.041	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50 ---
						<吹き抜け柱のF>	2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用					
115		曲げ柱 86.0 43.0	463 2603	607.0 1.000	----	288 293	96 297	96 3.098	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50 ---
						<吹き抜け柱のF>	2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用					
116		曲げ柱 86.0 43.0	452 2603	607.0 1.000	----	286 292	95 296	95 3.106	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50 ---
						<吹き抜け柱のF>	2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用					
117		曲げ柱 86.0 43.0	432 2603	607.0 1.000	----	283 289	94 294	94 3.122	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50 ---
						<吹き抜け柱のF>	2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用					

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
B	D	D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
118	曲げ柱	86.0 43.0	368 2603	607.0 1.000	----	274 279	91 289	91 3.176	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
119	曲げ柱	86.0 43.0	828 2603	607.0 1.000	----	340 349	114 327	114 2.880	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
3 103	曲げ柱	55.0 120.0	1160 4646	454.0 1.000	----	1471 1513	657 713	657 1.085	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.07 1/30 1/0	0.403 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.783 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
105	曲げ柱	70.0 70.0	928 3450	454.0 1.000	----	619 632	276 421	276 1.527	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107	曲げ柱	70.0 70.0	930 3450	454.0 1.000	----	620 637	277 422	277 1.524	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109	せん断柱型付壁	70.0 70.0	811 ----	454.0 1.000	----	2357	856 838	838 0.979	1.00						
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.00 ※曲げ終局強度は最下階柱脚を採用、せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
111	せん断柱型付壁	70.0 70.0	1298 ----	259.0 1.000	----	11635	4220 2022	2022 0.479	1.00						
113 117	せん断壁		3057 ----	----	731.0	154076 154076	42155 12338	10700 0.293	1.00						
119	せん断柱	55.0 120.0	1064 4646	259.0 1.000	----	1425 1425	1100 963	963 0.875	1.00 1/150 1/226	0.09 1/30 1/226	0.10 1/30 ----	0.403 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.158 1/30 1/250	250 1/50 0.933

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
4	103	曲げ柱 55.0 120.0	892 4646	454.0 1.000	----	1341 1331	589 688	589 1.168	1.89 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.06 1/30 1/220	0.403 1/30 1/89	11.3* 1/50 1/89	3.783 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 1.89 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
	105	曲げ柱 70.0 70.0	668 3450	454.0 1.000	----	551 568	247 401	247 1.625	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
	107	曲げ柱 70.0 70.0	500 3450	454.0 1.000	----	506 523	227 387	227 1.709	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.03 1/30 1/25	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
	109	曲げ柱 70.0 70.0	1283 3450	454.0 1.000	----	707 725	315 450	315 1.428	2.60 1/150 1/150	0.15 1/30 1/150	0.05 1/30 1/46	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
	111	せん断柱型付壁 70.0 70.0	1386 ----	259.0 1.000	----	3718	2156 1187	1187 0.551	1.00						
	113 115	せん断壁	1508 ----	----	379.0 ----	45035 45035	11883 8375	6500 0.705	1.00						
	117	曲げ柱 70.0 70.0	797 3450	259.0 1.000	----	585 585	452 495	452 1.096	1.27 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.07 1/30 1/0	0.388 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.700 1/30 ----	250 1/50
	119	せん断柱 55.0 120.0	828 4646	271.0 1.000	----	1310 1310	966 918	918 0.950	1.03 1/150 1/213	0.07 1/30 1/213	0.10 1/30 ----	0.403 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.258 1/229	250 0.897
5	103	曲げ柱 55.0 120.0	1194 4646	454.0 1.000	----	1488 1509	660 714	660 1.082	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.07 1/30 1/0	0.403 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.783 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
105	曲げ柱	70.0 70.0	1036 3450	454.0 1.000	----	647 656	287 429	287 1.495	2.60 1/150	0.12 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
	<吹き抜け柱のF>		2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
107	曲げ柱	70.0 70.0	658 3450	454.0 1.000	----	549 559	244 399	244 1.635	2.60 1/150	0.08 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
	<吹き抜け柱のF>		2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
109	曲げ柱	70.0 70.0	609 3450	454.0 1.000	----	535 546	238 395	238 1.659	2.60 1/150	0.07 1/30	0.03 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
	<吹き抜け柱のF>		2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
111	曲げ柱	70.0 70.0	530 3450	567.0 1.000	----	514 526	183 389	183 2.120	2.60 1/150	0.06 1/30	0.03 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	8.100 1/30	250 1/50
	<吹き抜け柱のF>		2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
113	曲げ柱	70.0 70.0	657 3450	259.0 1.000	----	548 548	423 484	423 1.143	1.70 1/150	0.08 1/30	0.06 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	3.700 1/30	250 1/50
115	曲げ柱	70.0 70.0	732 3450	259.0 1.000	----	568 568	439 490	439 1.117	1.45 1/150	0.08 1/30	0.06 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	3.700 1/30	250 1/50
117	せん断柱	70.0 70.0	1214 3450	259.0 1.000	----	690 690	533 529	529 0.992	1.26 1/150	0.14 1/30	0.08 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	3.700 1/30	250 1/50
119	せん断柱	55.0 120.0	1148 4646	271.0 1.000	----	1466 1466	1082 944	944 0.872	1.00 1/150	0.10 1/30	0.10 1/30	0.403 1/30	11.3* 1/50	2.258 1/30	250 1/50
6 103	曲げ柱	55.0 120.0	913 4646	454.0 1.000	----	1351 1394	605 694	605 1.147	1.72 1/150	0.08 1/30	0.07 1/30	0.403 1/30	11.3* 1/50	3.783 1/30	250 1/50
	<吹き抜け柱のF>		1.72	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
105		曲げ柱 70.0 70.0	690 3450	454.0 1.000	----	557 554	245 400	245 1.632	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107		曲げ柱 70.0 70.0	509 3450	454.0 1.000	----	508 526	228 388	228 1.704	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.03 1/30 1/25	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109	111	せん断壁	3263 ----	----	907.0 ----	49243 49243	10858 9124	9500 0.840	1.00						
113		曲げ柱 70.0 70.0	987 3450	259.0 1.000	----	634 634	490 511	490 1.042	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.388 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.700 1/30 ----	250 1/50
115		曲げ柱 70.0 70.0	496 3450	259.0 1.000	----	505 505	390 471	390 1.209	2.15 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.06 1/30 1/137	0.388 1/30 1/72	11.3* 1/50 1/72	3.700 1/30 ----	250 1/50
117		曲げ柱 70.0 70.0	743 3450	259.0 1.000	----	571 571	441 491	441 1.113	1.41 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.06 1/30 1/1135	0.388 1/30 1/132	11.3* 1/50 1/132	3.700 1/30 ----	250 1/50
119		せん断柱 55.0 120.0	795 4646	271.0 1.000	----	1293 1293	954 915	915 0.959	1.04 1/150 1/213	0.07 1/30 1/213	0.10 1/30 ----	0.403 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.258 1/30 1/226	250 1/50 0.897
7	103	曲げ柱 55.0 120.0	1146 4646	454.0 1.000	----	1465 1549	664 716	664 1.079	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.403 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.783 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
105		曲げ柱 70.0 70.0	915 3450	454.0 1.000	----	616 621	272 419	272 1.537	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/34	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107		曲げ柱 70.0 70.0	1118 3450	454.0 1.000	----	667 740	310 446	310 1.441	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.04 1/30 1/44	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															

< 2階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸-軸	分類	D	D'	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B			N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
	109	111	せん断壁		3225	----	379.0	64459 64459	17008 7700	5800 0.453	1.00						
	113		曲げ柱	70.0 70.0	921 3450	259.0 1.000	----	617 617	477 505	477 1.060	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.388 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.700 1/30 ----	250 1/50
	115	119	せん断壁		3142	----	379.0	154250 154250	40699 10220	9900 0.251	1.00						
9	103		曲げ柱	86.0 43.0	827 2603	494.0 1.000	----	340 344	139 326	139 2.351	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.03 1/30 1/12	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用														
	104		曲げ柱	86.0 43.0	357 2603	494.0 1.000	----	272 277	111 288	111 2.594	2.60 1/150 1/150	0.05 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用														
	105		曲げ柱	86.0 43.0	433 2603	494.0 1.000	----	284 288	116 294	116 2.542	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用														
	106		曲げ柱	86.0 43.0	452 2603	494.0 1.000	----	286 291	117 296	117 2.529	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用														
	107		曲げ柱	86.0 43.0	425 2603	494.0 1.000	----	282 287	115 293	115 2.547	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用														
	108		曲げ柱	86.0 43.0	457 2603	494.0 1.000	----	287 292	117 296	117 2.525	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/11	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用														

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	T <sub>Mu</sub>	Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub>	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	B <sub>Mu</sub>	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
109	曲げ柱	86.0 43.0	458 2603	607.0 1.000	----	287 293	96 296	96 3.101	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
110	曲げ柱	86.0 43.0	528 2603	607.0 1.000	----	298 303	99 302	99 3.051	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
111	曲げ柱	86.0 43.0	486 2603	607.0 1.000	----	292 297	97 299	97 3.080	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
112	曲げ柱	86.0 43.0	472 2603	299.0 1.000	----	327 327	219 303	219 1.383	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ---	250 1/50
113	曲げ柱	86.0 43.0	422 2603	299.0 1.000	----	320 320	214 299	214 1.396	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ---	250 1/50
114	曲げ柱	86.0 43.0	457 2603	299.0 1.000	----	325 325	217 302	217 1.386	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/52	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ---	250 1/50
115	曲げ柱	86.0 43.0	426 2603	299.0 1.000	----	321 321	214 299	214 1.395	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ---	250 1/50
116	曲げ柱	86.0 43.0	472 2603	299.0 1.000	----	327 327	219 303	219 1.383	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ---	250 1/50
117	曲げ柱	86.0 43.0	433 2603	299.0 1.000	----	322 322	215 300	215 1.393	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ---	250 1/50
118	曲げ柱	86.0 43.0	359 2603	299.0 1.000	----	311 311	208 294	208 1.414	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/48	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ---	250 1/50



< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
119		曲げ柱 86.0 43.0	834 2603	299.0 1.000	----	378 378	253 332	253 1.313	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.05 1/30 1/70	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ----	250 1/50
5 117	雑壁	曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	379.0 ----	862 862	227 705	227 3.101	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> > 0.41 N/mm2				(雑壁No. 2)	
5 117	雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	862 862	227 705	227 3.101	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> > 0.41 N/mm2				(雑壁No. 22)	

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
1 103		曲げ柱 86.0 43.0	877 2603	494.0 1.000	----	343 347	140 327	140 2.344	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.03 1/30 1/12	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
104		曲げ柱 86.0 43.0	385 2603	494.0 1.000	----	272 276	111 288	111 2.595	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
105		曲げ柱 86.0 43.0	462 2603	494.0 1.000	----	284 288	116 294	116 2.542	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
106		曲げ柱 86.0 43.0	485 2603	494.0 1.000	----	287 291	117 296	117 2.527	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/11	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
107		曲げ柱 86.0 43.0	454 2603	494.0 1.000	----	282 287	115 293	115 2.547	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
108	曲げ柱	86.0 43.0	490 2603	494.0 1.000	----	288 292	117 296	117 2.524	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/11	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
109	曲げ柱	86.0 43.0	535 2603	335.0 1.000	----	299 299	178 301	178 1.688	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/26	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.791 1/30 ----	250 1/50
110	曲げ柱	86.0 43.0	643 2603	285.0 1.000	----	388 388	272 322	272 1.183	1.99 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.05 1/30 1/181	0.720 1/30 1/82	11.3* 1/82 1/82	6.628 1/30 ----	250 1/50
111	曲げ柱	86.0 43.0	554 2603	335.0 1.000	----	376 376	224 315	224 1.404	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.04 1/30 1/49	0.720 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.791 1/30 ----	250 1/50
112	曲げ柱	86.0 43.0	514 2603	607.0 1.000	----	291 296	97 298	97 3.086	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
113	曲げ柱	86.0 43.0	497 2603	607.0 1.000	----	288 293	96 297	96 3.098	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
114	曲げ柱	86.0 43.0	577 2603	607.0 1.000	----	300 305	100 303	100 3.041	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
115	曲げ柱	86.0 43.0	498 2603	607.0 1.000	----	288 293	96 297	96 3.098	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
116	曲げ柱	86.0 43.0	487 2603	607.0 1.000	----	286 292	95 296	95 3.106	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
117	曲げ柱	86.0 43.0	467 2603	607.0 1.000	----	283 289	94 294	94 3.122	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
118	曲げ柱	86.0 43.0	403 2603	607.0 1.000	----	274 279	91 289	91 3.176	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
119	曲げ柱	86.0 43.0	896 2603	607.0 1.000	----	340 349	114 327	114 2.880	2.60 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
2 112	曲げ柱	35.0 35.0	112 862	258.0 1.000	----	89 89	69 118	69 1.710	2.60 1/150 1/150	0.05 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
113	曲げ柱	35.0 35.0	93 862	258.0 1.000	----	87 87	67 116	67 1.731	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
114	曲げ柱	35.0 35.0	86 862	258.0 1.000	----	86 86	67 116	67 1.739	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
115	曲げ柱	35.0 35.0	88 862	258.0 1.000	----	86 86	67 116	67 1.736	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
116	曲げ柱	35.0 35.0	91 862	258.0 1.000	----	87 87	67 116	67 1.733	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
117	曲げ柱	35.0 35.0	80 862	258.0 1.000	----	85 85	66 115	66 1.746	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
118	曲げ柱	35.0 35.0	142 862	258.0 1.000	----	92 92	72 120	72 1.680	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
119		曲げ柱 35.0 35.0	13 862	258.0 1.000	----	77 77	60 110	60 1.842	2.60 1/150 1/150	0.01 1/30 1/150	0.03 1/30 1/20	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
121		曲げ柱 35.0 35.0	512 862	258.0 1.000	----	128 128	99 150	99 1.516	2.60 1/150 1/150	0.24 1/45 1/150	0.06 1/30 1/36	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3 103		曲げ柱 55.0 120.0	1247 4646	454.0 1.000	----	1471 1513	657 713	657 1.085	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.403 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.783 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
105		曲げ柱 70.0 70.0	980 3450	454.0 1.000	----	619 632	276 421	276 1.527	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
107		曲げ柱 70.0 70.0	997 3450	454.0 1.000	----	620 637	277 422	277 1.524	2.60 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
109		せん断柱型付壁 70.0 70.0	905 ----	454.0 1.000	----	2357	856 838	838 0.979	1.00						
			<吹き抜け柱のF> 1.00 ※曲げ終局強度は最下階柱脚を採用、せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
111 112		せん断壁	1762 ----	----	308.0 ----	14761 14761	4793 1944	1944 0.406	1.00						
113 119		せん断壁	6015 ----	----	1039.0 ----	470659 470659	90599 20055	19200 0.221	1.00						
4 103		曲げ柱 55.0 120.0	871 4646	454.0 1.000	----	1341 1331	589 688	589 1.168	1.89 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.06 1/30 1/220	0.403 1/30 1/89	11.3* 1/50 1/89	3.783 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 1.89 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TM <sub>u</sub>	QM <sub>u</sub>	QU	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw<sub>o</sub></sub>	BM <sub>u</sub>	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
105		曲げ柱 70.0 70.0	732 3450	454.0 1.000	----	551 568	247 401	247 1.625	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107		曲げ柱 70.0 70.0	562 3450	454.0 1.000	----	506 523	227 387	227 1.709	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.03 1/30 1/25	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109		曲げ柱 70.0 70.0	1360 3450	454.0 1.000	----	707 725	315 450	315 1.428	2.60 1/150 1/150	0.16 1/30 1/150	0.05 1/30 1/46	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
111	112	せん断壁	1742 ----	----	308.0 ----	13595 13595	4414 2339	2339 0.530	1.00						
113		せん断柱 70.0 70.0	1132 3450	228.0 1.000	----	670 670	588 557	557 0.948	1.22 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.08 1/30 ---	0.388 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	3.257 1/30 1/162	250 1/50 0.720
114		曲げ柱 35.0 35.0	195 862	228.0 1.000	----	98 98	86 125	86 1.445	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.05 1/30 1/43	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.514 1/30 ---	250 1/50
115		曲げ柱 70.0 70.0	925 3450	372.0 1.000	----	618 618	333 425	333 1.277	2.49 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/85	0.388 1/30 1/54	11.3* 1/50 1/54	5.314 1/30 ---	250 1/50
116		曲げ柱 35.0 35.0	169 862	372.0 1.000	----	95 95	51 122	51 2.387	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/12	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	10.629 1/30 ---	250 1/50
117		曲げ柱 70.0 70.0	1095 3450	305.0 1.000	----	661 661	434 479	434 1.105	1.33 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.06 1/30 1/2761	0.388 1/30 1/142	11.3* 1/50 1/142	4.357 1/30 ---	250 1/50
5	103	曲げ柱 55.0 120.0	1238 4646	454.0 1.000	----	1488 1509	660 714	660 1.082	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.403 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.783 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TM <sub>u</sub>	QM <sub>u</sub>	QU	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s					
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BM <sub>u</sub>	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα					
105	曲げ柱	70.0 70.0	1075 3450	454.0 1.000	----	647 656	287 429	287 1.495	2.60 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.04 1/30 1/38	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50					
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用																	
107	曲げ柱	70.0 70.0	696 3450	454.0 1.000	----	549 559	244 399	244 1.635	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50					
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用																	
109	曲げ柱	70.0 70.0	647 3450	454.0 1.000	----	535 546	238 395	238 1.659	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/27	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50					
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用																	
111	曲げ柱	70.0 70.0	575 3450	567.0 1.000	----	514 526	183 389	183 2.120	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.03 1/30 1/15	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	8.100 1/30 ---	250 1/50					
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用																	
112	曲げ柱型付壁	35.0 35.0	369 ----	228.0 1.000	----	225.4 503	223 675	223 3.028	1.50											
113	せん断柱	70.0 70.0	917 3450	228.0 1.000	----	616 616	541 540	540 0.999	1.26 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.08 1/30 ---	0.388 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	3.257 1/30 1/150	250 1/50 0.720					
114	曲げ柱	35.0 35.0	285 862	372.0 1.000	----	108 108	58 132	58 2.278	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.03 1/30 1/13	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	10.629 1/30 ---	250 1/50					
115	曲げ柱	70.0 70.0	1058 3450	372.0 1.000	----	652 652	351 435	351 1.242	2.32 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.05 1/30 1/106	0.388 1/30 1/62	11.3* 1/50 1/62	5.314 1/30 ---	250 1/50					
116	せん断柱型付壁	35.0 35.0	377 ----	70.0 0.307	----	46.0 370	804 320	320 0.398	1.00											
117	極脆性柱	70.0 70.0	1746 3450	40.0 0.175	----	811 811	4057 825	825 0.203	0.80 ---	---	---	---	---	0.571 ---	---					

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cwo</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
6	103	曲げ柱 55.0 120.0	1000 4646	454.0 1.000	----	1351 1394	605 694	605 1.147	1.72 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.07 1/30 1/320	0.403 1/30 1/102	11.3* 1/50 1/102	3.783 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.72 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	105	曲げ柱 70.0 70.0	680 3450	454.0 1.000	----	557 554	245 400	245 1.632	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	107	曲げ柱 70.0 70.0	573 3450	454.0 1.000	----	508 526	228 388	228 1.704	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.03 1/30 1/25	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109	111	せん断壁	3926 ----	----	1215.0 ----	46285 46285	7619 4872	4872 0.639	1.00						
	112	曲げ柱型付壁 35.0 35.0	183 ----	228.0 1.000	----	225.4 875	388 827	388 2.130	1.50						
	113	せん断柱 70.0 70.0	1194 3450	228.0 1.000	----	686 686	601 562	562 0.935	1.20 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.388 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/165	250 0.720
	114	曲げ柱 35.0 35.0	142 862	228.0 1.000	----	92 92	81 120	81 1.484	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/39	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.514 1/30 ----	250 1/50
	115	曲げ柱 70.0 70.0	715 3450	372.0 1.000	----	564 564	303 408	303 1.345	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/61	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.314 1/30 ----	250 1/50
	116	曲げ柱 35.0 35.0	172 862	372.0 1.000	----	96 96	51 123	51 2.384	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/12	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	10.629 1/30 ----	250 1/50
	117	曲げ柱 70.0 70.0	1027 3450	305.0 1.000	----	644 644	423 474	423 1.122	1.50 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.06 1/30 1/693	0.388 1/30 1/123	11.3* 1/50 1/123	4.357 1/30 ----	250 1/50

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
B	D	D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
7	103	曲げ柱 55.0 120.0	1324 4646	454.0 1.000	----	1465 1549	664 716	664 1.079	1.27 1/150	0.11 1/30	0.07 1/30	0.403 1/30	11.3* 1/50	3.783 1/30	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	105	曲げ柱 70.0 70.0	933 3450	454.0 1.000	----	616 621	272 419	272 1.537	2.60 1/150	0.11 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	107	曲げ柱 70.0 70.0	1421 3450	454.0 1.000	----	667 740	310 446	310 1.441	2.60 1/150	0.16 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	109	せん断柱 70.0 70.0	1813 3450	228.0 1.000	----	955 955	838 637	637 0.761	1.03 1/150	0.21 1/30	0.09 1/30	0.543 1/30	11.3* 1/50	3.257 1/227	250 0.720
	111	極脆性柱 70.0 70.0	1840 3450	80.0 0.351	----	960 960	2401 875	875 0.365	0.80 ---	---	---	---	---	1.143 ---	---
	112	曲げ柱型付壁 35.0 35.0	194 ---	95.0 0.417	----	213	249 368	249 1.478	1.50 ---	---	---	---	---	---	---
	113	極脆性柱 70.0 70.0	1209 3450	65.0 0.285	----	689 689	2121 782	782 0.369	0.80 ---	---	---	---	---	0.929 ---	---
	114	極脆性柱 35.0 35.0	303 862	65.0 0.285	----	109 109	336 216	216 0.641	0.80 ---	---	---	---	---	1.857 ---	---
	115 119	せん断壁	4925 ---	----	687.0 ---	323868 323868	94285 15258	15000 0.162	1.00 ---	---	---	---	---	---	---
8	121	曲げ柱 45.0 45.0	210 1426	258.0 1.000	----	169 169	131 182	131 1.391	2.60 1/150	0.06 1/30	0.05 1/30	0.560 1/30	13.1* 1/50	5.733 1/30	250 1/50
	122	曲げ柱 45.0 45.0	278 1426	258.0 1.000	----	179 179	139 187	139 1.347	2.60 1/150	0.08 1/30	0.05 1/30	0.560 1/30	13.1* 1/50	5.733 1/30	250 1/50



< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
9	103	曲げ柱 86.0 43.0	857 2603	494.0 1.000	----	340 344	139 326	139 2.351	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.03 1/30 1/12	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ---	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
104		曲げ柱 86.0 43.0	387 2603	494.0 1.000	----	272 277	111 288	111 2.594	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ---	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
105		曲げ柱 86.0 43.0	463 2603	494.0 1.000	----	284 288	116 294	116 2.542	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ---	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
106		曲げ柱 86.0 43.0	482 2603	494.0 1.000	----	286 291	117 296	117 2.529	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ---	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
107		曲げ柱 86.0 43.0	454 2603	494.0 1.000	----	282 287	115 293	115 2.547	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ---	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
108		曲げ柱 86.0 43.0	492 2603	494.0 1.000	----	287 292	117 296	117 2.525	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/11	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ---	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
109		曲げ柱 86.0 43.0	493 2603	607.0 1.000	----	287 293	96 296	96 3.101	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
110		曲げ柱 86.0 43.0	562 2603	607.0 1.000	----	298 303	99 302	99 3.051	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
111		曲げ柱 86.0 43.0	521 2603	607.0 1.000	----	292 297	97 299	97 3.080	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
112		曲げ柱 86.0 43.0	661 2603	228.0 1.000	----	354 354	311 318	311 1.023	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
113		曲げ柱 86.0 43.0	651 2603	228.0 1.000	----	353 353	310 317	310 1.024	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
114		曲げ柱 86.0 43.0	675 2603	228.0 1.000	----	356 356	312 319	312 1.021	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
115		曲げ柱 86.0 43.0	647 2603	228.0 1.000	----	352 352	309 317	309 1.025	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
116		曲げ柱 86.0 43.0	746 2603	228.0 1.000	----	366 366	321 325	321 1.011	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
117		曲げ柱 86.0 43.0	649 2603	228.0 1.000	----	353 353	309 317	309 1.025	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
118		曲げ柱 86.0 43.0	610 2603	228.0 1.000	----	347 347	305 314	305 1.030	1.27 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
119		せん断柱 86.0 43.0	1088 2603	228.0 1.000	----	410 410	360 352	352 0.978	1.24 1/150 1/150	0.17 1/30 1/150	0.07 1/30 ----	0.617 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	5.302 1/30 1/154	250 1/50 0.720
121		曲げ柱 45.0 45.0	97 1426	258.0 1.000	----	150 150	116 173	116 1.485	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/39	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
122		曲げ柱 45.0 45.0	-28 1426	258.0 1.000	----	129 129	100 165	100 1.657	2.60 1/150 1/150	0.00 1/30 1/150	0.03 1/30 1/27	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hc <sub>w</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
10	113	曲げ柱 45.0 45.0	148 1426	258.0 1.000	----	159 159	123 177	123 1.438	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/44	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	114	曲げ柱 45.0 45.0	14 1426	258.0 1.000	----	136 136	105 166	105 1.577	2.60 1/150 1/150	0.00 1/30 1/150	0.04 1/30 1/31	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	115	曲げ柱 45.0 45.0	65 1426	258.0 1.000	----	145 145	112 170	112 1.518	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/36	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	116	曲げ柱 45.0 45.0	55 1426	258.0 1.000	----	143 143	111 170	111 1.528	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	117	曲げ柱 45.0 45.0	57 1426	258.0 1.000	----	143 143	111 170	111 1.526	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	118	曲げ柱 45.0 45.0	54 1426	258.0 1.000	----	143 143	111 169	111 1.530	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	119	曲げ柱 45.0 45.0	85 1426	258.0 1.000	----	148 148	115 172	115 1.497	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/38	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	121	曲げ柱 45.0 45.0	112 1426	258.0 1.000	----	153 153	118 174	118 1.470	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/40	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	122	曲げ柱 45.0 45.0	91 1426	258.0 1.000	----	149 149	116 172	116 1.491	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/38	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
11	113	121 せん断壁	857 ----	----	308.0 ----	419388 419388	136165 19955	19955 0.147	1.00						
5	116	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	308.0 ----	968 968	314 833	314 2.651	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.53 N/mm2				(雑壁No. 17)	
5	116	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	308.0 ----	43 43	14 77	14 5.476	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.19 N/mm2				(雑壁No. 32)	

【RC鉛直部材の強度寄与係数】 X方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

分類 : 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱、極脆性袖壁付柱、せん断袖壁付柱、曲げ袖壁付柱、曲げ壁、せん断壁、せん断柱型付壁、曲げ柱型付壁

Q<sub>Su</sub>/Q<sub>Mu</sub> : せん断終局強度/曲げ終局強度時のせん断力  
 R<sub>my</sub>, R<sub>su</sub> : 柱の曲げ降伏層間変形角、せん断柱の終局時層間変形角  
 α<sub>m1</sub> : F 1=0.8の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m2</sub> : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m3</sub> : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m4</sub> : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m5</sub> : 1.27 ≤ F 1の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>s1</sub> : F 1=0.8の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s2</sub> : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s3</sub> : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s4</sub> : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s5</sub> : 1.27 ≤ F 1の場合のせん断柱の強度寄与係数

F, G-No. : F指標値とそのグループ番号  
 Q<sub>u</sub> : 保有せん断力 (kN)  
 F 1 : 第1グループのF指標値  
 α 1 : F 1=0.8の場合の強度寄与係数 α  
 α 2 : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合の強度寄与係数 α  
 α 3 : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合の強度寄与係数 α  
 α 4 : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合の強度寄与係数 α  
 α 5 : 1.27 ≤ F 1の場合の強度寄与係数 α  
 \*印は、強度寄与係数を直接指定した場合を示す。 極脆性柱・せん断柱・曲げ柱それぞれで最小となるαに"<"付を出力

R 1 : 第1グループの終局強度時変形角 以下に各グループが第1グループになる場合のF 1との対応を示す。

・RC階、混合RC階

G-No.	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F1	0.8	1.0	1.1	1.2	1.27	1.4	1.5	1.75	2.0	2.25	2.6	3.0	3.2
R1	1/500	1/250	1/200	1/167	1/150	1/135	1/125	1/100	1/82	1/66	1/50	1/35	1/30

< 3階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Q <sub>u</sub> Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>my</sub> R <sub>su</sub>	α 1 α <sub>m1</sub>	α s1	α 2 α <sub>m2</sub>	α s2	α 3 α <sub>m3</sub>	α s3	α 4 α <sub>m4</sub>	α s4	α 5 α <sub>m5</sub>	α s5
1	103	曲げ柱型付壁	1.50	( 7 )	713	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
	104	曲げ柱	2.60	(11)	190	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	105	曲げ柱	2.60	(11)	197	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	106	曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	107	曲げ柱	2.60	(11)	197	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	108	曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	109	曲げ柱	2.60	(11)	196	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	110	曲げ柱	2.00	( 9 )	240	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	111	曲げ柱	2.00	( 9 )	240	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	112	曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	113	曲げ柱	2.60	(11)	196	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	114	曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
		115			2.60 (11)	197	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		116			2.60 (11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		117			2.60 (11)	197	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		118			2.60 (11)	191	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		119			1.00 ( 2)	1857	---	0.650		1.000						
3		102			2.60 (11)	98	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		104			2.60 (11)	89	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		105			1.12 ( 3)	289	1/190	<0.566 >		<0.832 >		<0.965 >				
		107			1.12 ( 3)	308	1/190	0.566		0.832		0.965				
	111	109			1.00 ( 2)	3585	---	0.650		1.000						
	115	113			1.00 ( 2)	4300	---	1.000*		1.000*						
		117			1.12 ( 3)	290	1/190	0.566		0.832		0.965				
		118			2.60 (11)	89	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		120			2.60 (11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
4		102			2.60 (11)	91	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		104			2.60 (11)	87	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		105			2.60 (11)	186	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		109			1.00 ( 2)	1540	---	0.650		1.000						
	113	111			1.00 ( 2)	3066	---	0.650		1.000						
		117			2.60 (11)	185	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		118			2.60 (11)	86	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		120			2.60 (11)	90	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
5		102			2.60 (11)	100	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		104			2.60 (11)	95	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
		105				201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		117				201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		118				96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		120				99	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
6		102				91	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		104				86	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		105				186	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
	113	109				5542	---	0.650		1.000						
		117				188	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		118				85	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		120				89	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
7		102				98	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		104				90	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
	107	105				4300	---	1.000*		1.000*						
		109				552	---	0.650		1.000						
		111				529	---	<1.000 >								
		113				311	1/190	0.566		0.832		0.965				
		115				305	1/190	0.566		0.832		0.965				
		117				287	1/190	0.566		0.832		0.965				
		118				93	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		120				97	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
9		103				713	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000
		104				190	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		105				197	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
106			曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
107			曲げ柱	2.60	(11)	197	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
108			曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109			曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
110			曲げ柱	2.60	(11)	204	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
111			曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
112			曲げ柱	2.60	(11)	215	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
113			曲げ柱	2.60	(11)	212	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
114			曲げ柱	2.60	(11)	213	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115			曲げ柱	2.60	(11)	212	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116			曲げ柱	2.60	(11)	213	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
117			曲げ柱	2.60	(11)	213	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
118			曲げ柱	2.60	(11)	206	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
119			せん断柱型付壁	1.00	(2)	1883	---	0.650		1.000							
6	109	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	28		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
9	111	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	291		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
4	109	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	16		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
7	109	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	221		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
7	109	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	73		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
1	103		曲げ柱	2.60	(11)	140	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	104		曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	105		曲げ柱	2.60	(11)	116	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	106		曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
107		曲げ柱	2.60	(11)	115	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
108		曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109		せん断柱	1.00	(2)	450	1/250	0.772		1.000		1.000		1.000		1.000	
110		せん断柱	1.00	(2)	0.842	1/250	0.650	0.772	1.000	1.000			1.000		1.000	
111		せん断柱	1.00	(2)	477	1/250	0.933		1.000		1.000		1.000		1.000	
111		せん断柱	1.00	(2)	0.697	1/250	0.650	0.933	1.000	1.000			1.000		1.000	
111		せん断柱	1.00	(2)	478	1/250	0.933		1.000		1.000		1.000		1.000	
112		曲げ柱	2.60	(11)	0.697	1/250	0.650	0.933	1.000	1.000			0.825		0.929	
112		曲げ柱	2.60	(11)	97	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
113		曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
114		曲げ柱	2.60	(11)	100	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115		曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116		曲げ柱	2.60	(11)	95	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
117		曲げ柱	2.60	(11)	94	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
118		曲げ柱	2.60	(11)	91	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
119		曲げ柱	2.60	(11)	114	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
3	103	曲げ柱	1.27	(5)	657	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
105		曲げ柱	2.60	(11)	276	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
107		曲げ柱	2.60	(11)	277	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109		せん断柱型付壁	1.00	(2)	838	---	0.650		1.000							
111		せん断柱型付壁	1.00	(2)	2022	---	0.650		1.000							
113	117	せん断壁	1.00	(2)	10700	---	1.000*		1.000*							
119		せん断柱	1.00	(2)	963	1/226	0.705		1.000							
119		せん断柱	1.00	(2)	0.875	1/250	0.617	0.705	0.933	1.000						
4	103	曲げ柱	1.89	(8)	589	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
105		曲げ柱	2.60	(11)	247	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
107		曲げ柱	2.60	(11)	227	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109		曲げ柱	2.60	(11)	315	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	



## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>my</sub> /R <sub>su</sub>	α <sub>1</sub> α <sub>m1</sub>	α <sub>s1</sub>	α <sub>2</sub> α <sub>m2</sub>	α <sub>s2</sub>	α <sub>3</sub> α <sub>m3</sub>	α <sub>s3</sub>	α <sub>4</sub> α <sub>m4</sub>	α <sub>s4</sub>	α <sub>5</sub> α <sub>m5</sub>	α <sub>s5</sub>
		せん断柱型付壁	1.00	(2)	1187	---	---	0.650		1.000							
	113 115	せん断壁	1.00	(2)	6500	---	---	1.000*		1.000*							
		曲げ柱	1.27	(5)	452	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		せん断柱	1.03	(2)	918	1/213	---	0.630		0.945							
5	103	曲げ柱	1.27	(5)	0.950 660	1/229 1/150	---	0.599	0.630	0.897	0.945			0.825		0.929	1.000
	105	曲げ柱	2.60	(11)	287	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	107	曲げ柱	2.60	(11)	244	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	109	曲げ柱	2.60	(11)	238	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	111	曲げ柱	2.60	(11)	183	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	113	曲げ柱	1.70	(7)	423	1/150	---	<0.510>		<0.720>		<0.825>		<0.929>		<1.000>	
	115	曲げ柱	1.45	(6)	439	1/150	---	<0.510>		<0.720>		<0.825>		<0.929>		<1.000>	
	117	せん断柱	1.26	(4)	529	1/150	---	<0.514>		<0.726>		<0.832>		<0.937>			
	119	せん断柱	1.00	(2)	0.992 944	1/151 1/213	---	0.510	0.514	0.720	0.726	0.825	0.832	0.929	0.937		
6	103	曲げ柱	1.72	(7)	0.872 605	1/250 1/150	---	0.599	0.686	0.897	1.000			0.825		0.929	1.000
	105	曲げ柱	2.60	(11)	245	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	107	曲げ柱	2.60	(11)	228	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	109 111	せん断壁	1.00	(2)	9500	---	---	1.000*		1.000*							
	113	曲げ柱	1.27	(5)	490	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	115	曲げ柱	2.15	(9)	390	1/150	---	<0.510>		<0.720>		<0.825>		<0.929>		<1.000>	
	117	曲げ柱	1.41	(6)	441	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	119	せん断柱	1.04	(2)	915	1/213	---	<0.624>		<0.935>							
7	103	曲げ柱	1.27	(5)	0.959 664	1/226 1/150	---	0.599	0.624	0.897	0.935			0.825		0.929	1.000
	105	曲げ柱	2.60	(11)	272	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	107	曲げ柱	2.60	(11)	310	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_{Mu}}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$	
	109	111	せん断壁	1.00	( 2)	5800	---	---	1.000*		1.000*								
	113		曲げ柱	1.27	( 5)	477	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	115	119	せん断壁	1.00	( 2)	9900	---	---	1.000*		1.000*								
9	103		曲げ柱	2.60	(11)	139	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	104		曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	105		曲げ柱	2.60	(11)	116	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	106		曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	107		曲げ柱	2.60	(11)	115	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	108		曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	109		曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	110		曲げ柱	2.60	(11)	99	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	111		曲げ柱	2.60	(11)	97	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	112		曲げ柱	2.60	(11)	219	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	113		曲げ柱	2.60	(11)	214	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	114		曲げ柱	2.60	(11)	217	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	115		曲げ柱	2.60	(11)	214	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	116		曲げ柱	2.60	(11)	219	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	117		曲げ柱	2.60	(11)	215	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	118		曲げ柱	2.60	(11)	208	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	119		曲げ柱	2.60	(11)	253	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
5	117	雑壁	曲げ壁	1.50	( 7)	227			0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
5	117	雑壁	曲げ壁	1.50	( 7)	227			0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
1	103	曲げ柱	2.60	(11)	140	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	104	曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	105	曲げ柱	2.60	(11)	116	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	106	曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	107	曲げ柱	2.60	(11)	115	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	108	曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	109	曲げ柱	2.60	(11)	178	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	110	曲げ柱	1.99	(8)	272	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	111	曲げ柱	2.60	(11)	224	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	112	曲げ柱	2.60	(11)	97	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	113	曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	114	曲げ柱	2.60	(11)	100	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	115	曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	116	曲げ柱	2.60	(11)	95	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	117	曲げ柱	2.60	(11)	94	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	118	曲げ柱	2.60	(11)	91	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	119	曲げ柱	2.60	(11)	114	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
2	112	曲げ柱	2.60	(11)	69	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	113	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	114	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	115	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	116	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	117	曲げ柱	2.60	(11)	66	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	118	曲げ柱	2.60	(11)	72	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
		119			2.60 (11)	60	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		121			2.60 (11)	99	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
3		103			1.27 (5)	657	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >
		105			2.60 (11)	276	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		107			2.60 (11)	277	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		109			1.00 (2)	838	---	0.650		1.000						
	112	111			1.00 (2)	1944	---	0.650		1.000						
	119	113			1.00 (2)	19200	---	1.000*		1.000*						
4		103			1.89 (8)	589	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		105			2.60 (11)	247	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		107			2.60 (11)	227	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		109			2.60 (11)	315	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
	112	111			1.00 (2)	2339	---	0.650		1.000						
		113			1.22 (4)	557	1/150	0.538		0.759		0.870		0.980		
		114			2.60 (11)	86	1/150	0.510	0.538	0.720	0.759	0.825	0.870	0.929	0.980	
		115			2.49 (10)	333	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >
		116			2.60 (11)	51	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		117			1.33 (5)	434	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
5		103			1.27 (5)	660	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		105			2.60 (11)	287	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		107			2.60 (11)	244	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		109			2.60 (11)	238	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		111			2.60 (11)	183	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		112			1.50 (7)	223	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
		せん断柱	1.26	(4)	540	1/150	<0.510 >		<0.721 >		<0.826 >		<0.929 >			
		曲げ柱	2.60	(11)	0.999 58	1/150	0.510	0.510	0.720	0.721	0.825	0.826	0.929	0.929		1.000
		曲げ柱	2.32	(10)	351	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		せん断柱型付壁	1.00	(2)	320	---	0.650		1.000							
		極脆性柱	0.80	(1)	825	---	<1.000 >									
6	103	曲げ柱	1.72	(7)	0.203 605	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
		曲げ柱	2.60	(11)	245	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	228	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
	111	せん断壁	1.00	(2)	4872	---	0.650		1.000							
		曲げ柱型付壁	1.50	(7)	388	---	0.650		1.000		1.000		1.000			1.000
		せん断柱	1.20	(4)	562	1/150	0.545		0.770		0.882		0.993			
		曲げ柱	2.60	(11)	0.935 81	1/165 1/150	0.510	0.545	0.720	0.770	0.825	0.882	0.929	0.993		1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	303	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	51	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	1.50	(7)	423	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
7	103	曲げ柱	1.27	(5)	664	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	272	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	310	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		せん断柱	1.03	(2)	637	1/150	<0.670 >		<0.947 >							
		極脆性柱	0.80	(1)	0.761 875	1/227	0.510	0.670	0.720	0.947						
		曲げ柱型付壁	1.50	(7)	0.365 249	---	0.650		1.000		1.000		1.000			1.000
		極脆性柱	0.80	(1)	782	---	1.000									
		極脆性柱	0.80	(1)	0.369 216	---	1.000									
	119	せん断壁	1.00	(2)	0.641 15000	---	1.000*		1.000*							

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_u}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$	
8	121	曲げ柱	2.60	(11)	131	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	122	曲げ柱	2.60	(11)	139	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
9	103	曲げ柱	2.60	(11)	139	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	104	曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	105	曲げ柱	2.60	(11)	116	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	106	曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	107	曲げ柱	2.60	(11)	115	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	108	曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	109	曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	110	曲げ柱	2.60	(11)	99	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	111	曲げ柱	2.60	(11)	97	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	112	曲げ柱	1.27	(5)	311	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	113	曲げ柱	1.27	(5)	310	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	114	曲げ柱	1.27	(5)	312	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	115	曲げ柱	1.27	(5)	309	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	116	曲げ柱	1.27	(5)	321	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	117	曲げ柱	1.27	(5)	309	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	118	曲げ柱	1.27	(5)	305	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	119	せん断柱	1.24	(4)	352	1/150	0.521			0.736		0.843		0.949				
	121	曲げ柱	2.60	(11)	0.978 116	1/154 1/150	0.510 0.510	0.521		0.720 0.720	0.736	0.825 0.825	0.843	0.929 0.929	0.949		1.000	
	122	曲げ柱	2.60	(11)	100	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
10	113	曲げ柱	2.60	(11)	123	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	114	曲げ柱	2.60	(11)	105	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	115	曲げ柱	2.60	(11)	112	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	- 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_u}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$	$\alpha s5$
	116		曲げ柱	2.60	(11)		111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	117		曲げ柱	2.60	(11)		111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	118		曲げ柱	2.60	(11)		111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	119		曲げ柱	2.60	(11)		115	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	121		曲げ柱	2.60	(11)		118	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	122		曲げ柱	2.60	(11)		116	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
11	113	121	せん断壁	1.00	(2)		19955	---	0.650		1.000							
5	116	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)		314		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
5	116	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)		14		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	





【鉛直部材の諸元：(伏図)】 X方向 正加力時 2次診断

---- : X方向の壁      .... : Y方向の壁  
上段 : 保有せん断力    下段 : F指標, 破壊形式  
鉛直部材の分類 S : せん断柱    X : 極脆性柱    □ : その他

破壊形式

CB : 曲げ柱            CS : せん断柱            CSS : 極脆性柱            CWB : 曲げ袖壁付柱            CWS : せん断袖壁付柱            CWSS : 極脆性袖壁付柱  
WCB : 曲げ柱型付壁    WCS : せん断柱型付壁  
WB : 曲げ壁            WS : せん断壁

< 3 階 > RC

11

10

9  
 713 □ 190 □ 197 □ 198 □ 197 □ 198 □ 200 □ 204 □ 200 □ 215 □  
 1.50WCB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB

8

7  
 98 □ 90 □ 4300 □ 552 □ 529 □  
 2.60CB 2.60CB 1.00WS 1.00WCS 0.80CSS

6  
 91 □ 86 □ 186 □ 5542 □  
 2.60CB 2.60CB 2.60CB 1.00WS

5  
 100 □ 95 □ 201 □  
 2.60CB 2.60CB 2.60CB

4  
 91 □ 87 □ 186 □ 1540 □ 3066 □  
 2.60CB 2.60CB 2.60CB 1.00WCS 1.00WS

3  
 98 □ 89 □ 289 □ 308 □ 3585 □  
 2.60CB 2.60CB 1.12CB 1.12CB 1.00WS

101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111 112

11

10

9            215            212            213            212            213            213            206            1883  
             □            □            □            □            □            □            □            □  
             2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    1.00WCS

8

7                    311                    305                    287                    93                    97  
                     □                    □                    □                    □                    □                    □  
                     1.12CB                1.12CB                1.12CB                2.60CB                2.60CB

6            5542                    188                    85                    89  
             -----□                    □                    □                    □  
             1.00WS                    2.60CB                2.60CB                2.60CB

5                                    201                    96                    99  
                                     □                    □                    □  
                                     2.60CB                2.60CB                2.60CB

4            3066                    185                    86                    90  
             -----□                    □                    □                    □  
             1.00WS                    2.60CB                2.60CB                2.60CB

3                                    4300                    290                    89                    96  
                                     □-----□                    □                    □                    □  
                                     1.00WS                    1.12CB                2.60CB                2.60CB

112      113      114      115      116      117      118      119      120      121      122

3

-----

2

1

713	190	197	198	197	198	196	240	240	200
□	□	□	□	□	□	□	□	□	□
1.50WCB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.00CB	2.00CB	2.60CB

101

102

103

104

105

106

107

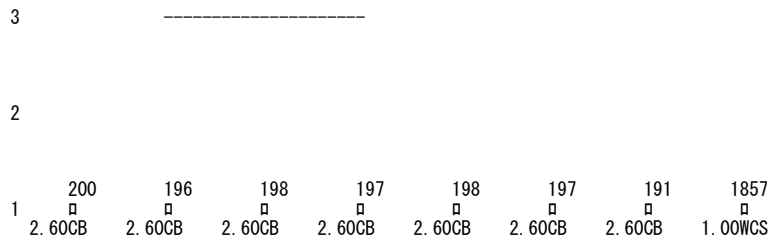
108

109

110

111

112



112 113 114 115 116 117 118 119 120 121 122

< 2 階 > RC

11

10

9		139 □ 2.60CB	111 □ 2.60CB	116 □ 2.60CB	117 □ 2.60CB	115 □ 2.60CB	117 □ 2.60CB	96 □ 2.60CB	99 □ 2.60CB	97 □ 2.60CB	219 □ 2.60CB
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	-------------------	-------------------	-------------------	--------------------

8

7		664 □ 1.27CB . .	272 □ 2.60CB . .	310 □ 2.60CB . .	5800 □-----□ 1.00WS . . . .	
6		605 □ 1.72CB	245 □ 2.60CB	228 □ 2.60CB	9500 □-----□ 1.00WS	

5		660 □ 1.27CB	287 □ 2.60CB	244 □ 2.60CB	238 □ 2.60CB	183 □ 2.60CB
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------

4		589 □ 1.89CB . .	247 □ 2.60CB . .	227 □ 2.60CB . .	315 □ 2.60CB . .	1187 □ 1.00WCS . .
---	--	------------------------------	------------------------------	------------------------------	------------------------------	--------------------------------

3		657 □ 1.27CB	276 □ 2.60CB	277 □ 2.60CB	838 □ 1.00WCS	2022 □ 1.00WCS
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	---------------------	----------------------

101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

11

10

9            219            214            217            214            219            215            208            253  
              □            □            □            □            □            □            □            □  
              2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB

8

7                            477                            9900  
                              □                                □  
                              1.27CB                                1.00WS

6                            490                            390                            441                            915  
                              □                                □                                □                                □  
                              1.27CB                                2.15CB                                1.41CB                                1.04CS

5                            423                            439                            529                            944  
                              □                                □                                □                                □  
                              1.70CB                                1.45CB                                1.26CS                                1.00CS

4                            6500                            452                            918  
                              □                                □                                □                                □  
                              1.00WS                                1.27CB                                1.03CS

3                            10700                            963  
                              □                                □                                □  
                              1.00WS                                1.00CS

112            113            114            115            116            117            118            119            120            121            122

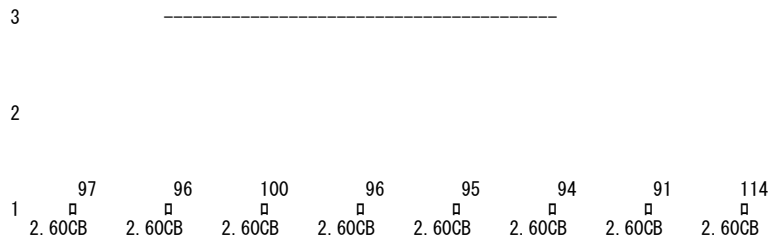
3

2

1		140	111	116	117	115	117	450	477	478	97
		□	□	□	□	□	□	S	S	S	□
		2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	1.00CS	1.00CS	1.00CS	2.60CB

101      102      103      104      105      106      107      108      109      110      111      112





112 113 114 115 116 117 118 119 120 121 122

< 1 階 > RC

11

10

9		139 □ 2.60CB	111 □ 2.60CB	116 □ 2.60CB	117 □ 2.60CB	115 □ 2.60CB	117 □ 2.60CB	96 □ 2.60CB	99 □ 2.60CB	97 □ 2.60CB	311 □ 1.27CB
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	-------------------	-------------------	-------------------	--------------------

8

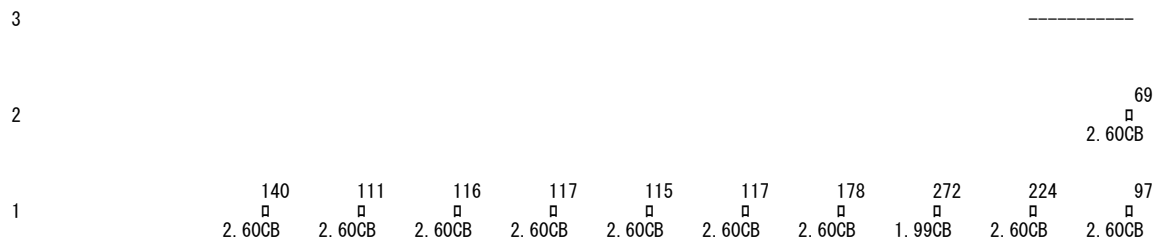
7		664 □ 1.27CB · · ·	272 □ 2.60CB · · ·	310 □ 2.60CB · · ·		637 S □ 1.03CS · · ·			875 X □ 0.80CSS · · ·		249 □ 1.50WCB · · ·
6		605 □ 1.72CB	245 □ 2.60CB	228 □ 2.60CB				4872 □-----□ 1.00WS			388 □ 1.50WCB

5		660 □ 1.27CB	287 □ 2.60CB	244 □ 2.60CB		238 □ 2.60CB			183 □ 2.60CB		223 □ 1.50WCB
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	--	--------------------	--	--	--------------------	--	---------------------

4		589 □ 1.89CB · · ·	247 □ 2.60CB · · ·	227 □ 2.60CB · · ·		315 □ 2.60CB · · ·				2339 □-----□ · 1.00WS · · ·
3		657 □ 1.27CB	276 □ 2.60CB	277 □ 2.60CB		838 □ 1.00WCS				1944 □-----□ 1.00WS

101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

11	19955										
	□-----□-----□-----□-----□-----□-----□-----□-----□-----□-----□										
	1.00WS										
10	123	105	112	111	111	111	115		118	116	
	□	□	□	□	□	□	□		□	□	
	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB		2.60CB	2.60CB	
9	311	310	312	309	321	309	305	352	116	100	
	□	□	□	□	□	□	□	S	□	□	
	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.24CS	2.60CB	2.60CB	
8											
									131	139	
									□	□	
									2.60CB	2.60CB	
7	249	782	216				15000				
	□	X	X				□-----□-----□-----□-----□				
	1.50WCB	0.80GSS	0.80GSS				1.00WS				
6	388	562	81	303	51	423					
	□	S	□	□	□	□					
	1.50WCB	1.20GS	2.60CB	2.60CB	2.60CB	1.50CB					
5	223	540	58	351	320	825					
	□	S	□	□	□	X					
	1.50WCB	1.26GS	2.60CB	2.32CB	1.00WCS	0.80GSS					
4		557	86	333	51	434					
	□	S	□	□	□	□					
		1.22GS	2.60CB	2.49CB	2.60CB	1.33CB					
3											
							19200				
							□-----□-----□-----□-----□				
							1.00WS				
	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122



101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111 112

3	-----										
2	69 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	66 □ 2.60CB	72 □ 2.60CB	60 □ 2.60CB	99 □ 2.60CB		
1	97 □ 2.60CB	96 □ 2.60CB	100 □ 2.60CB	96 □ 2.60CB	95 □ 2.60CB	94 □ 2.60CB	91 □ 2.60CB	114 □ 2.60CB			
	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122

【鉛直部材の諸元：（軸組）】 X方向 正加力時 2次診断

////: 壁あり

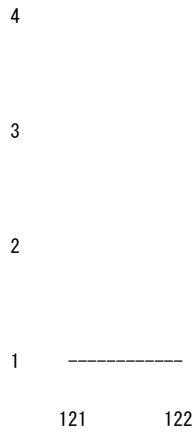
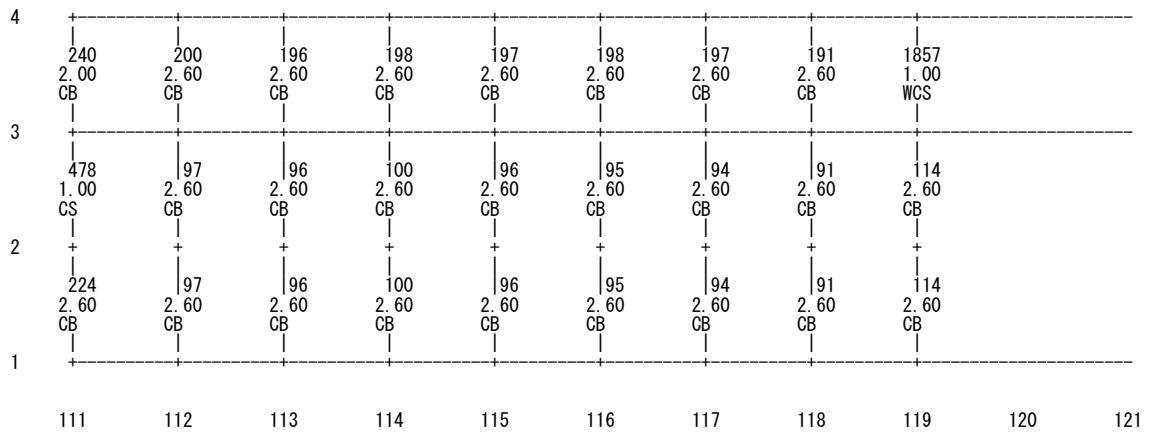
上段: 保有せん断力 中段: F指標 下段: 破壊形式

破壊形式

CB: 曲げ柱 CS: せん断柱 CSS: 極脆性柱 CWB: 曲げ袖壁付柱 CWS: せん断袖壁付柱 CWSS: 極脆性袖壁付柱  
WCB: 曲げ柱型付壁 WCS: せん断柱型付壁  
WB: 曲げ壁 WS: せん断壁

< 1 フレーム >

4			713 1.50 WCB	190 2.60 CB	197 2.60 CB	198 2.60 CB	197 2.60 CB	198 2.60 CB	196 2.60 CB	240 2.00 CB	240 2.00 CB
3			140 2.60 CB	111 2.60 CB	116 2.60 CB	117 2.60 CB	115 2.60 CB	117 2.60 CB	450 1.00 CS	477 1.00 CS	478 1.00 CS
2			140 2.60 CB	111 2.60 CB	116 2.60 CB	117 2.60 CB	115 2.60 CB	117 2.60 CB	178 2.60 CB	272 1.99 CB	224 2.60 CB
1											
	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111



< 2 フレーム >

4

3

2

1

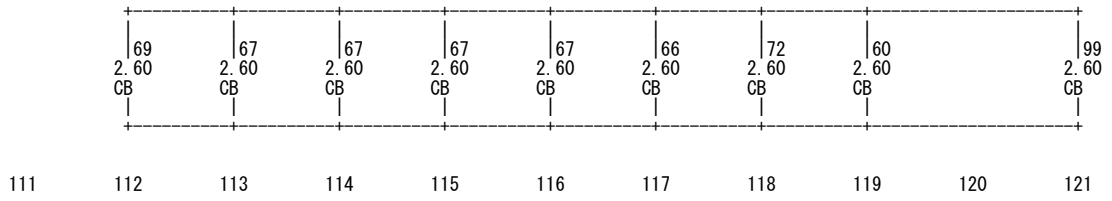
101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111

4

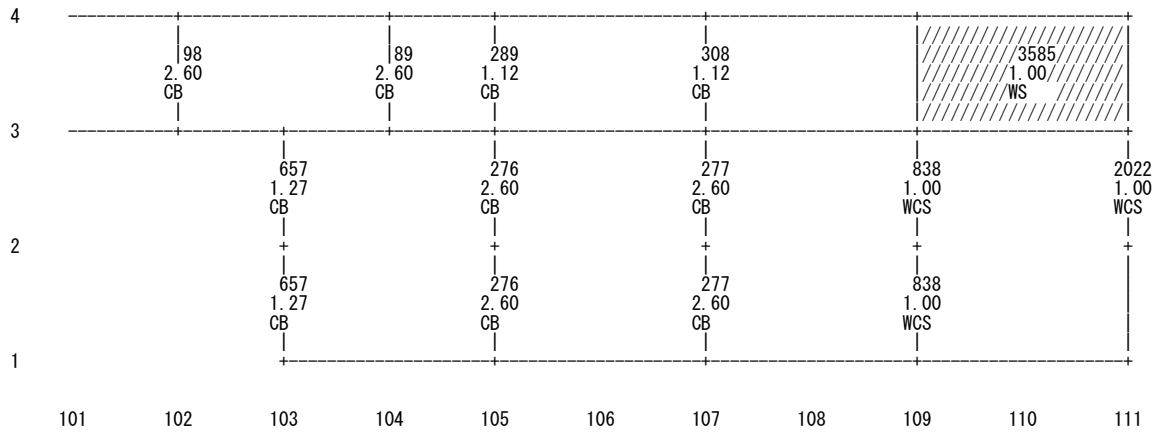
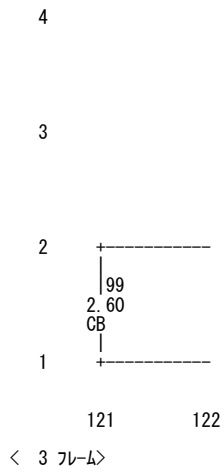
3

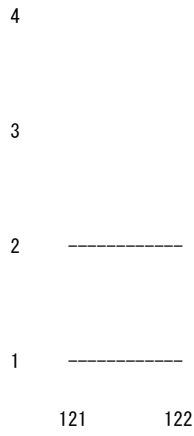
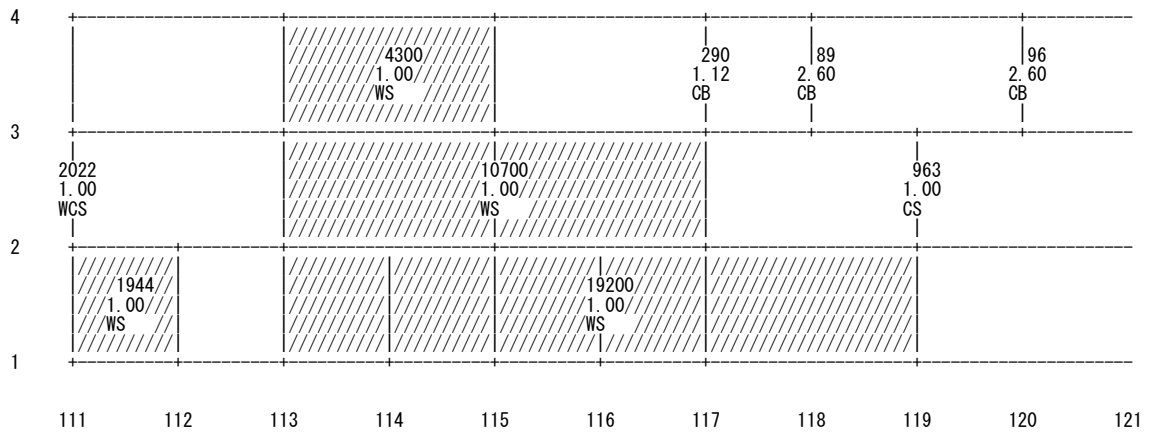
2

1

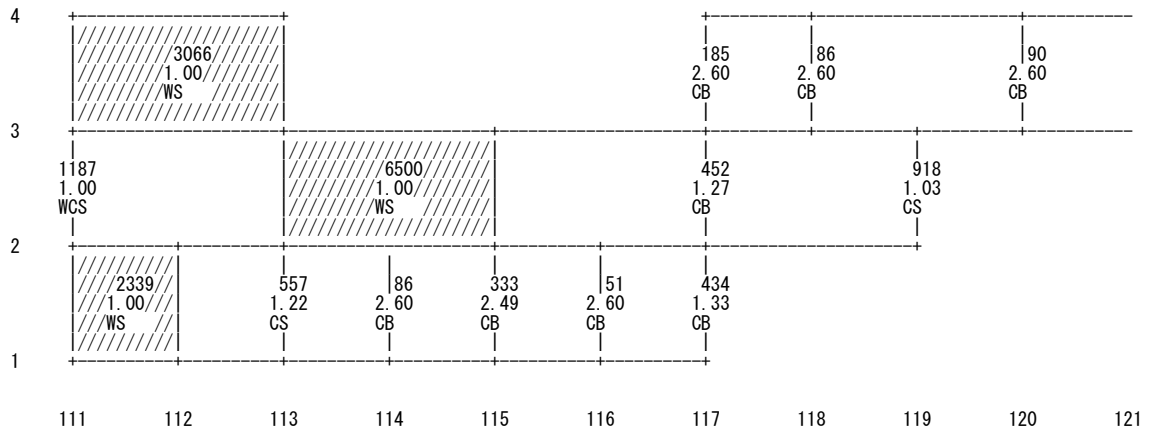
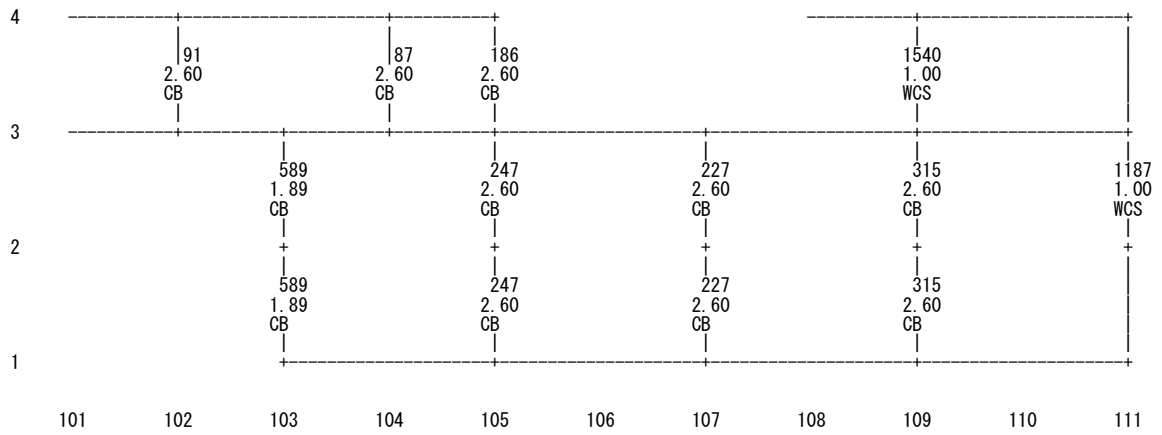


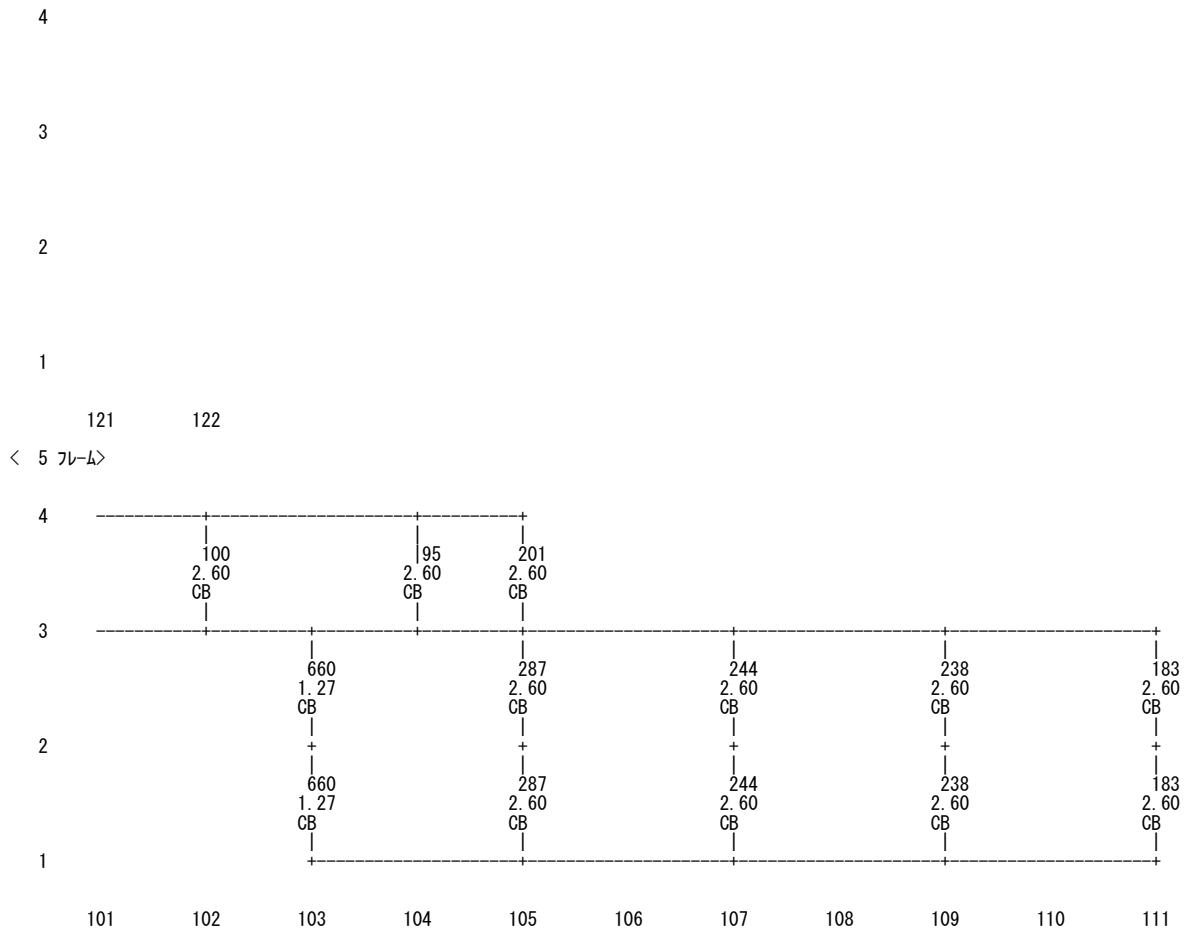


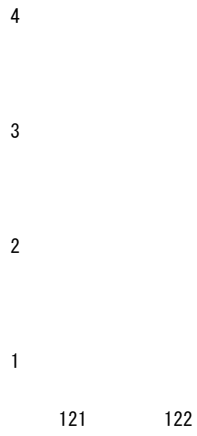
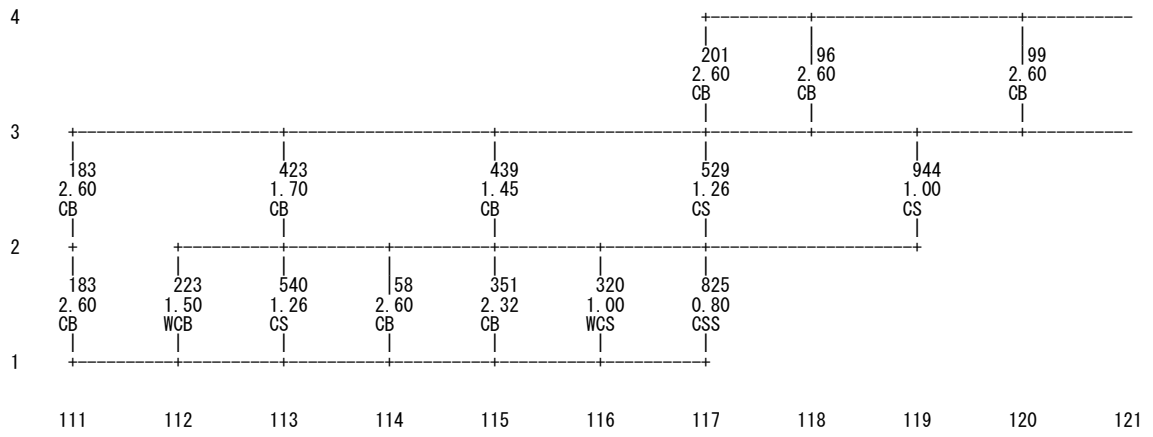




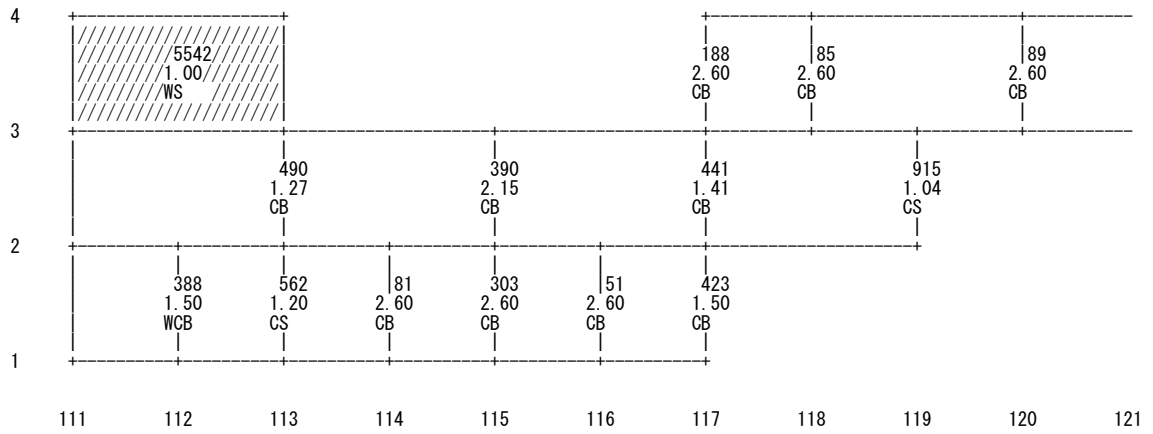
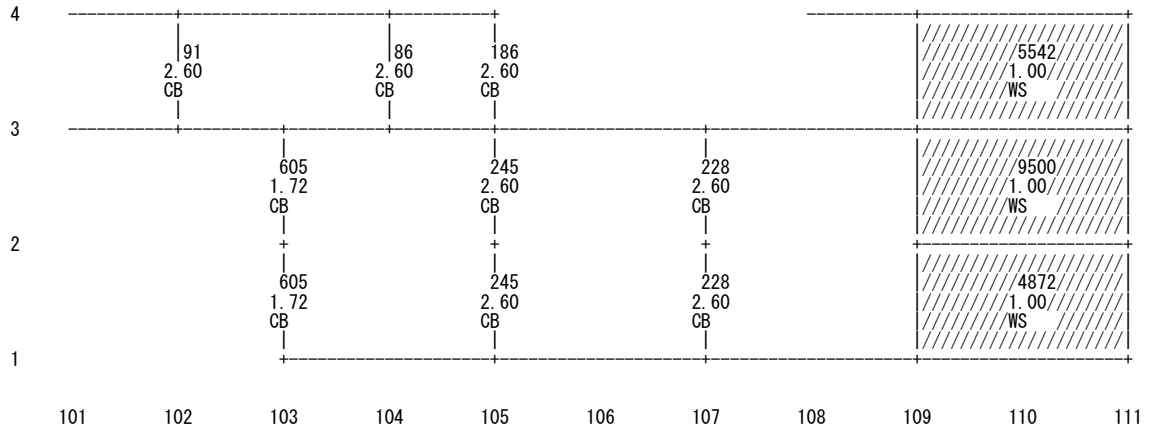
< 4 フレーム >

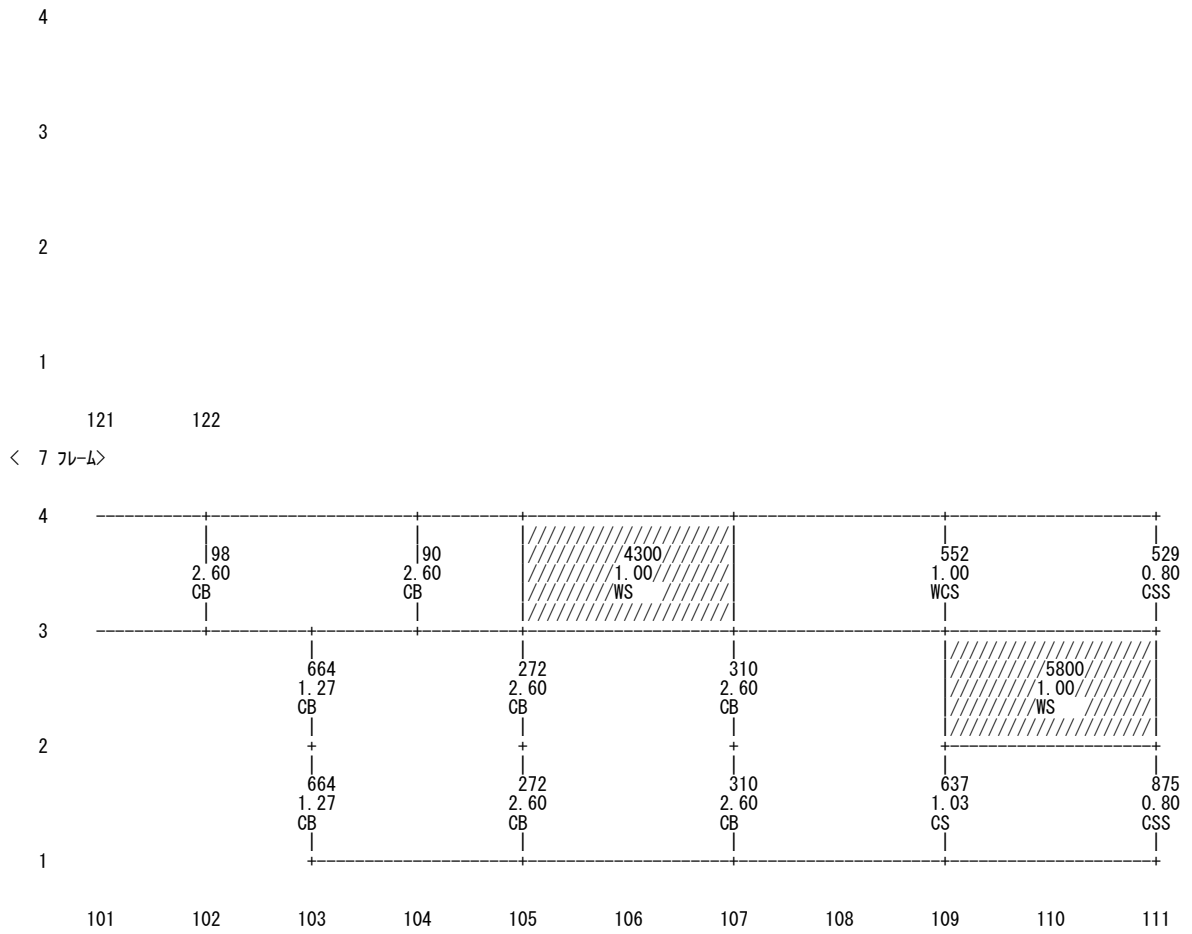


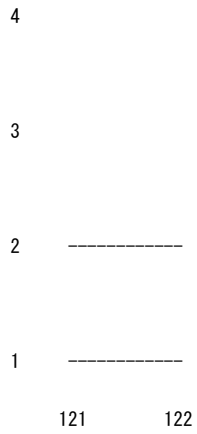
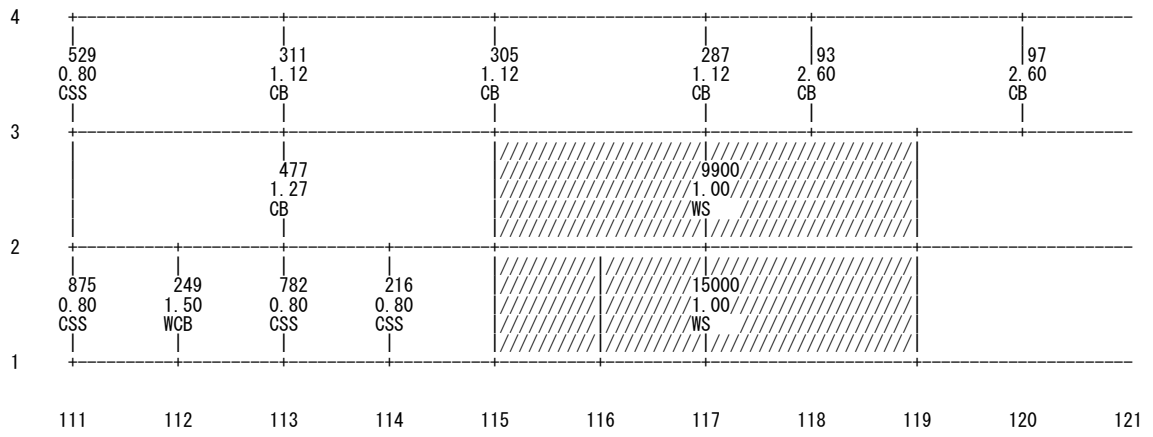




< 6 フレーム >









< 8 フレーム >

4

3

2

1

101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111

4

3

2

1

111 112 113 114 115 116 117 118 119 120 121

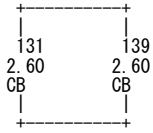


4

3

2

1



121

122

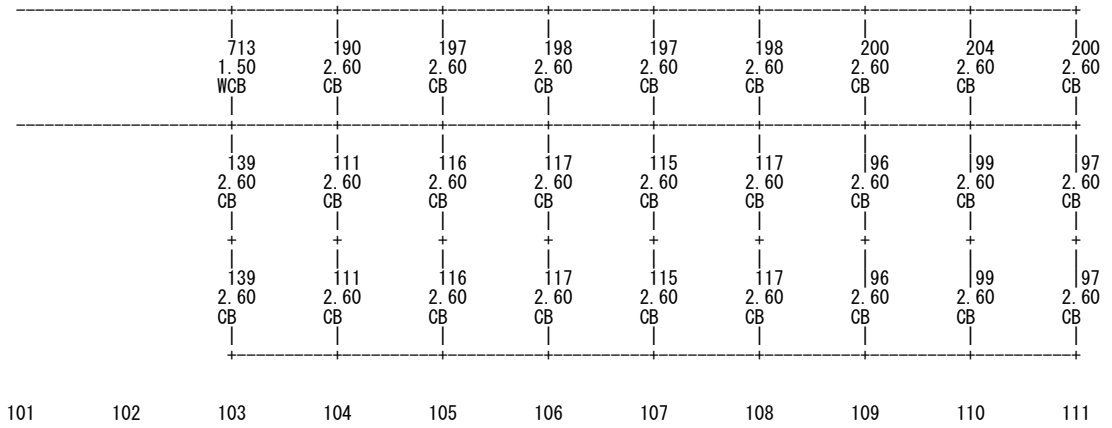
< 9 フレーム >

4

3

2

1



101

102

103

104

105

106

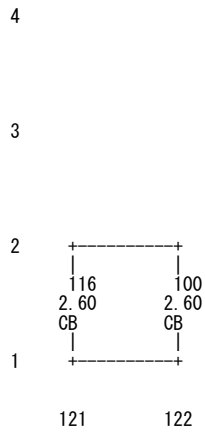
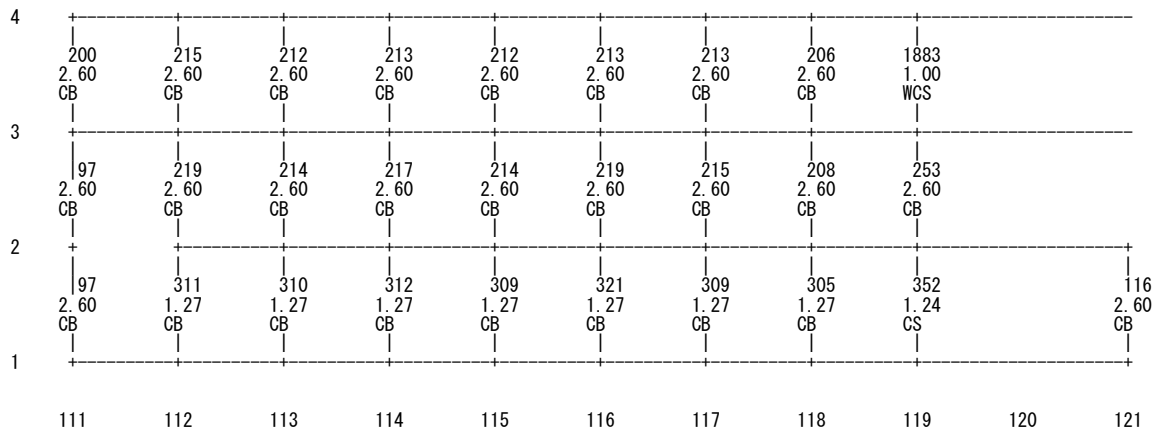
107

108

109

110

111



< 10 フレーム >

4

3

2

1

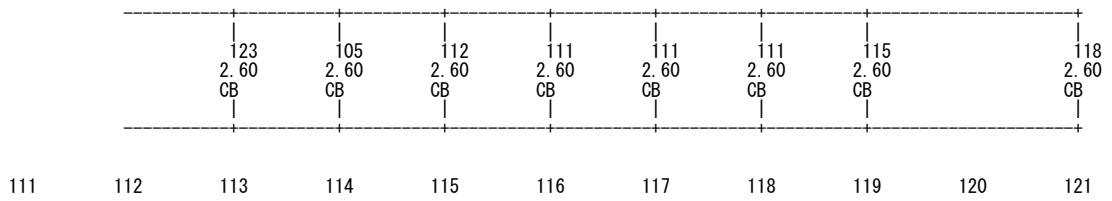
101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111

4

3

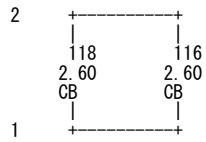
2

1



4

3



121 122

< 11 フレーム >

4

3

2

1

101

102

103

104

105

106

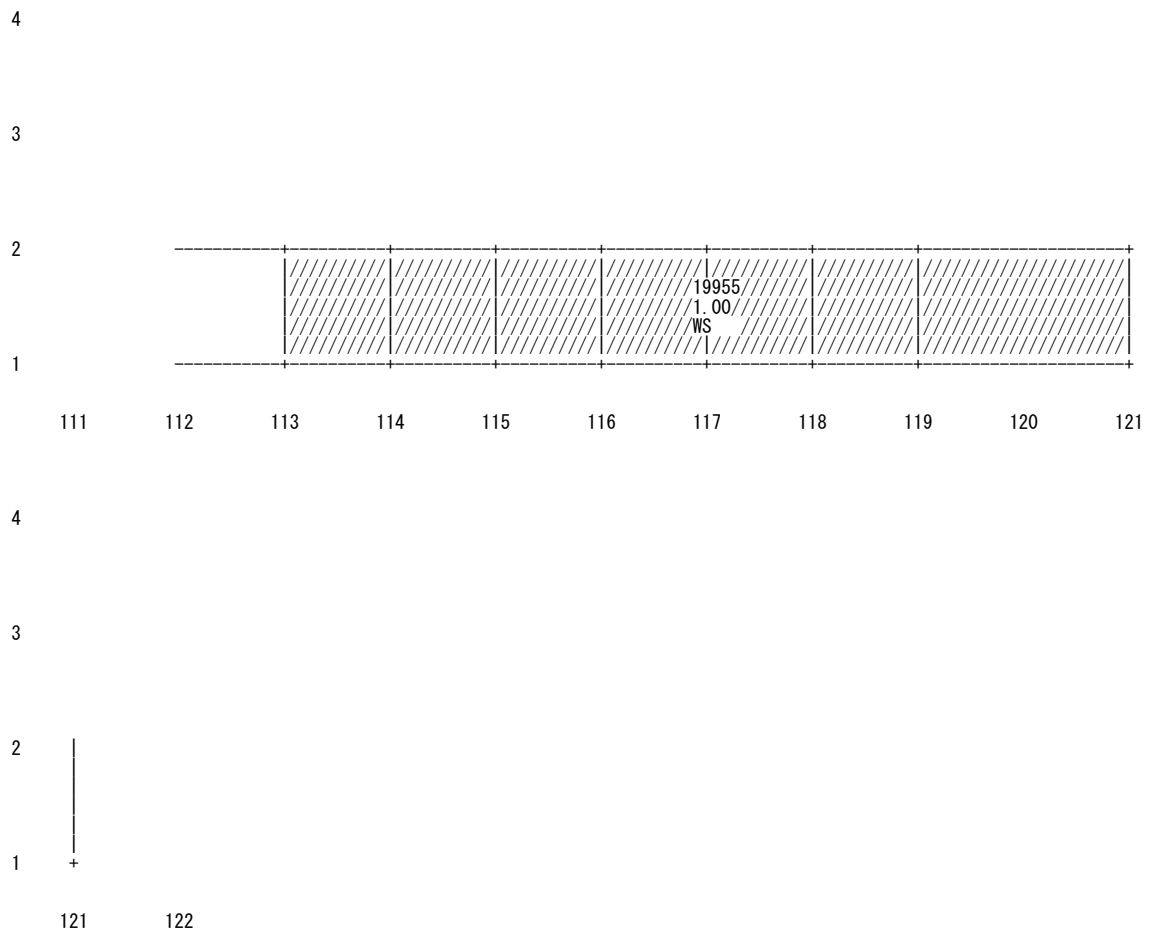
107

108

109

110

111



【RC柱部材における残存軸耐力の $\eta r$ と軸力支持能力の $\eta R$ 】 X方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

破壊形式 : 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱  
極脆性袖壁付柱、せん断袖壁付柱、曲げ袖壁付柱  
せん断柱型付壁、曲げ柱型付壁

ho/D : 柱の内法寸法/柱せい  
帯筋量 : 帯筋本数又は帯筋断面積、帯筋間隔 (cm<sup>2</sup>, mm)  
pw : X方向帯筋量とY方向帯筋量の最小値 (%)  
Ac : 柱断面積 (cm<sup>2</sup>)  
Fc : コンクリート圧縮強度 (N/mm<sup>2</sup>)

F, Fu : 柱のF指標値、終局限界F指標値  
N : 柱軸力 (kN)  
 $\eta r_i, \eta R_i$  : 残存軸耐力、軸力支持能力の係数  
(i= 1: Fu=1.0, 2: Fu=1.27, 3: Fu=2.0, 4: Fu=3.0)  
TYPE : 極脆性柱 (1: 0.4 < pw, 2: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 3: pw < 0.2)  
せん断柱 (4: 0.4 < pw, 5: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 6: pw < 0.2)  
曲げ柱 (7: 0.4 < pw, 8: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 9: pw < 0.2)  
※ ho/Dが2以下の柱部材で、F<1.27の曲げ柱は、極脆性柱とする。

< 3階> RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量		pw	Ac	TYPE	$\eta R_1$	$\eta R_2$	$\eta R_3$	$\eta R_4$		
							X	Y									
1	103	曲げ柱型付壁	1.50	430	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	---	
	104	曲げ柱	2.60	155	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	105	曲げ柱	2.60	208	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	106	曲げ柱	2.60	213	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	107	曲げ柱	2.60	203	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	108	曲げ柱	2.60	214	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	109	曲げ柱	2.60	201	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	110	曲げ柱	2.00	215	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	111	曲げ柱	2.00	215	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	112	曲げ柱	2.60	227	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	113	曲げ柱	2.60	199	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	114	曲げ柱	2.60	213	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	115	曲げ柱	2.60	203	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	116	曲げ柱	2.60	214	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	117	曲げ柱	2.60	206	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	118	曲げ柱	2.60	163	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	119	せん断柱型付壁	1.00	410	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---	
													0.0	0.0	0.0	0.0	

&lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y	Y							
3	102	曲げ柱	2.60	315	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	220	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	1.12	305	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	---	---
	107	曲げ柱	1.12	395	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	117	曲げ柱	1.12	309	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	---	---
	118	曲げ柱	2.60	218	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	120	曲げ柱	2.60	298	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
4	102	曲げ柱	2.60	242	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	200	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	137	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	せん断柱型付壁	1.00	823	55* 55	2.600	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	---	---	---
	117	曲げ柱	2.60	135	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	195	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	120	曲げ柱	2.60	228	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
5	102	曲げ柱	2.60	340	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	283	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	235	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	234	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	288	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	120	曲げ柱	2.60	321	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
6	102	曲げ柱	2.60	243	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	196	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	140	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	151	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2



&lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量			pw	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y				$\eta r1$	$\eta r2$	$\eta r3$	$\eta r4$	
6	118	曲げ柱	2.60	178	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	120	曲げ柱	2.60	219	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
7	102	曲げ柱	2.60	314	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	236	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	せん断柱型付壁	1.00	934	55* 55	3.473	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	---	---	---
	111	極脆性柱	0.80	918	55* 55	1.273	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	3	0.4	---	---	---
	113	曲げ柱	1.12	413	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	115	曲げ柱	1.12	383	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	117	曲げ柱	1.12	295	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	118	曲げ柱	2.60	257	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	120	曲げ柱	2.60	304	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
9	103	曲げ柱型付壁	1.50	432	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	151	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	209	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	212	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	203	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	215	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	233	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	110	曲げ柱	2.60	261	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	234	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱	2.60	225	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	200	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	214	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	203	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

## &lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h0/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y								
9	116	曲げ柱	2.60	214	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	207	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	157	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	せん断柱型付壁	1.00	409	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
													0.0	0.0	0.0	0.0

## &lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h0/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y								
1	103	曲げ柱	2.60	848	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	356	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	433	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	456	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	424	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	460	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	せん断柱	1.00	398	43* 86	2.419	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	110	せん断柱	1.00	416	43* 86	2.419	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	0.0	0.0	0.0
	111	せん断柱	1.00	418	43* 86	2.419	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	112	曲げ柱	2.60	479	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	463	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	542	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	463	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	452	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	432	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	368	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	828	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
													0.0	0.0	0.0	0.0

&lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				r <sub>1</sub>	r <sub>2</sub>	r <sub>3</sub>	r <sub>4</sub>	
3	103	曲げ柱	1.27	1160	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	---
	105	曲げ柱	2.60	928	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	930	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	せん断柱型付壁	1.00	811	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	---	---	---
	111	せん断柱型付壁	1.00	1298	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	---	---	---
	119	せん断柱	1.00	1064	120* 55	2.158	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	6	0.4	---	---	---
4	103	曲げ柱	1.89	892	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	668	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	500	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	1283	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	せん断柱型付壁	1.00	1386	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	---	---	---
	117	曲げ柱	1.27	797	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
5	103	曲げ柱	1.27	1194	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	---
	105	曲げ柱	2.60	1036	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	658	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	609	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	530	70* 70	8.100	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	1.70	657	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
6	103	曲げ柱	1.72	913	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	690	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	658	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	609	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	530	70* 70	8.100	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	1.70	657	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---

&lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y	Y							
	107	曲げ柱	2.60	509	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	1.27	987	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	0.0
	115	曲げ柱	2.15	496	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
	117	曲げ柱	1.41	743	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
	119	せん断柱	1.04	795	120* 55	2.258	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	6	0.4	---	0.0	0.0
7	103	曲げ柱	1.27	1146	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	105	曲げ柱	2.60	915	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	1118	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	1.27	921	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	0.0
9	103	曲げ柱	2.60	827	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	357	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	433	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	452	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	425	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	457	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	458	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	110	曲げ柱	2.60	528	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	486	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱	2.60	472	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	422	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	457	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	426	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	472	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	433	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

## &lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量		ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>	
							X	Y								
9	118	曲げ柱	2.60	359	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	834	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

## &lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量		ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>	
							X	Y								
1	103	曲げ柱	2.60	877	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	385	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	462	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	485	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	454	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	490	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	535	43* 86	7.791	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	110	曲げ柱	1.99	643	43* 86	6.628	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	554	43* 86	7.791	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱	2.60	514	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	497	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	577	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	498	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	487	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	467	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	403	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	896	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
2	112	曲げ柱	2.60	112	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	93	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2

< 1 階 >		RC		Fc= 17.6 (普通)												
ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	/---帯筋量---/			p w	A c	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y				$\eta r1$	$\eta r2$	$\eta r3$	$\eta r4$	
2	114	曲げ柱	2.60	86	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	88	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	91	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	80	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	142	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	13	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	121	曲げ柱	2.60	512	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
3	103	曲げ柱	1.27	1247	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	---
	105	曲げ柱	2.60	980	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	997	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	せん断柱型付壁	1.00	905	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	---	---	---
4	103	曲げ柱	1.89	871	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	732	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	562	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	1360	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	せん断柱	1.22	1132	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---
	114	曲げ柱	2.60	195	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.49	925	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	169	35* 35	10.629	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	1.33	1095	70* 70	4.357	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
5	103	曲げ柱	1.27	1238	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	---
	105	曲げ柱	2.60	1075	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	696	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	647	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			p <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
	111	曲げ柱	2.60	575	70* 70	8.100	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱型付壁	1.50	369	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	113	せん断柱	1.26	917	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0
	114	曲げ柱	2.60	285	35* 35	10.629	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.32	1058	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	せん断柱型付壁	1.00	377	35* 35	2.000	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	6	0.4	0.0	0.0	0.0
	117	極脆性柱	0.80	1746	70* 70	0.571	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	3	0.4	0.0	0.0	0.0
6	103	曲げ柱	1.72	1000	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	105	曲げ柱	2.60	680	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	573	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱型付壁	1.50	183	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	113	せん断柱	1.20	1194	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0
	114	曲げ柱	2.60	142	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	715	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	172	35* 35	10.629	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	1.50	1027	70* 70	4.357	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.0
7	103	曲げ柱	1.27	1324	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	105	曲げ柱	2.60	933	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	1421	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	せん断柱	1.03	1813	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.0	0.0	0.0
	111	極脆性柱	0.80	1840	70* 70	1.143	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	3	0.4	0.0	0.0	0.0
	112	曲げ柱型付壁	1.50	194	35* 35	2.714	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	113	極脆性柱	0.80	1209	70* 70	0.929	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	3	0.4	0.0	0.0	0.0
	114	極脆性柱	0.80	303	35* 35	1.857	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	3	0.4	0.0	0.0	0.0

< 1 階 >		RC		Fc= 17.6 (普通)												
階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量		p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$	
							X	Y				$\eta r1$	$\eta r2$	$\eta r3$	$\eta r4$	
8	121	曲げ柱	2.60	210	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	122	曲げ柱	2.60	278	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
9	103	曲げ柱	2.60	857	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	387	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	463	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	482	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	454	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	492	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	493	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	110	曲げ柱	2.60	562	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	521	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱	1.27	661	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	113	曲げ柱	1.27	651	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	114	曲げ柱	1.27	675	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	115	曲げ柱	1.27	647	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	116	曲げ柱	1.27	746	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	117	曲げ柱	1.27	649	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	118	曲げ柱	1.27	610	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	119	せん断柱	1.24	1088	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	0.4	---	---
	121	曲げ柱	2.60	97	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	122	曲げ柱	2.60	-28	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
10	113	曲げ柱	2.60	148	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	14	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	65	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2



&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	/---帯筋量---/ X Y			pw	Ac	TYPE	$\eta_{r1}$	$\eta_{r2}$	$\eta_{r3}$	$\eta_{r4}$
10	116	曲げ柱	2.60	55	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	57	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	54	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	85	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	121	曲げ柱	2.60	112	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	122	曲げ柱	2.60	91	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2

【RC柱部材の残存軸耐力と軸力支持能力】 X方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

F, Fu : 柱のF指標値, 終局限界F指標値  
 N : 柱軸力 (kN)  
 NR : 軸力支持能力 (kN)  
 Nr : 残存軸耐力 (kN)  
 \*印は、軸耐力を直接指定した場合を示す。

< 3階> RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
1	103	1.50	430	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0
	104	2.60	155	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	105	2.60	208	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	106	2.60	213	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	107	2.60	203	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	108	2.60	214	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	109	2.60	201	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	110	2.00	215	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0
	111	2.00	215	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0
	112	2.60	227	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	113	2.60	199	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	114	2.60	213	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	115	2.60	203	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
1	116	2.60	214	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0
	117	2.60	206	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0
	118	2.60	163	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0
	119	1.00	410	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
3	102	2.60	315	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	---- 0
	104	2.60	220	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	---- 0
	105	1.12	305	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	107	1.12	395	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	117	1.12	309	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	118	2.60	218	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	---- 0
	120	2.60	298	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	---- 0
4	102	2.60	242	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	---- 0
	104	2.60	200	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	---- 0
	105	2.60	137	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	1597 1597	1597 1597	1597 1597	1597 1597	1065 1065	1065 1065	---- 0
	109	1.00	823	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	117	2.60	135	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	1597 1597	1597 1597	1597 1597	1597 1597	1065 1065	1065 1065	---- 0
	118	2.60	195	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	---- 0

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
4	120	2.60	228	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
5	102	2.60	340	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	104	2.60	283	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	105	2.60	235	NR	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	117	2.60	234	NR	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	118	2.60	288	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	120	2.60	321	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
6	102	2.60	243	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	104	2.60	196	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	105	2.60	140	NR	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	117	2.60	151	NR	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	118	2.60	178	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	120	2.60	219	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
7	102	2.60	314	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	104	2.60	236	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	109	1.00	934	NR	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	111	0.80	918	NR	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
7	113	1.12	413	NR :	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	2130	2130	0	0	0	0	0	0	0
	115	1.12	383	NR :	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	2130	2130	0	0	0	0	0	0	0
117	1.12	295		NR :	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	2130	2130	0	0	0	0	0	0	
	118	2.60	257	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
120	2.60	304		NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	9	103	1.50	432	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0
104	2.60	151		NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	105	2.60	209	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
106	2.60	212		NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	107	2.60	203	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
108	2.60	215		NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	109	2.60	233	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
110	2.60	261		NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	111	2.60	234	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
112	2.60	225		NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	113	2.60	200	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
114	2.60	214		NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
9	115	2.60	203	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	116	2.60	214	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	117	2.60	207	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	118	2.60	157	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	119	1.00	409	NR : Nr :	2603 ----	2603 ----	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	---- 0

< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
1	103	2.60	848	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	104	2.60	356	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	105	2.60	433	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	106	2.60	456	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	107	2.60	424	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	108	2.60	460	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	
	109	1.00	398	NR : Nr :	2603 2603	2603 ----	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	---- 0
	110	1.00	416	NR : Nr :	2603 2603	2603 ----	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	---- 0
	111	1.00	418	NR : Nr :	2603 2603	2603 ----	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	---- 0
	112	2.60	479	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	---- 0	

< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
1	113	2.60	463	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----
				Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
	114	2.60	542	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----
				Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
	115	2.60	463	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----
				Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
	116	2.60	452	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----
Nr :				-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
117	2.60	432	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	
			Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
118	2.60	368	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	
			Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
119	2.60	828	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	
			Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
3	103	1.27	1160	NR :	4646	4646	4646	4646	4646	----	----	----	----	----	----	----
				Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	0	0	0	0	0	0	0
	105	2.60	928	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----
				Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
	107	2.60	930	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----
				Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
	109	1.00	811	NR :	3450	3450	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
Nr :				-----	-----	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
111	1.00	1298	NR :	3450	3450	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
			Nr :	-----	-----	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
119	1.00	1064	NR :	4646	4646	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
			Nr :	-----	-----	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
4	103	1.89	892	NR :	4646	4646	4646	4646	4646	3485	3485	3485	----	----	----	----
				Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	0	0
	105	2.60	668	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----
				Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
107	2.60	500	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----	
			Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----
109	2.60	1283	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----	
			Nr :	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
4	111	1.00	1386	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	117	1.27	797	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	0	0	0	0	0	0	0
	119	1.03	828	NR : Nr :	4646 ---	4646 ---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
5	103	1.27	1194	NR : Nr :	4646 ---	4646 ---	4646 ---	4646 ---	4646 ---	0	0	0	0	0	0	0
	105	2.60	1036	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
	107	2.60	658	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
	109	2.60	609	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
	111	2.60	530	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
	113	1.70	657	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	2587	2587	0	0	0	0	0
	115	1.45	732	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	2587	0	0	0	0	0	0
	117	1.26	1214	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	0	0	0	0	0	0	0	0
	119	1.00	1148	NR : Nr :	4646 ---	4646 ---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	6	103	1.72	913	NR : Nr :	4646 ---	4646 ---	4646 ---	4646 ---	4646 ---	3485	3485	0	0	0	0
105		2.60	690	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
107		2.60	509	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
113		1.27	987	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	0	0	0	0	0	0	0
115		2.15	496	NR : Nr :	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	3450 ---	2587	2587	2587	2587	0	0	---



< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
6	117	1.41	743	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
	119	1.04	795	NR :	4646	4646	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
7	103	1.27	1146	NR :	4646	4646	4646	4646	4646	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0
	105	2.60	915	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	107	2.60	1118	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	113	1.27	921	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0
9	103	2.60	827	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	104	2.60	357	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	105	2.60	433	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	106	2.60	452	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	107	2.60	425	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	108	2.60	457	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	109	2.60	458	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	110	2.60	528	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	111	2.60	486	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	112	2.60	472	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	113	2.60	422	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
9	114	2.60	457	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	115	2.60	426	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	116	2.60	472	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	117	2.60	433	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	118	2.60	359	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	119	2.60	834	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00		
1	103	2.60	877	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0	
	104	2.60	385	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0	
	105	2.60	462	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0	
	106	2.60	485	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0	
	107	2.60	454	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0	
	108	2.60	490	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0	
	109	2.60	535	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0	
	110	1.99	643	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	----	0	0	0	----	0
	111	2.60	554	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0	

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
1	112	2.60	514	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	113	2.60	497	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	114	2.60	577	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	115	2.60	498	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	116	2.60	487	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	117	2.60	467	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	118	2.60	403	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	119	2.60	896	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	2	112	2.60	112	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----
113		2.60	93	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
114		2.60	86	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
115		2.60	88	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
116		2.60	91	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
117		2.60	80	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
118		2.60	142	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
119		2.60	13	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
121		2.60	512	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
3	103	1.27	1247	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	105	2.60	980	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	107	2.60	997	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	109	1.00	905	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
4	103	1.89	871	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	3485 3485	3485 3485	3485 3485	0 0	0 0	0 0	0 0
	105	2.60	732	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	107	2.60	562	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	109	2.60	1360	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	113	1.22	1132	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	114	2.60	195	NR : Nr :	862 862	862 862	862 862	862 862	862 862	647 647	647 647	647 647	647 647	431 431	431 431	0 0
	115	2.49	925	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	0 0	0 0
	116	2.60	169	NR : Nr :	862 862	862 862	862 862	862 862	862 862	647 647	647 647	647 647	647 647	431 431	431 431	0 0
117	1.33	1095	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	
5	103	1.27	1238	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	105	2.60	1075	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	107	2.60	696	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	109	2.60	647	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
5	111	2.60	575	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	112	1.50	369	NR :	862	862	862	862	862	647	647	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0
	113	1.26	917	NR :	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0
	114	2.60	285	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431
Nr :				---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
115	2.32	1058	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	2587	1725	---	---
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0
116	1.00	377	NR :	862	862	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
117	0.80	1746	NR :	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
6	103	1.72	1000	NR :	4646	4646	4646	4646	4646	3485	3485	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0
	105	2.60	680	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	107	2.60	573	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	112	1.50	183	NR :	862	862	862	862	862	647	647	---	---	---	---	---
Nr :				---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	
113	1.20	1194	NR :	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	
114	2.60	142	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431	---
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
115	2.60	715	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
116	2.60	172	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431	---
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
117	1.50	1027	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	
7	103	1.27	1324	NR :	4646	4646	4646	4646	4646	---	---	---	---	---	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
7	105	2.60	933	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	107	2.60	1421	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
109	1.03	1813	NR :	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
111	0.80	1840	NR :	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
112	1.50	194	NR :	862	862	862	862	862	862	647	647	---	---	---	---	---
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0
113	0.80	1209	NR :	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
114	0.80	303	NR :	862	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
8	121	2.60	210	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
122	2.60	278	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
9	103	2.60	857	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
104	2.60	387	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
105	2.60	463	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
106	2.60	482	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
107	2.60	454	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
108	2.60	492	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
109	2.60	493	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
110	2.60	562	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
9	111	2.60	521	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	112	1.27	661	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	113	1.27	651	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	114	1.27	675	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	115	1.27	647	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	116	1.27	746	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	117	1.27	649	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	118	1.27	610	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	119	1.24	1088	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
10	121	2.60	97	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	122	2.60	-28	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	113	2.60	148	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	114	2.60	14	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	115	2.60	65	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	116	2.60	55	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	117	2.60	57	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	118	2.60	54	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0

## &lt; 1 階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
10	119	2.60	85	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	----
				Nr	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	0
	121	2.60	112	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	----
				Nr	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	0
	122	2.60	91	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	----
				Nr	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	0



## 【第2種構造要素の検討が必要な柱部材】 X方向 正加力時 2次診断

上段：F 指標, 破壊形式

中段：作用軸力(N)

下段：残存軸耐力(Nr) 又は 軸力支持能力(NR)

(Nr&lt;N の場合は "\*" を表示します)

(検討を省略する場合はNr='---' と表示します)

破壊形式

CB : 曲げ柱

CWB : 曲げ袖壁付柱

WCB : 曲げ柱型付壁

WB : 曲げ壁

CS : せん断柱

CWS : せん断袖壁付柱

WCS : せん断柱型付壁

WS : せん断壁

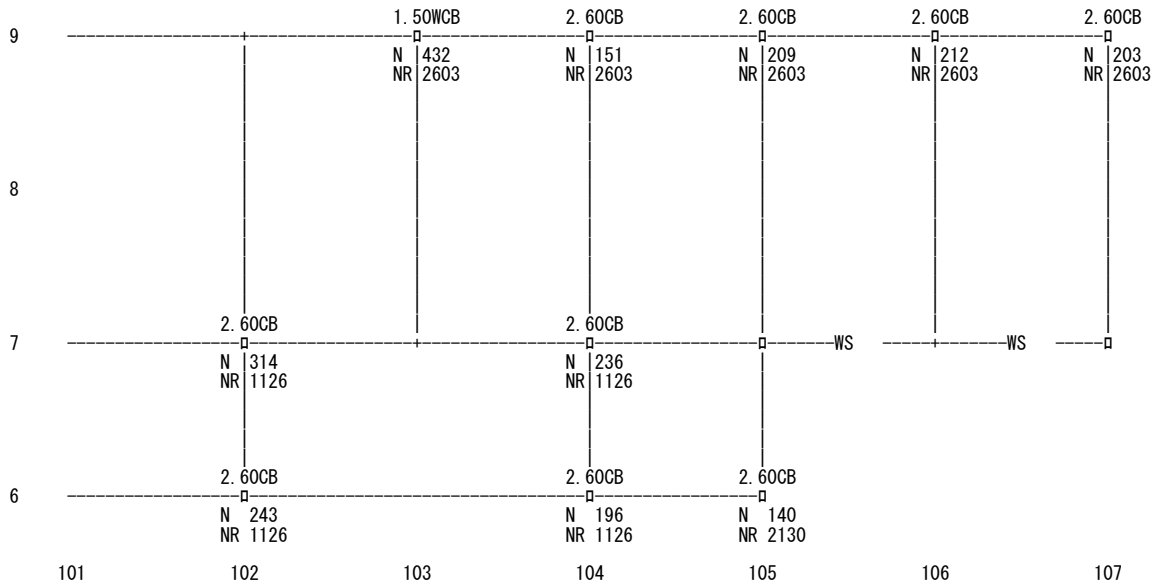
CSS : 極脆性柱

CWSS : 極脆性袖壁付柱

< 3 階 > 検討 F=0.80 要検討柱 0 箇所

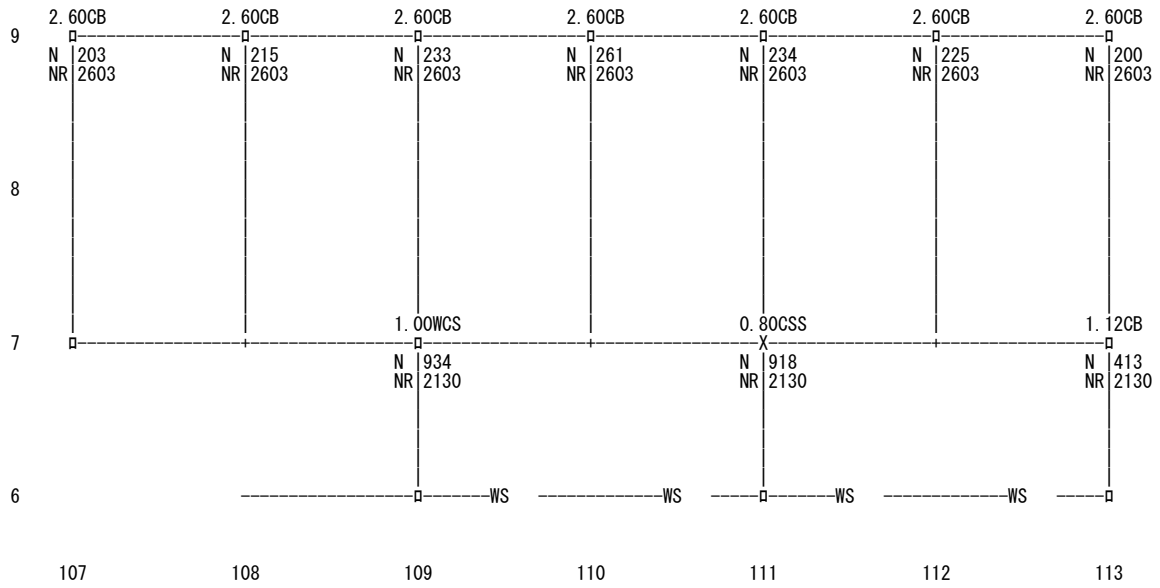
11

10



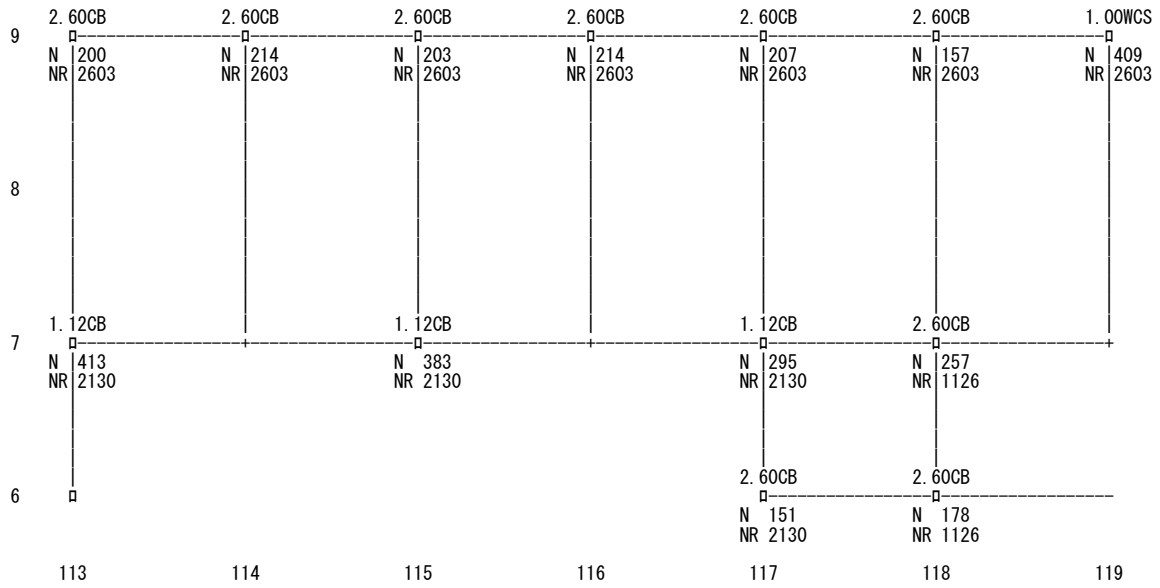
11

10



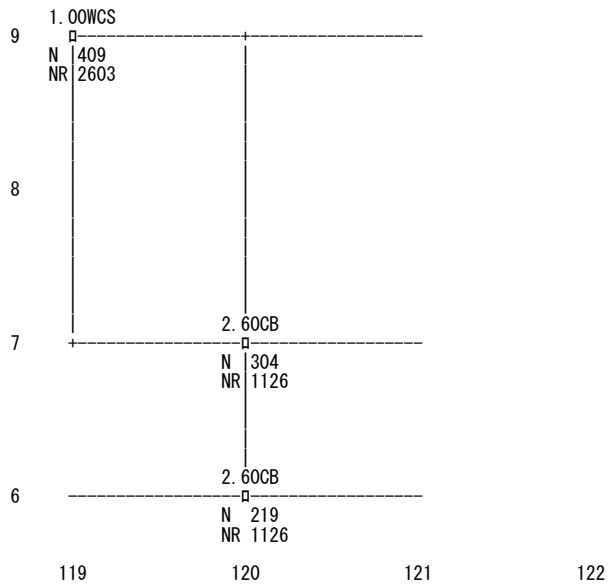
11

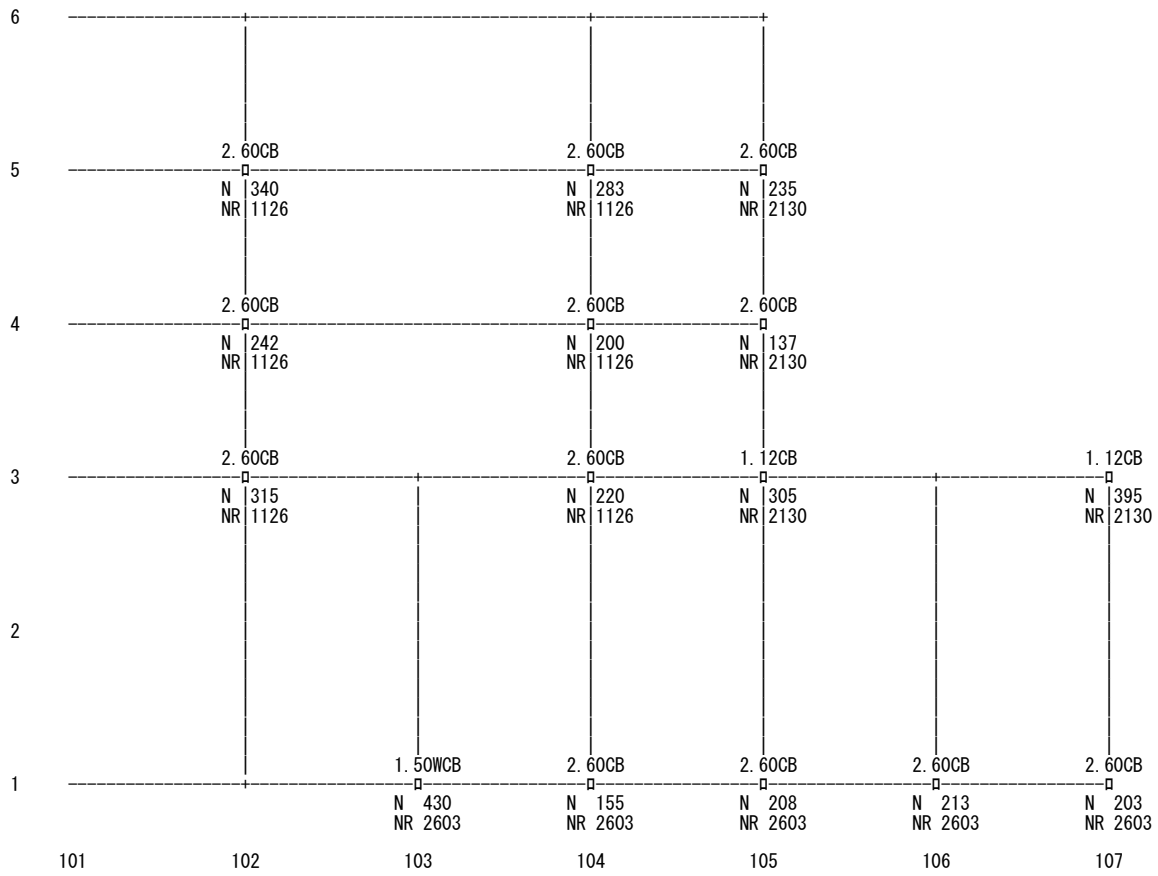
10

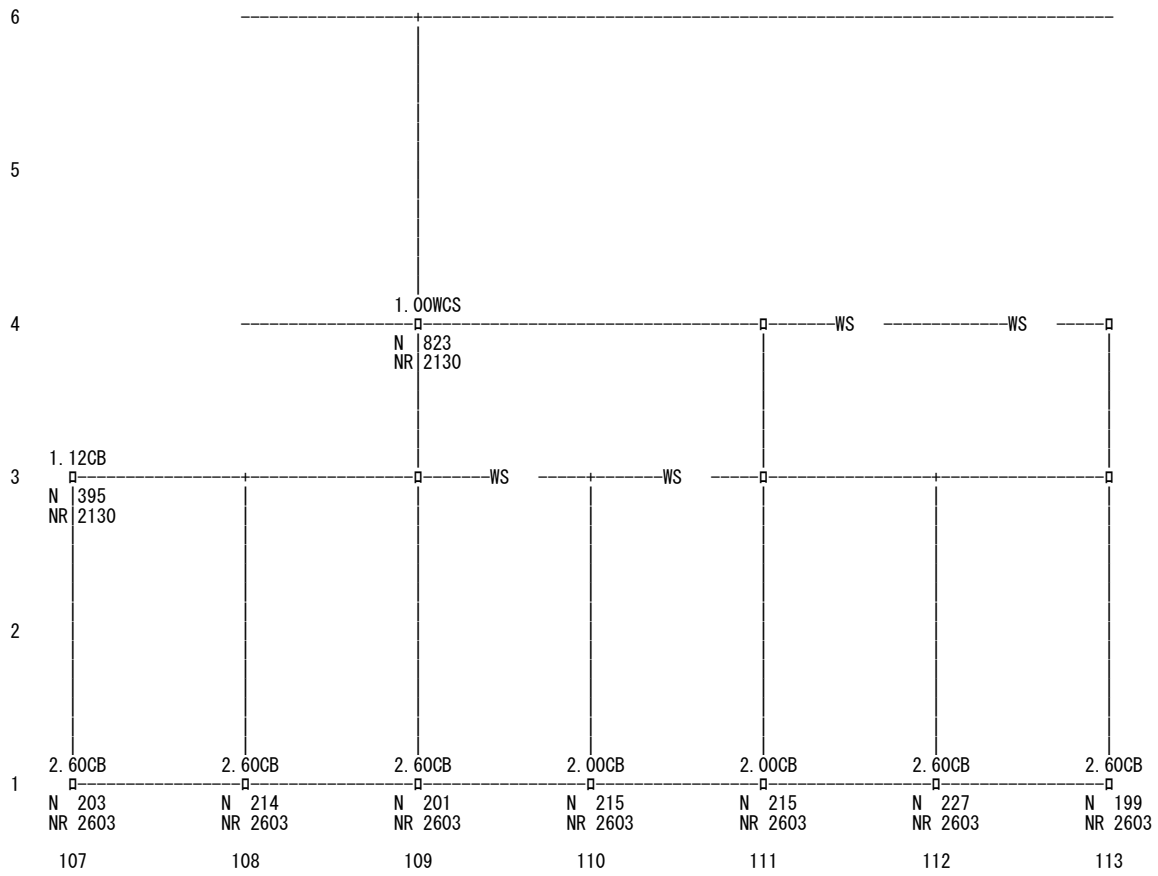


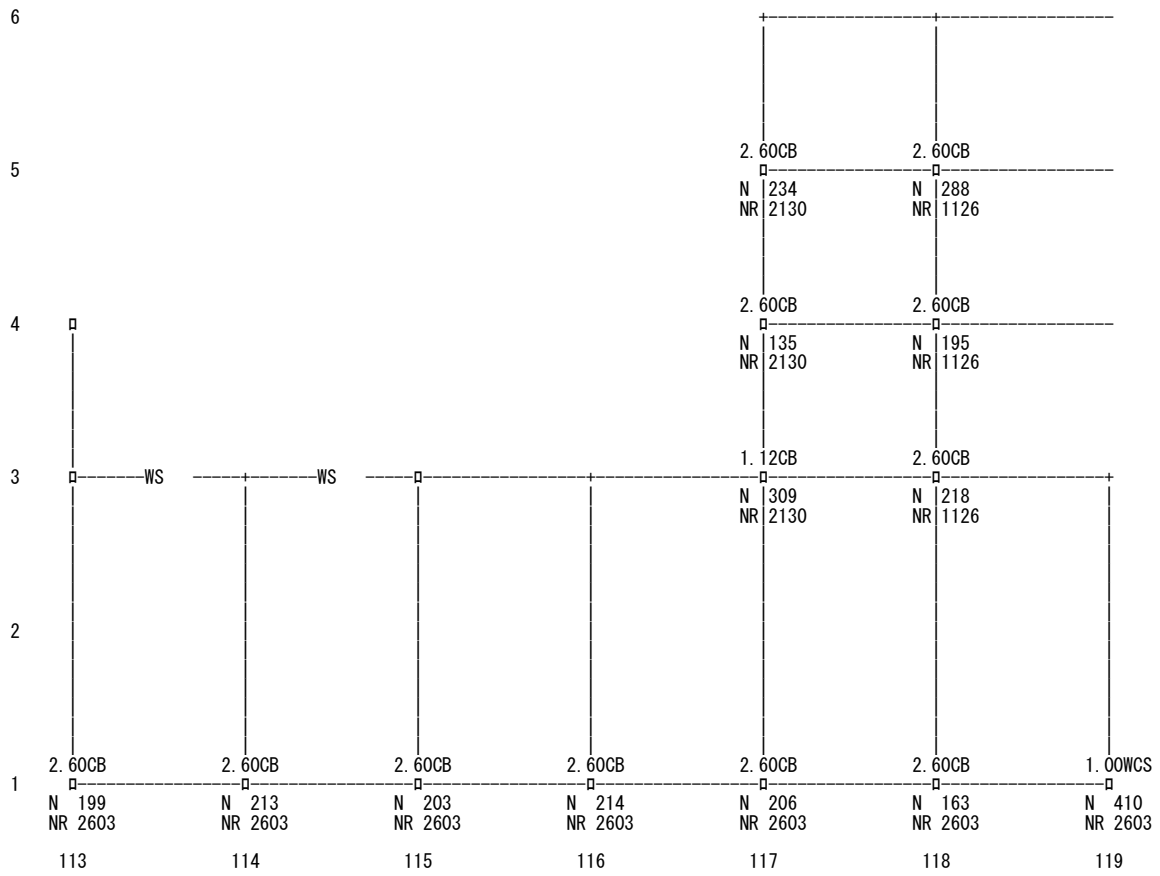
11

10

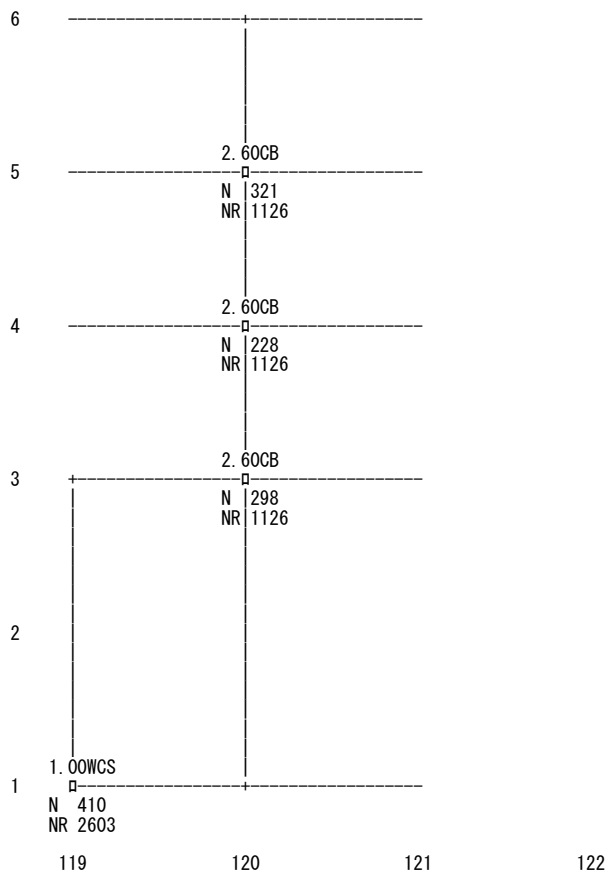








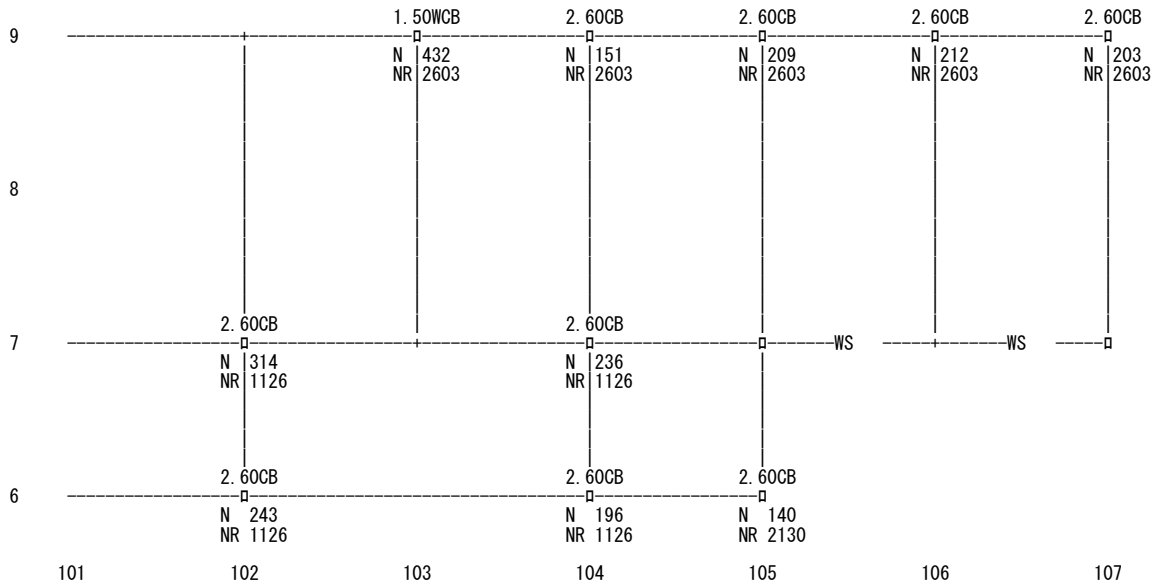




< 3 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 1 箇所

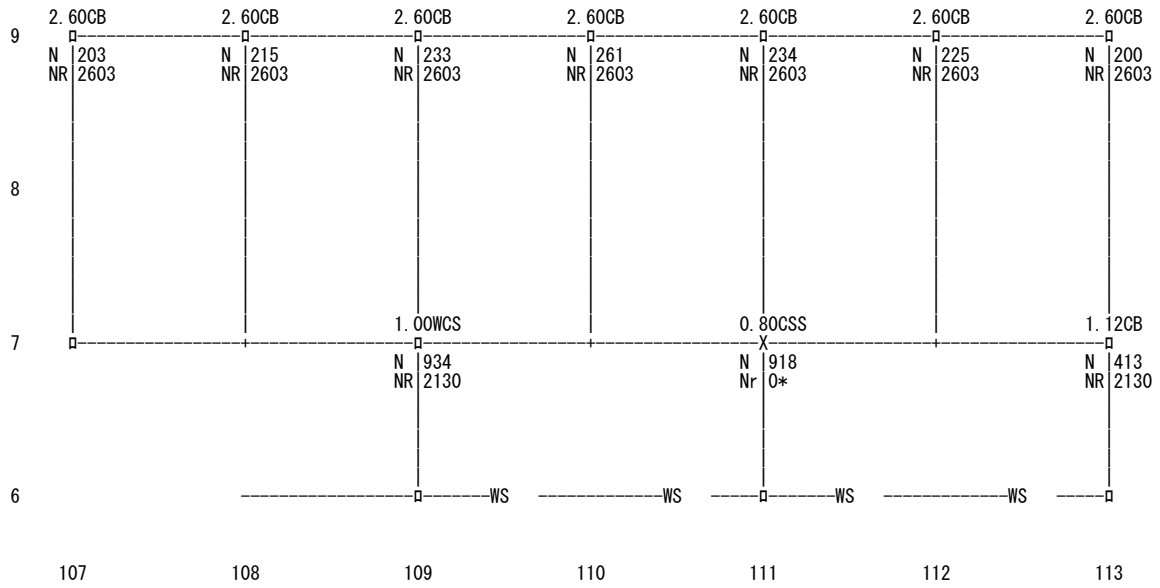
11

10



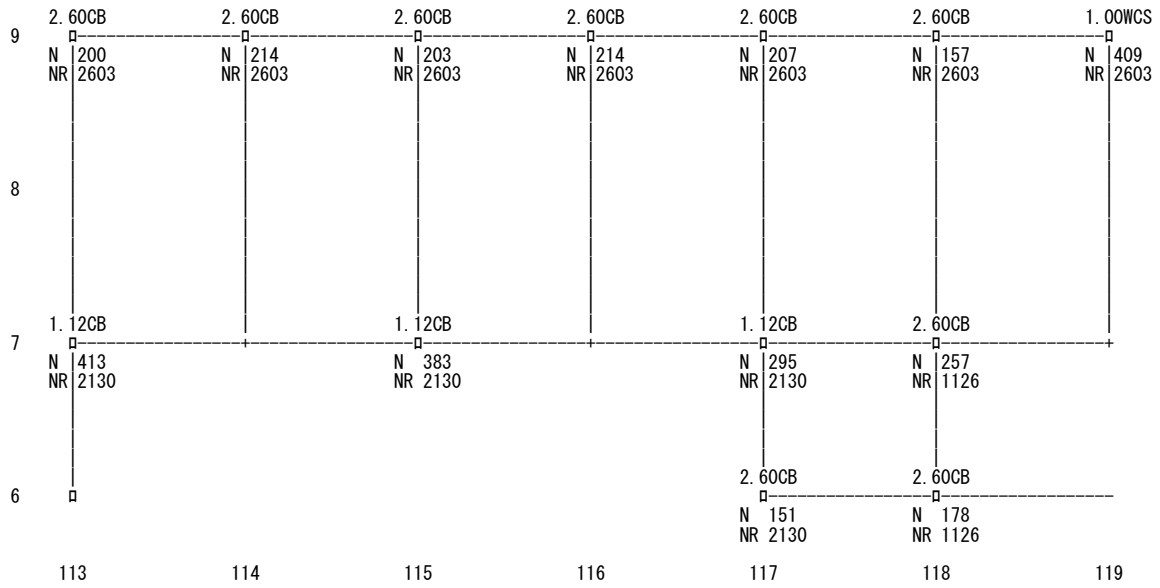
11

10



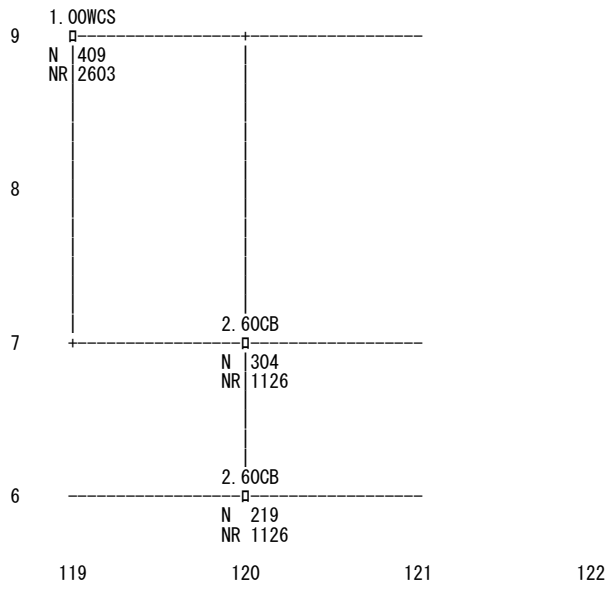
11

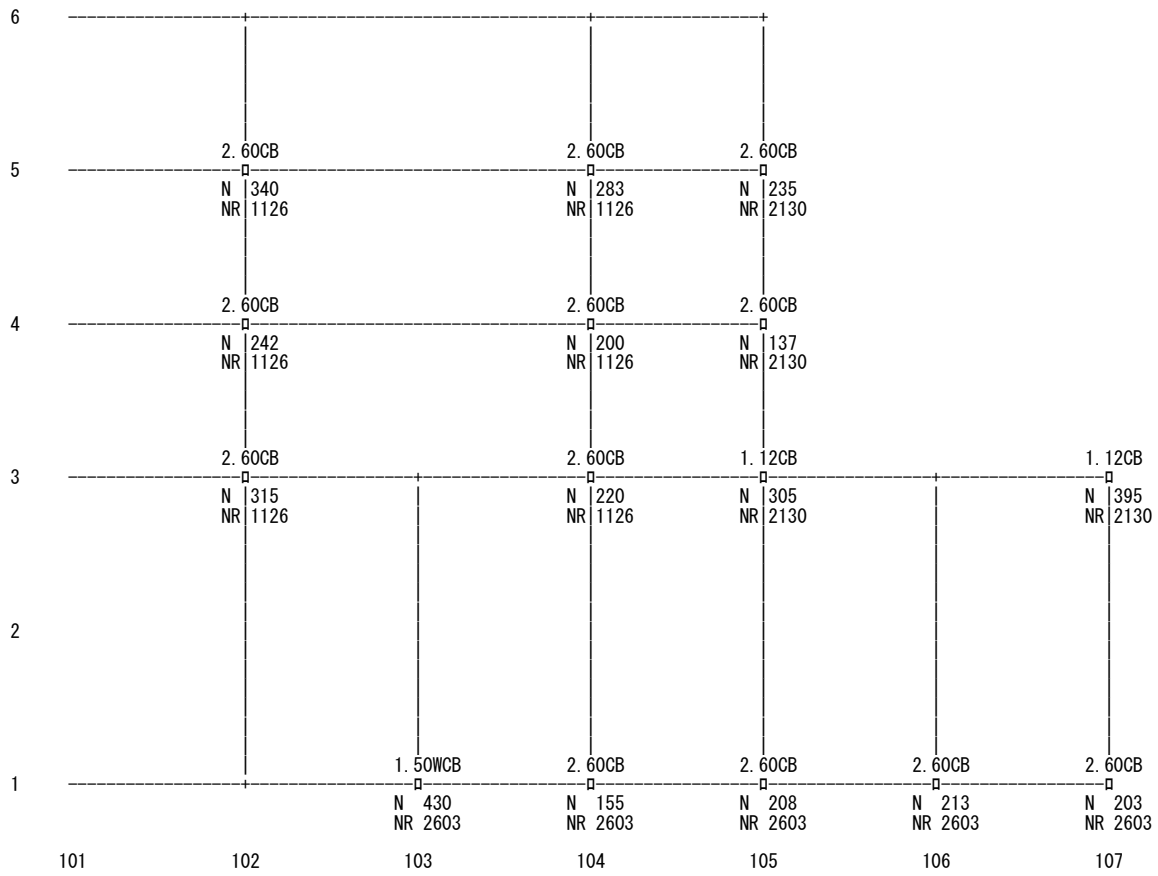
10

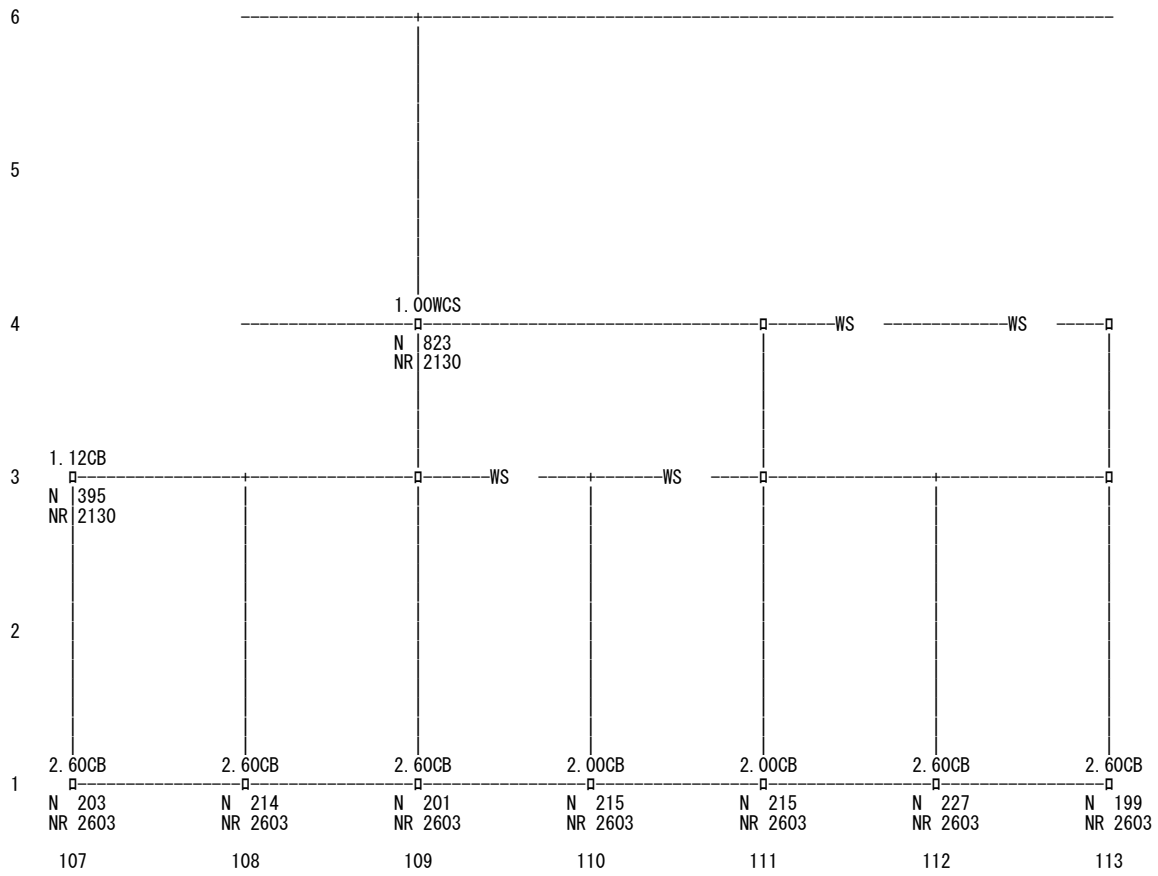


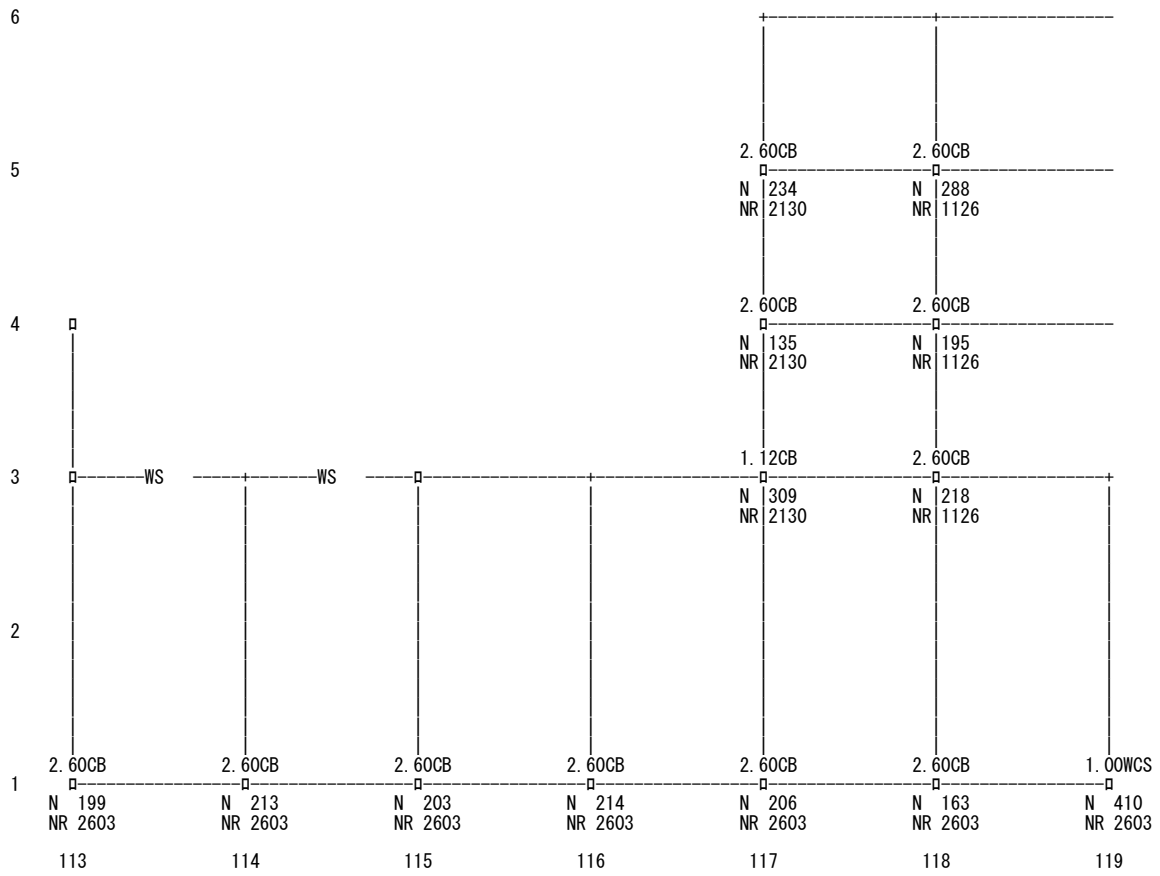
11

10

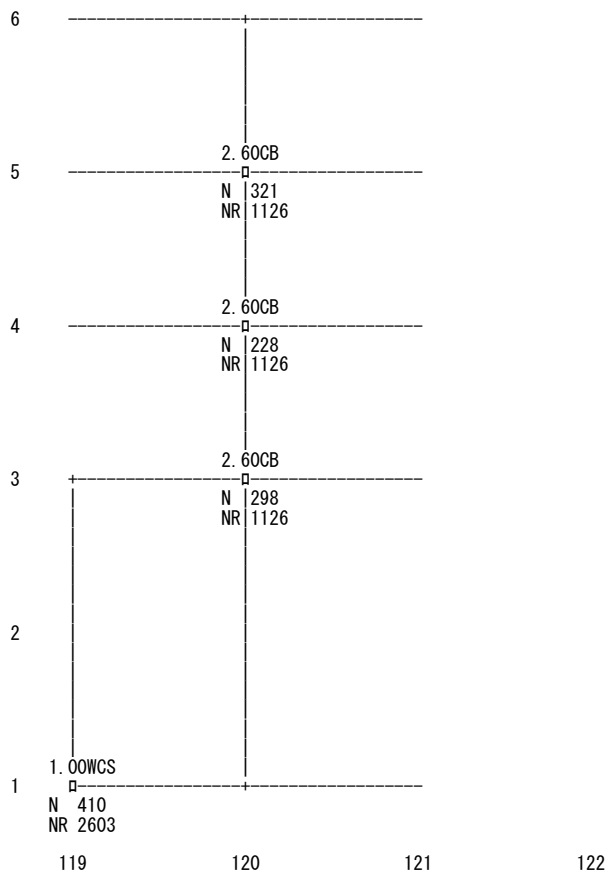








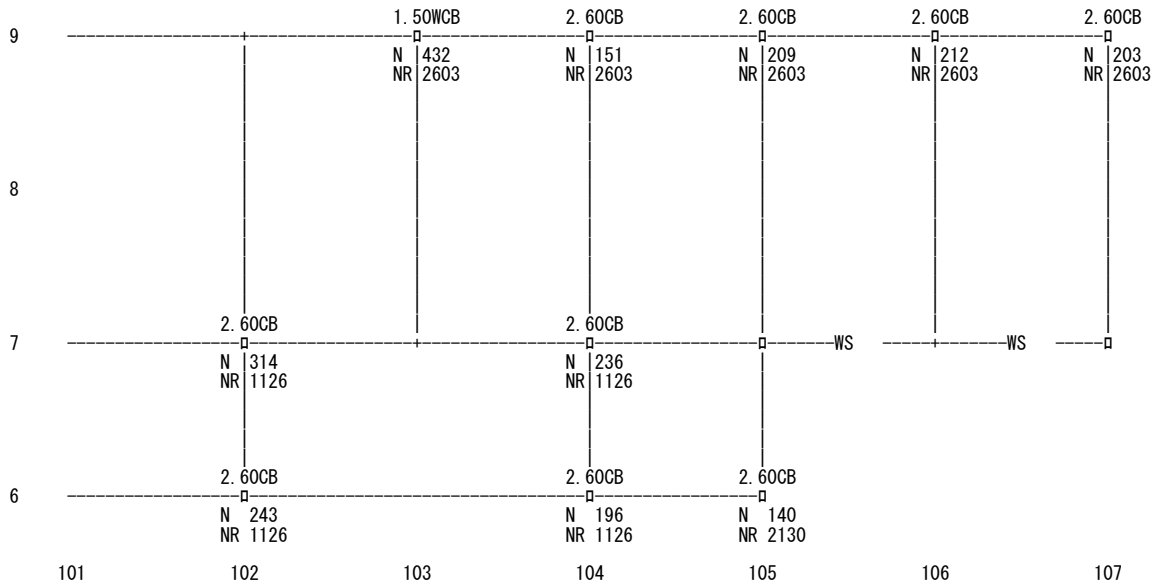




< 3 階 > 検討 F=1.10 要検討柱 5 箇所

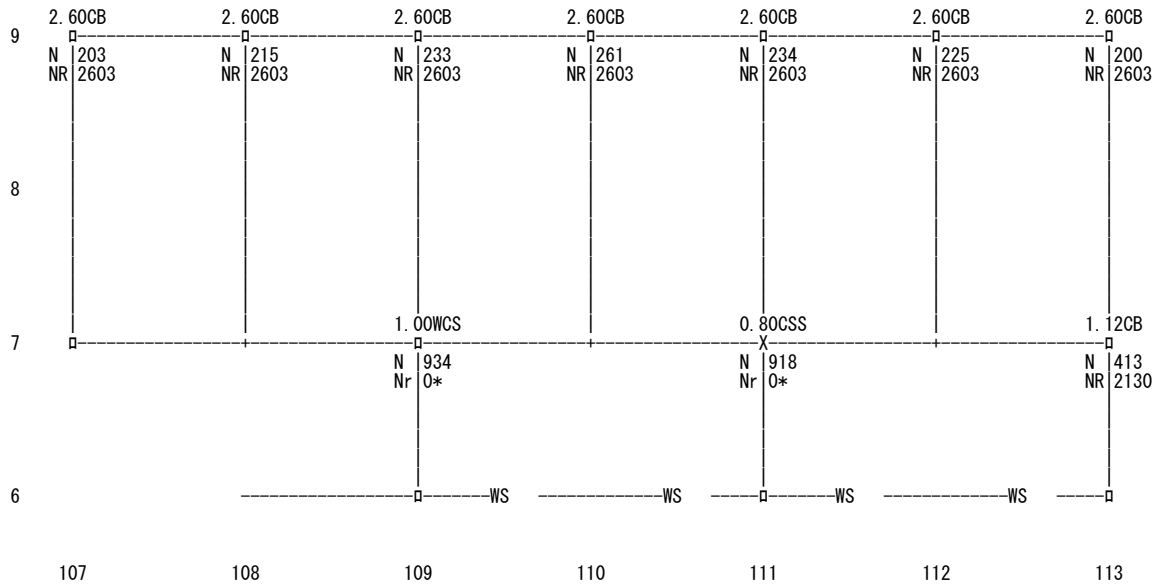
11

10



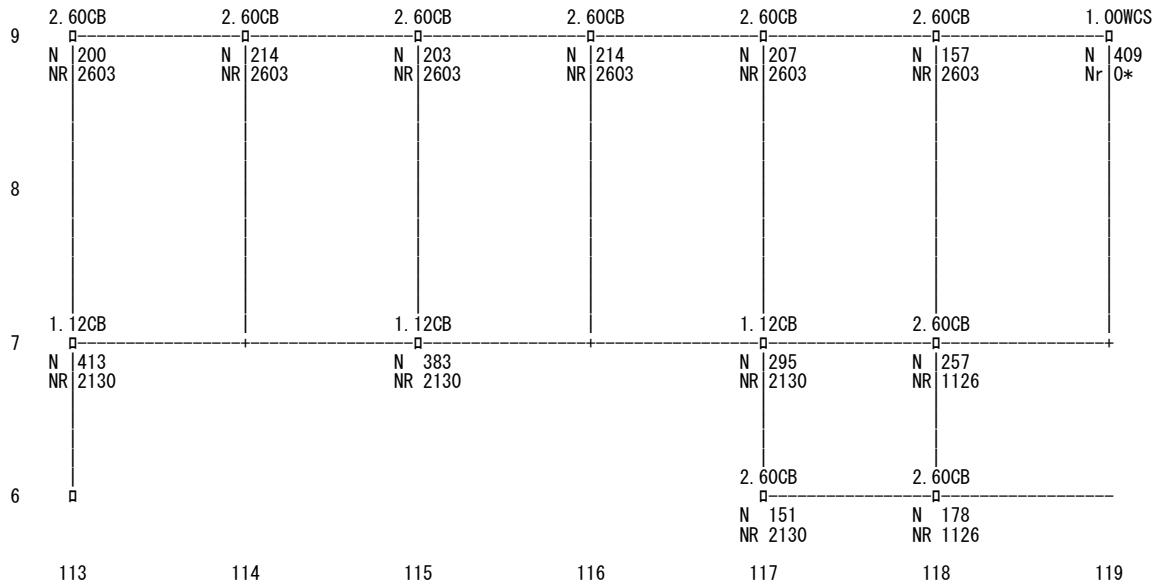
11

10



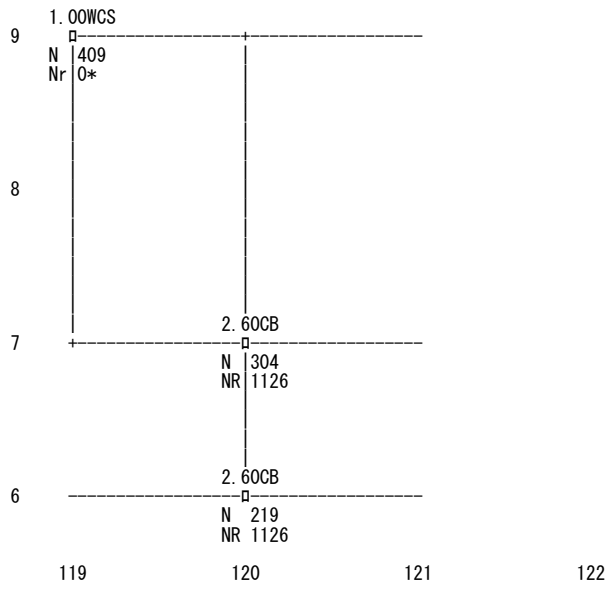
11

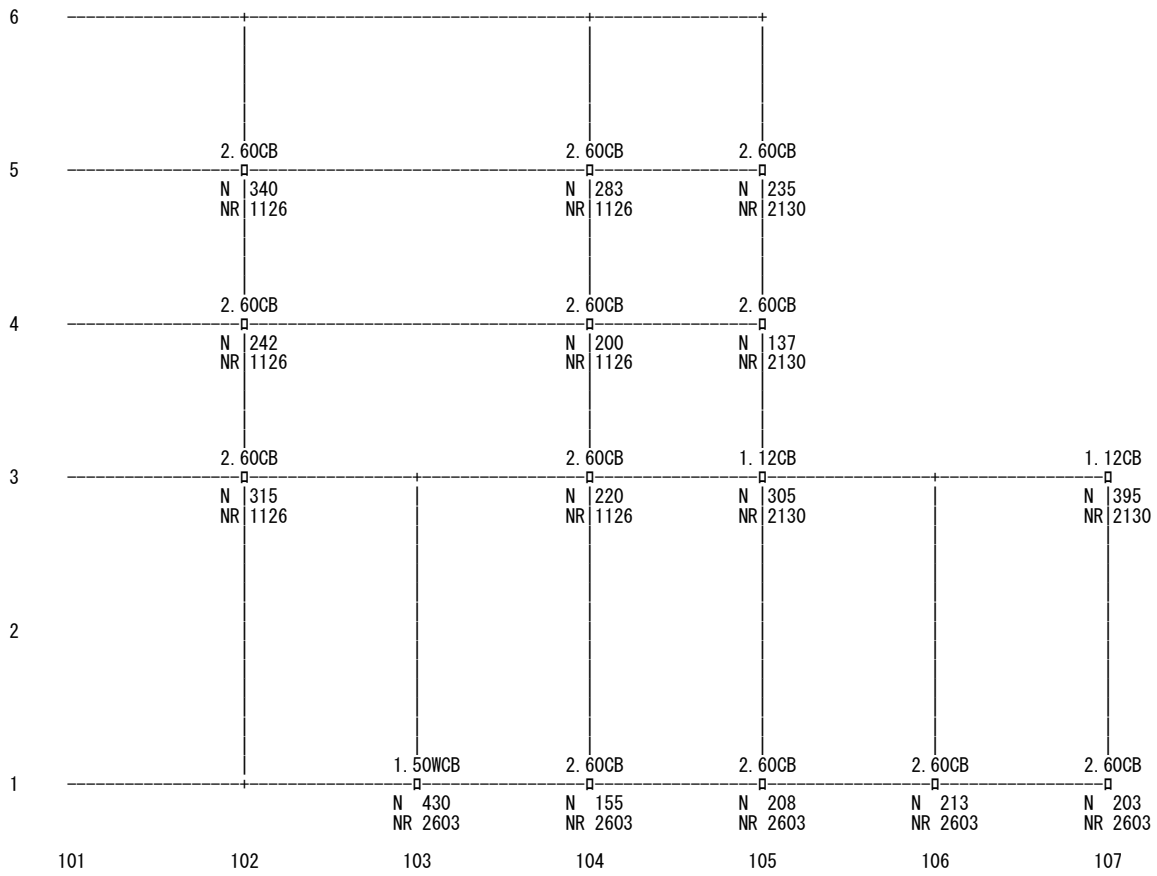
10

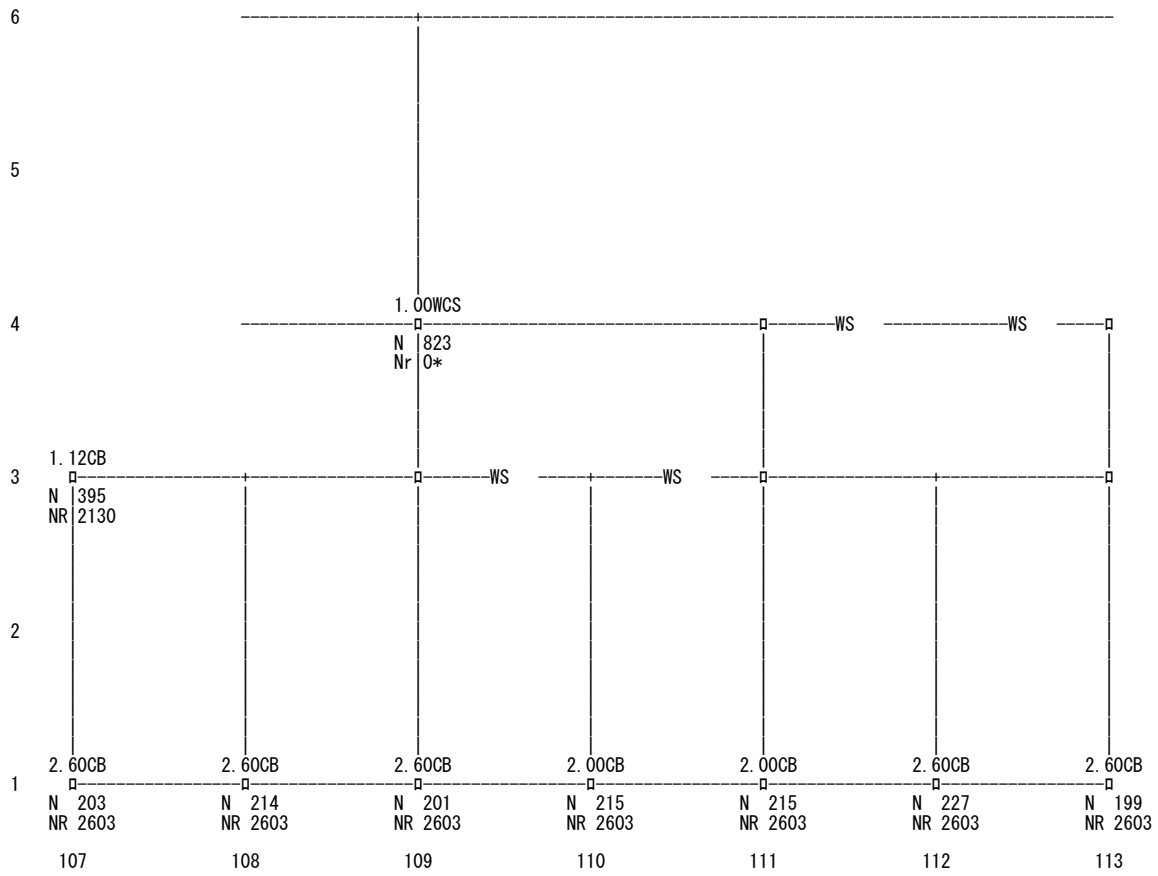


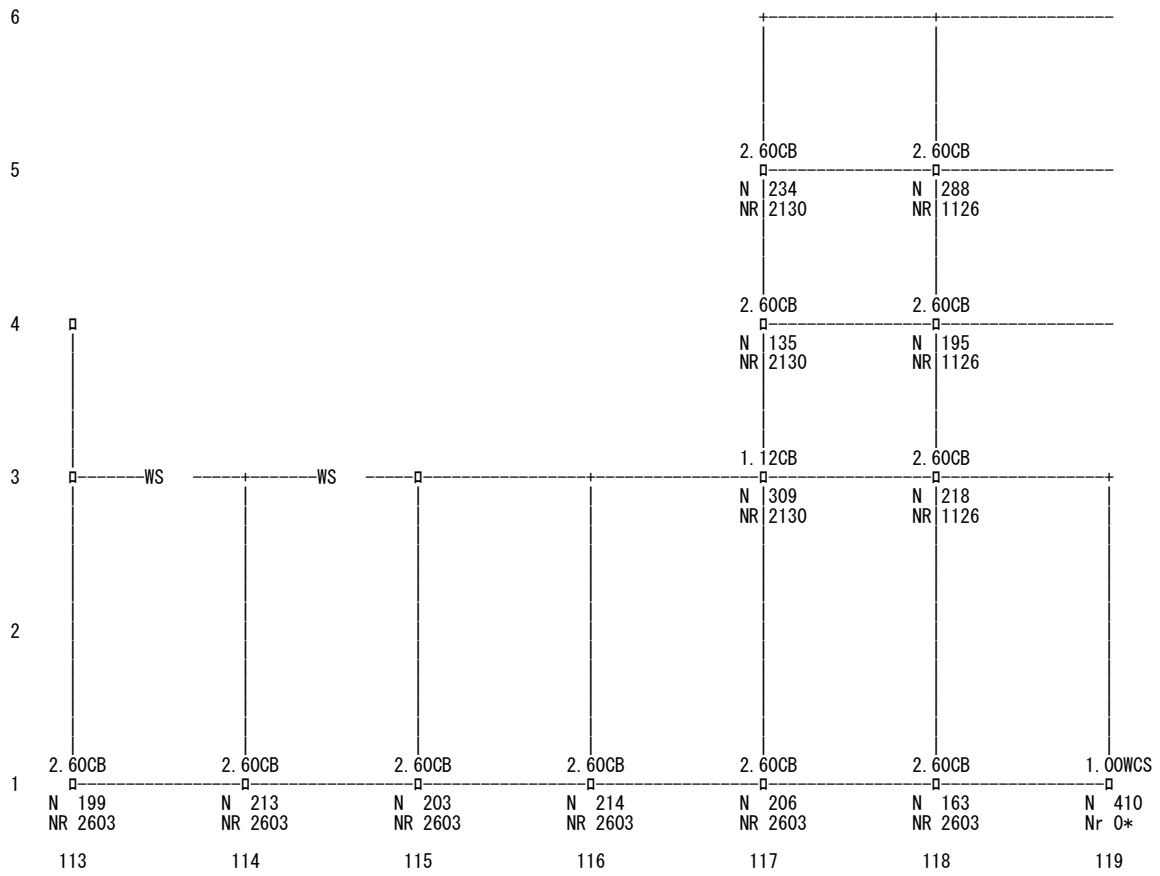
11

10

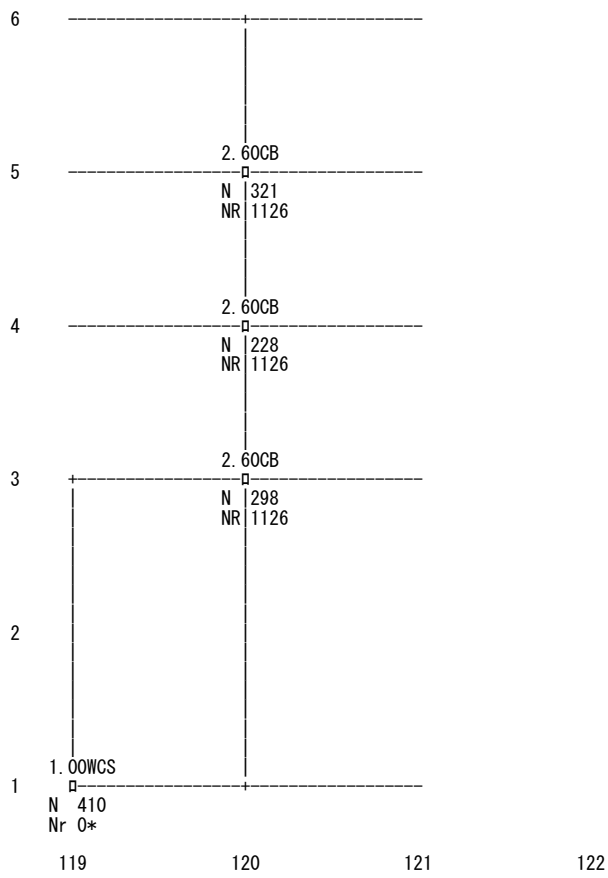








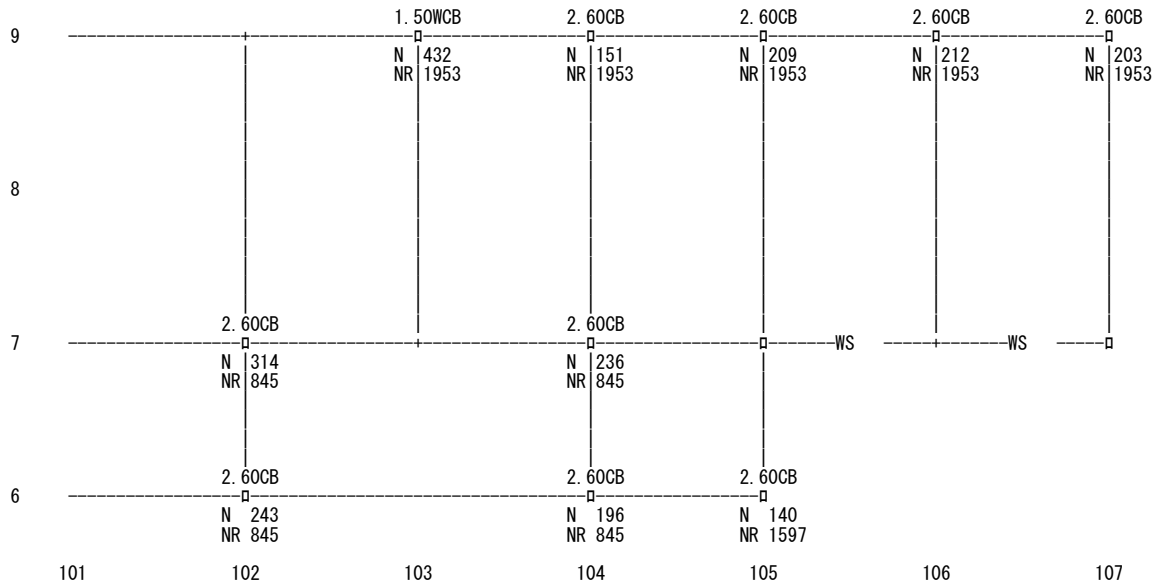




< 3 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 11 箇所

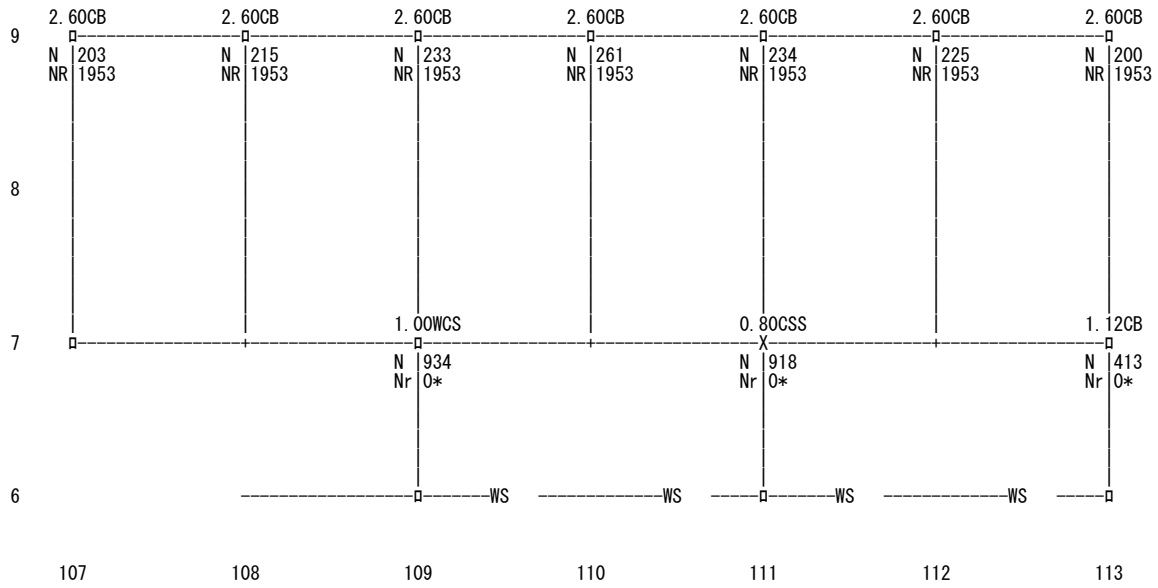
11

10



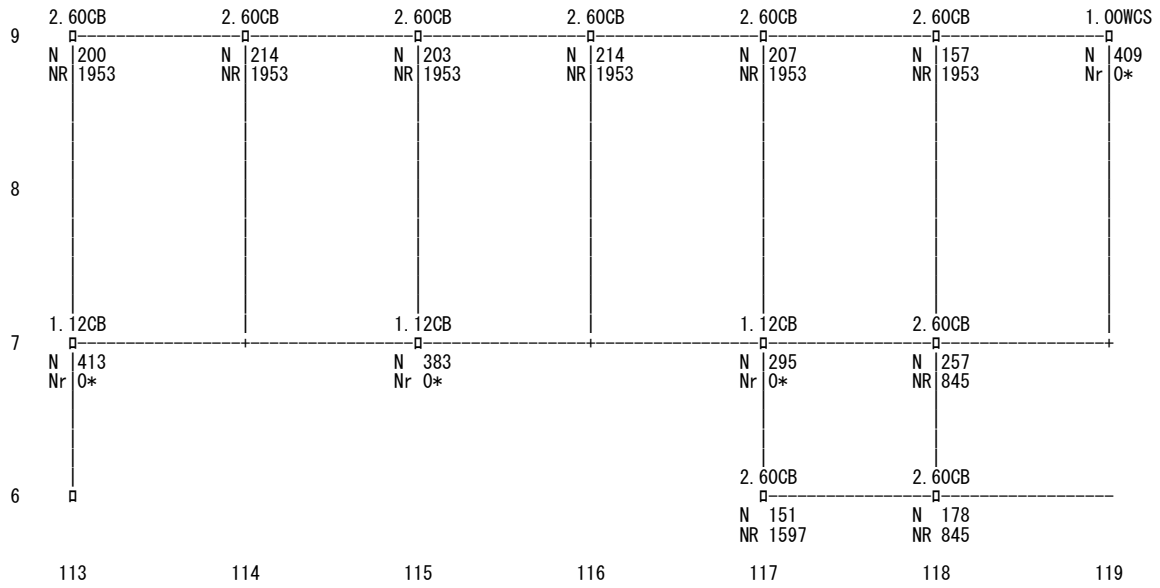
11

10



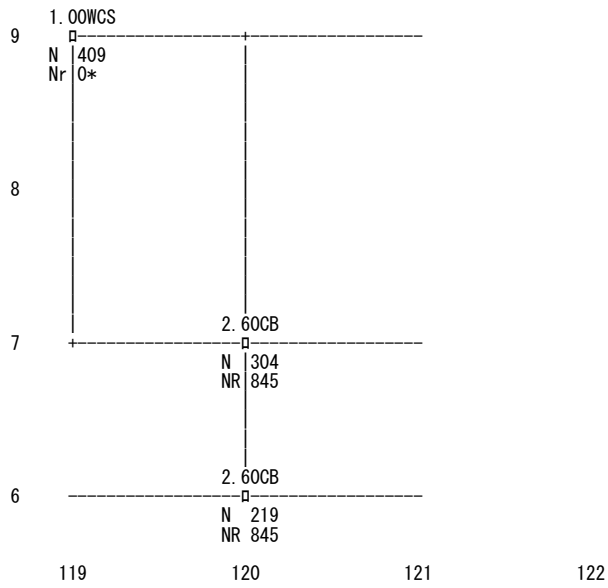
11

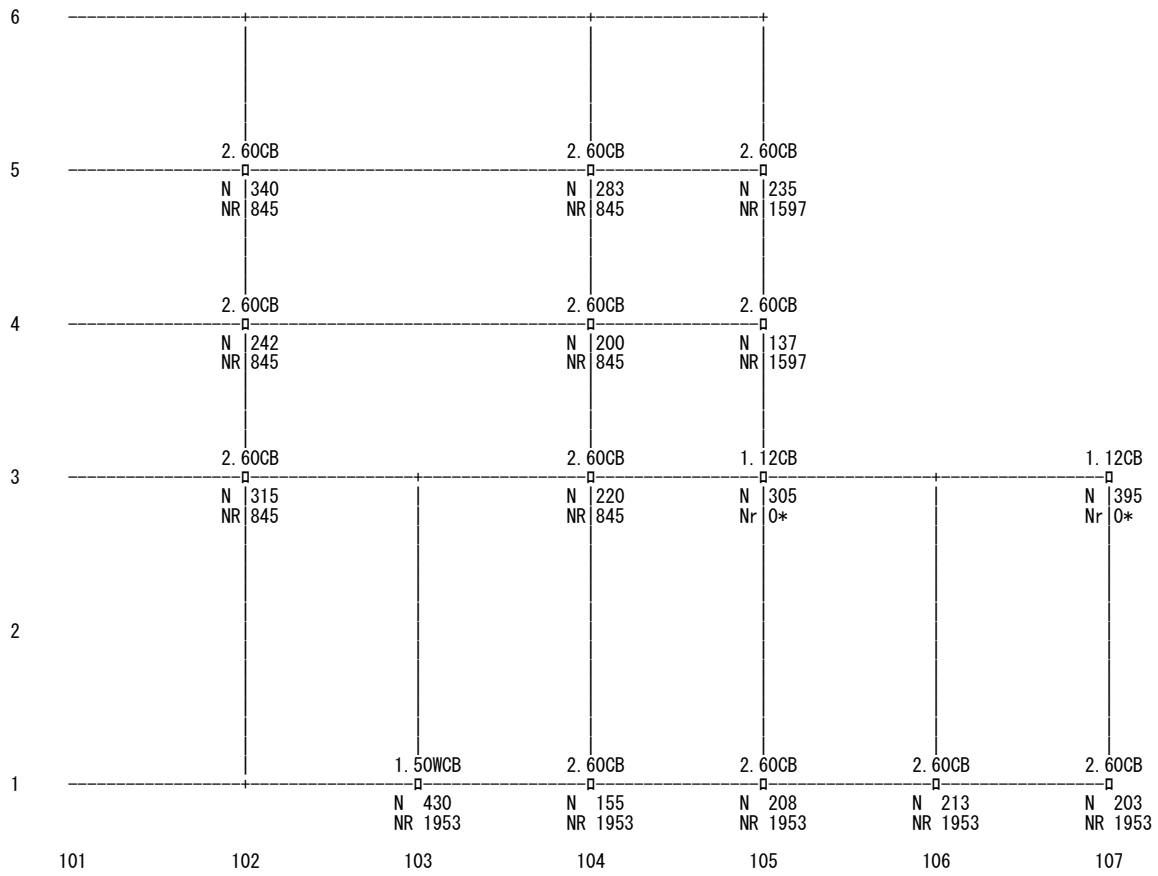
10

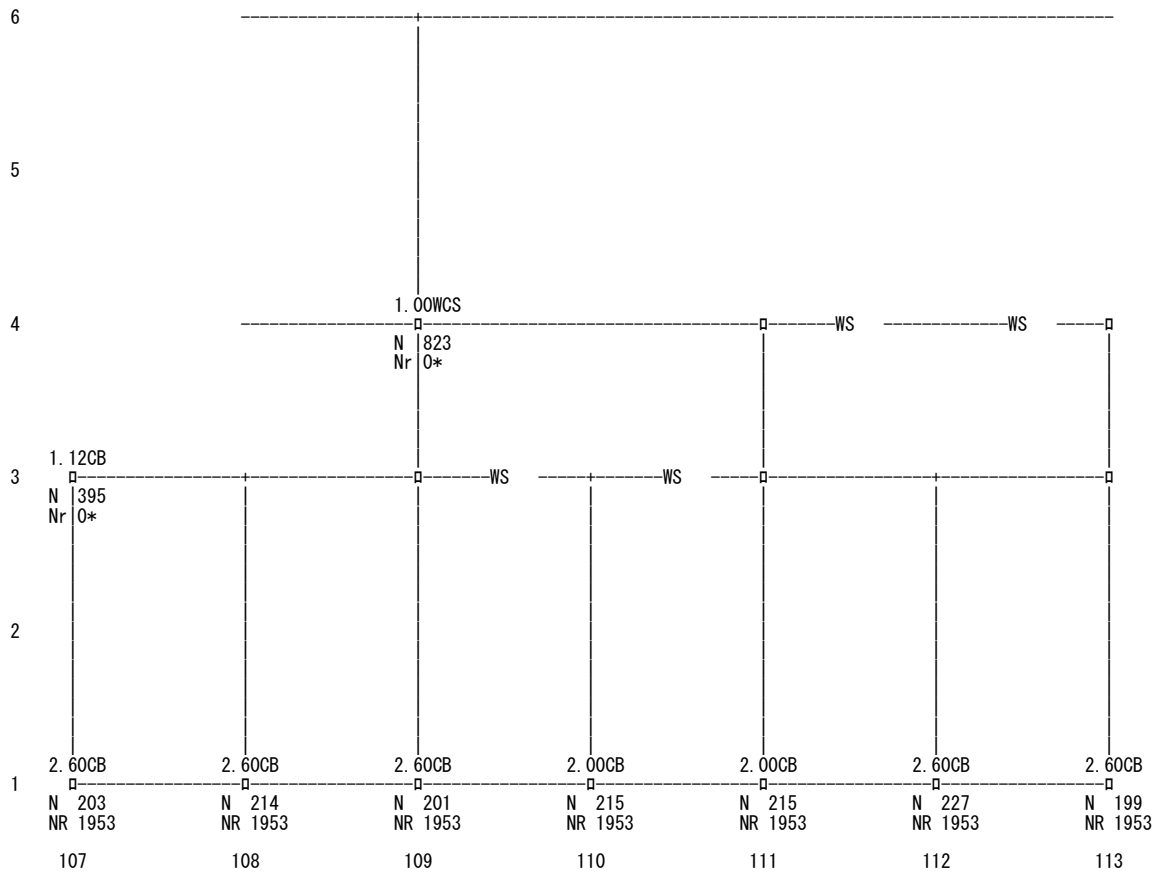


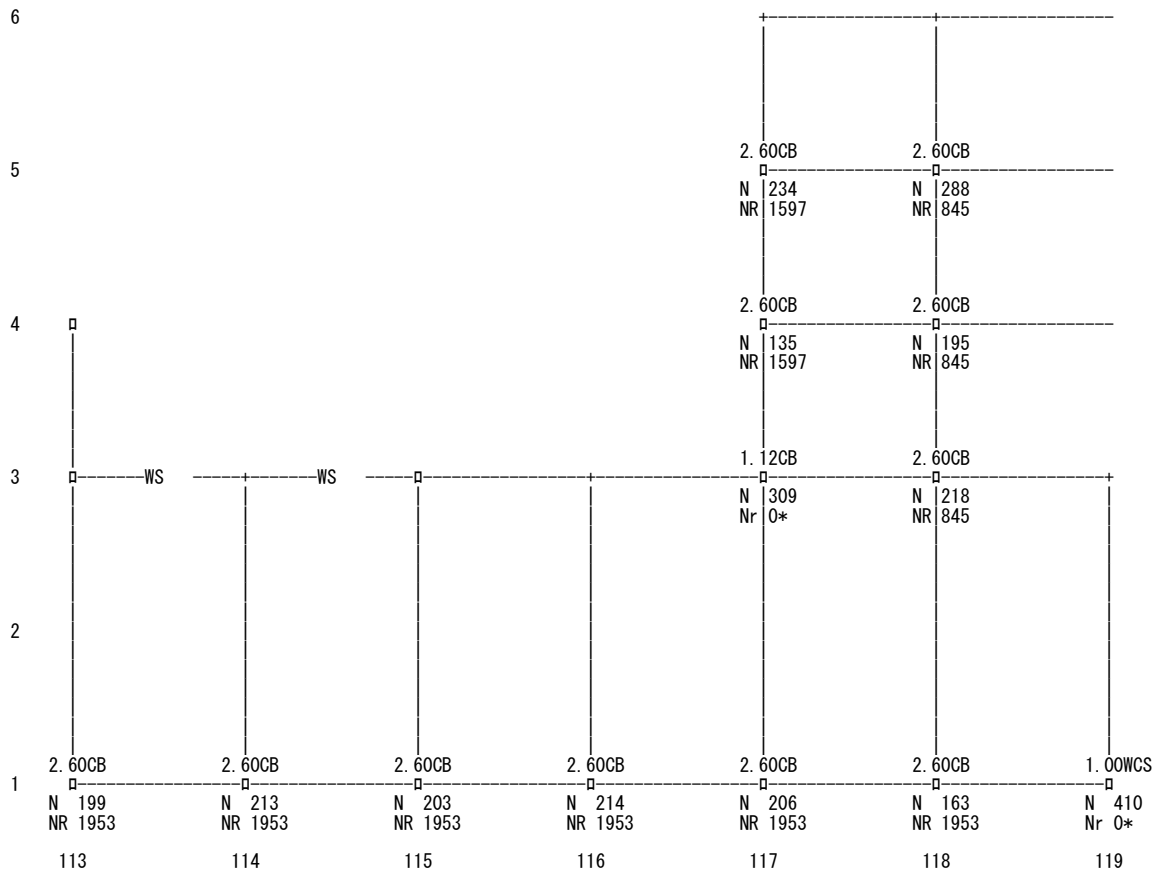
11

10

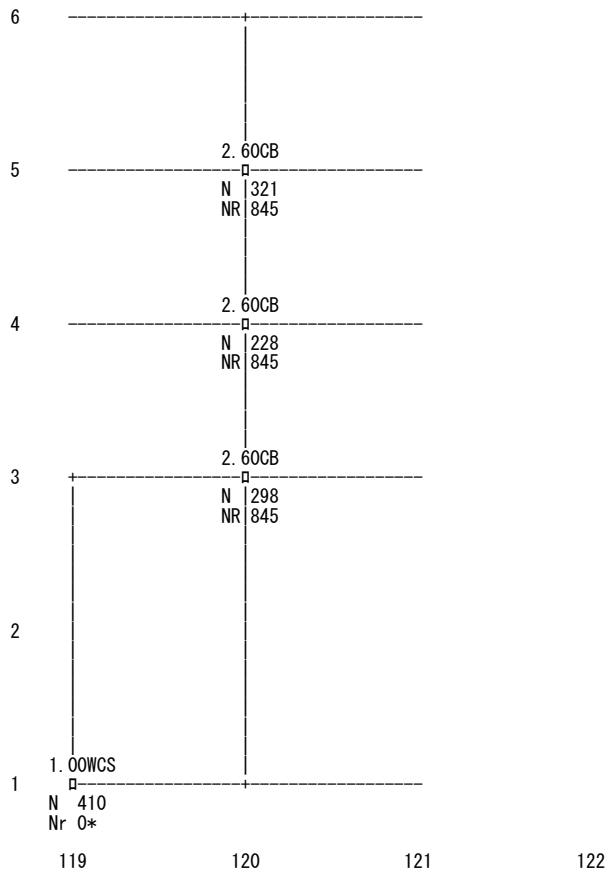








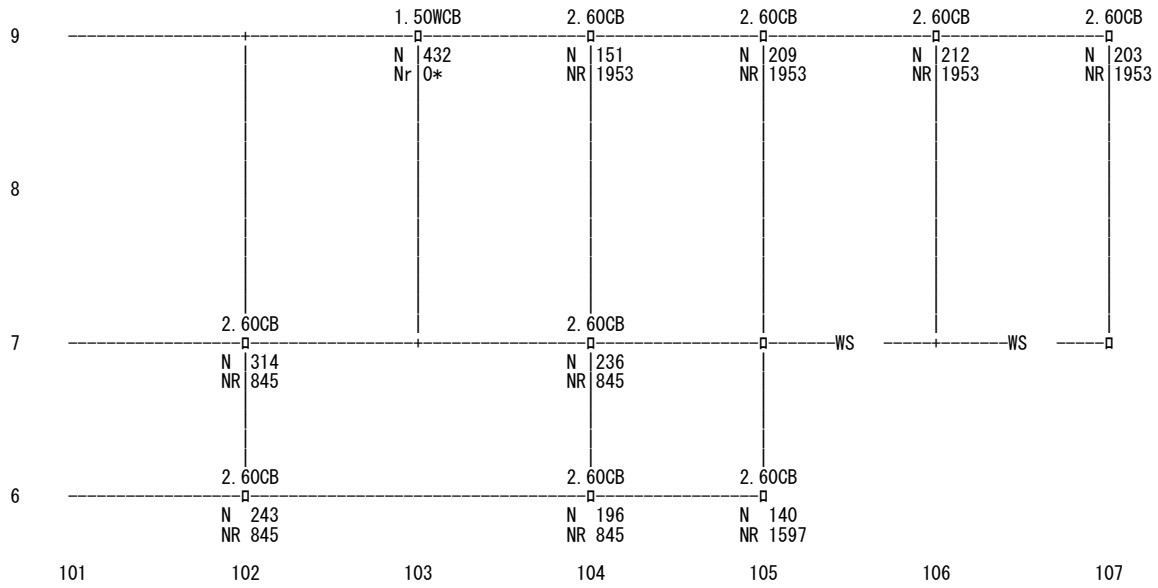




< 3 階 > 検討 F=2.00 要検討柱 13 箇所

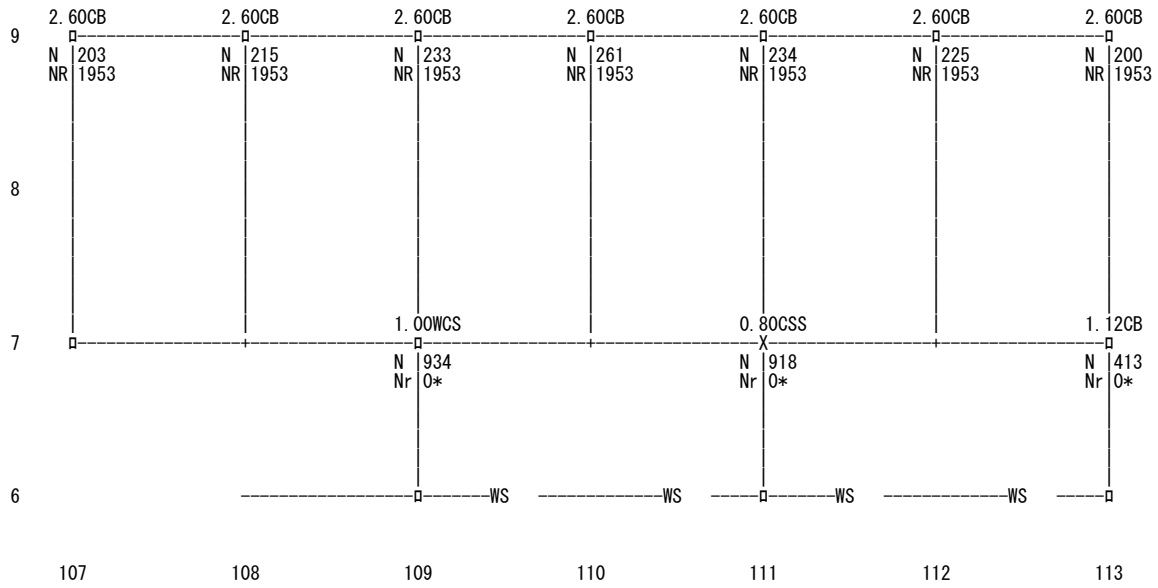
11

10



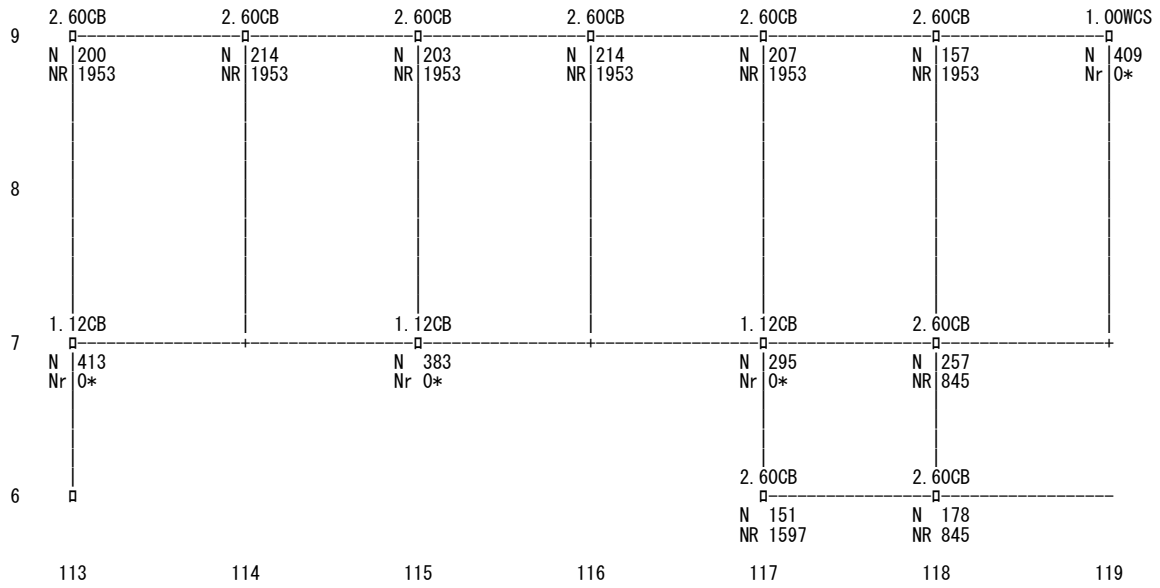
11

10



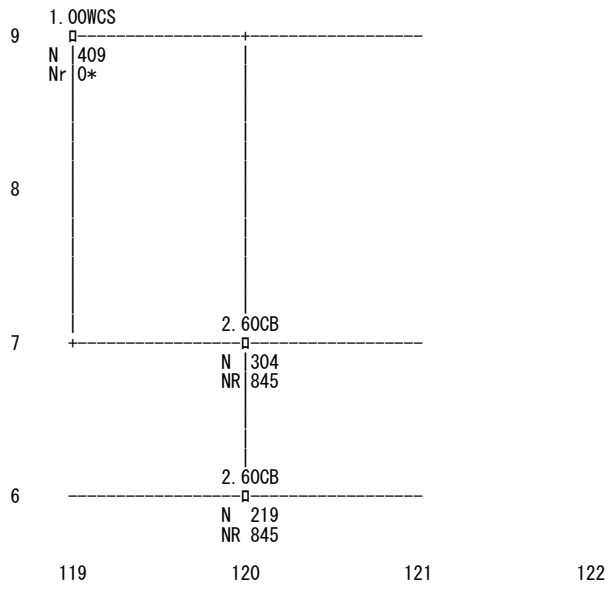
11

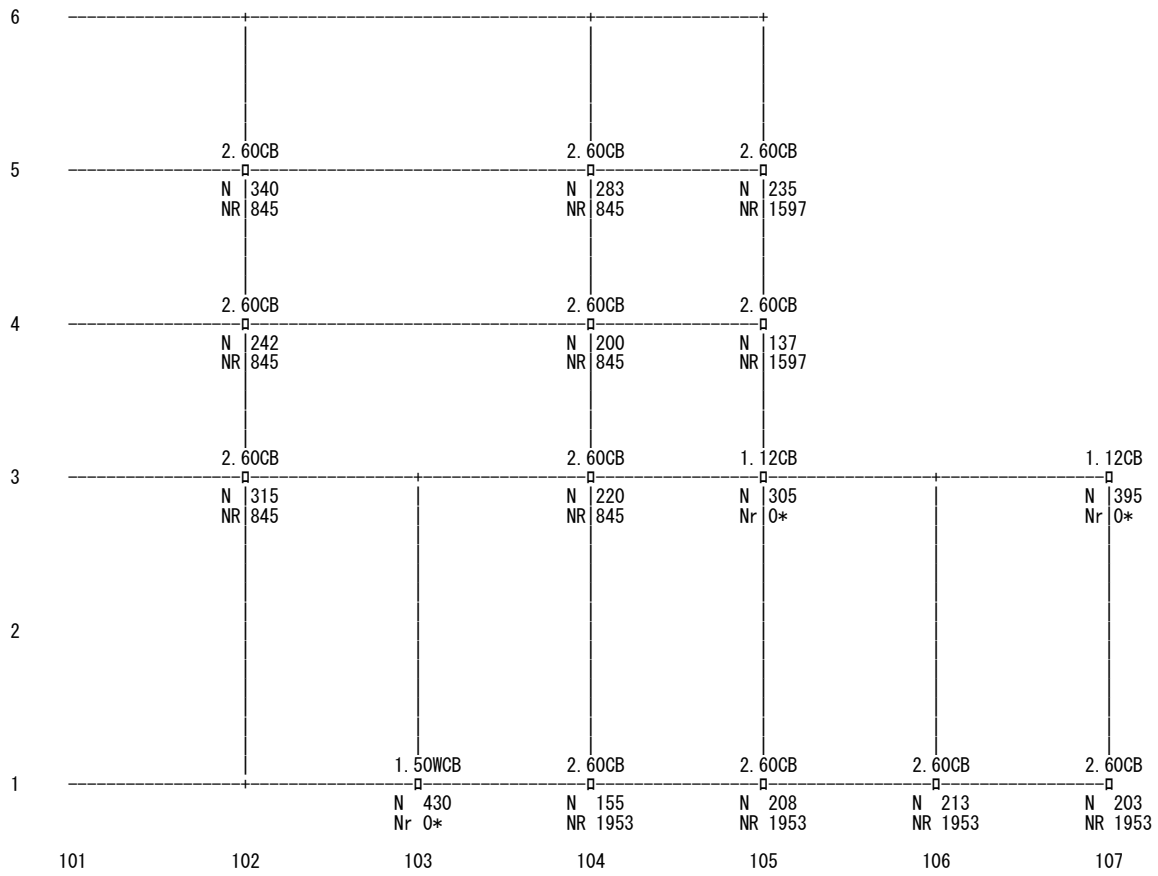
10

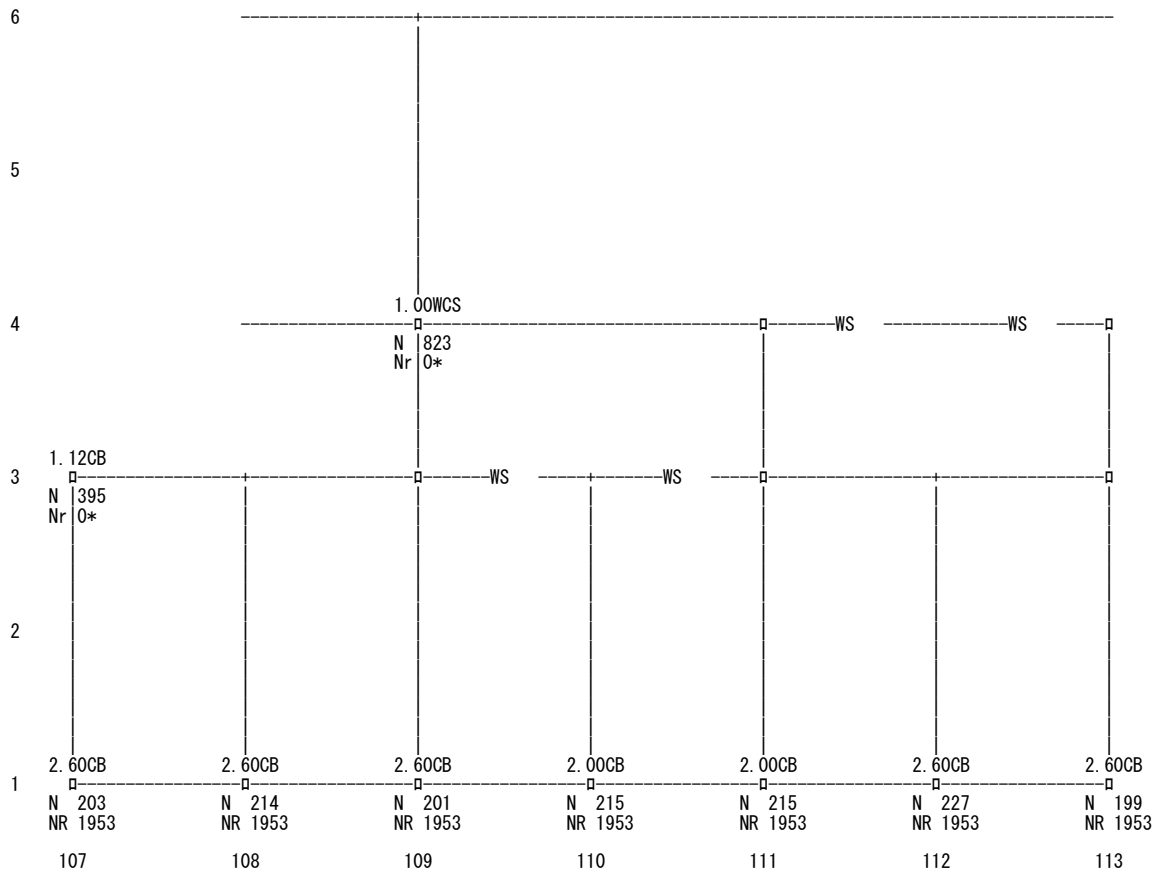


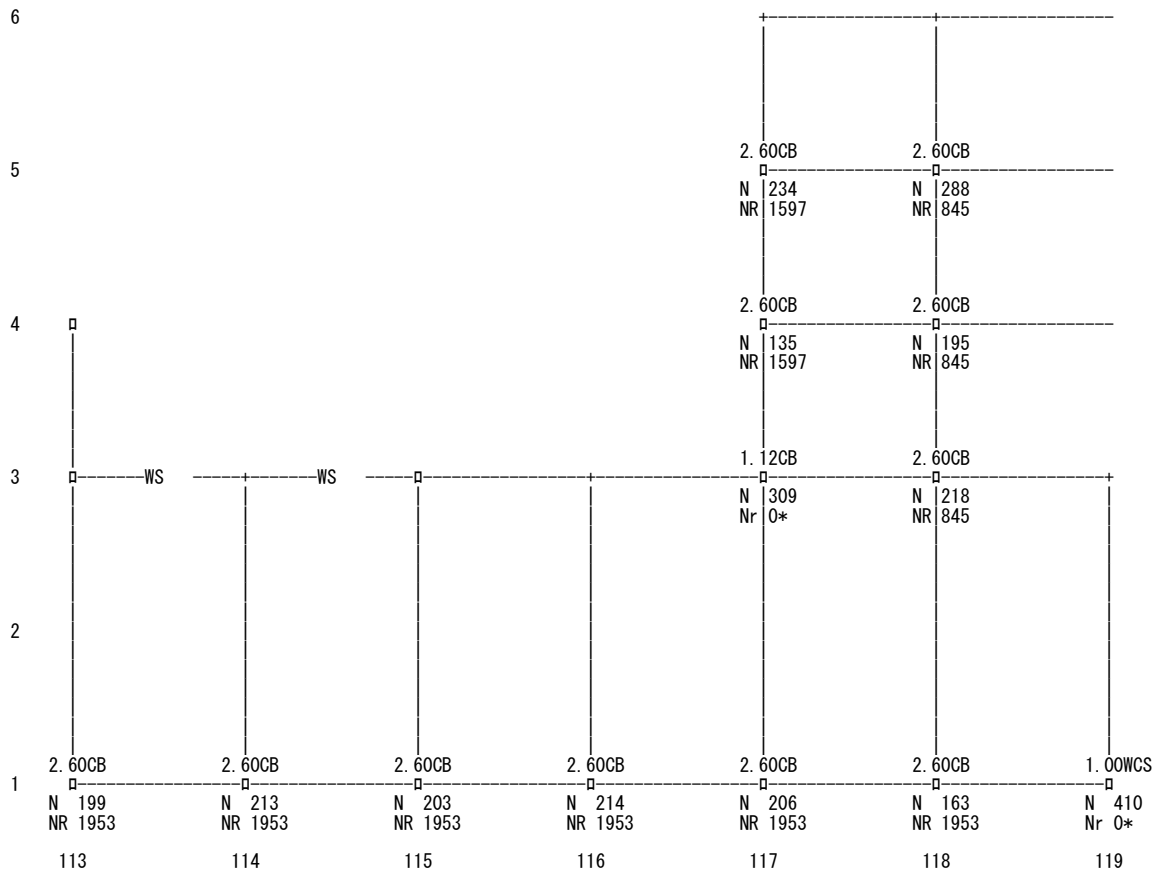
11

10

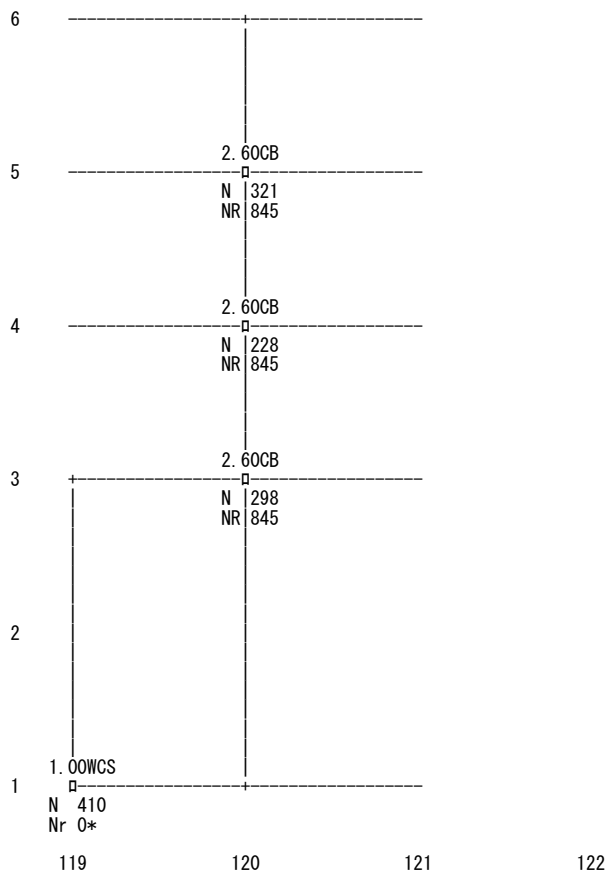








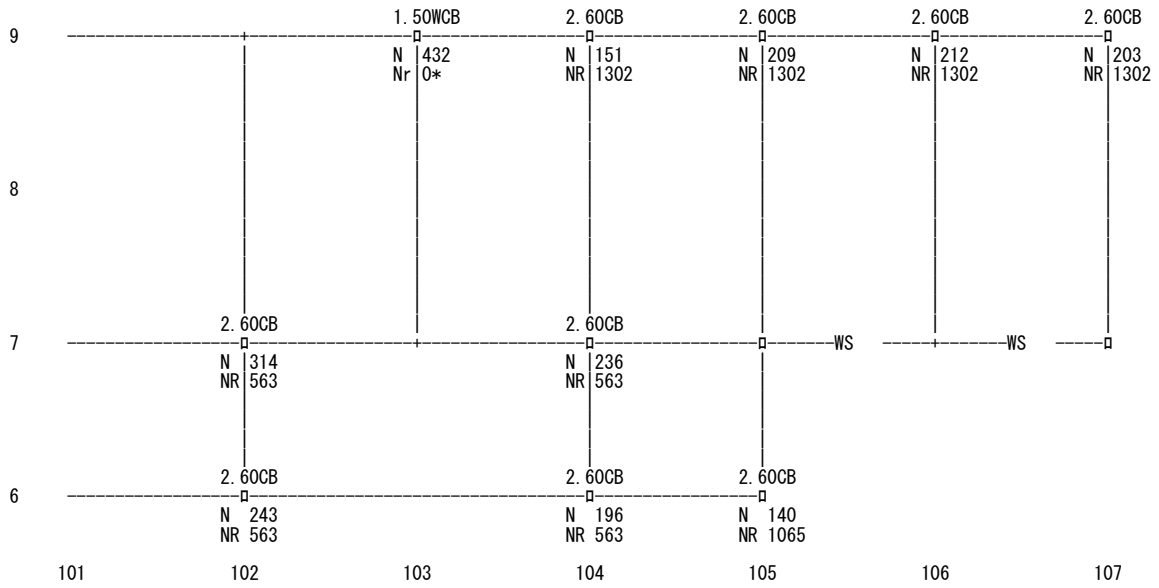




< 3 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 15 箇所

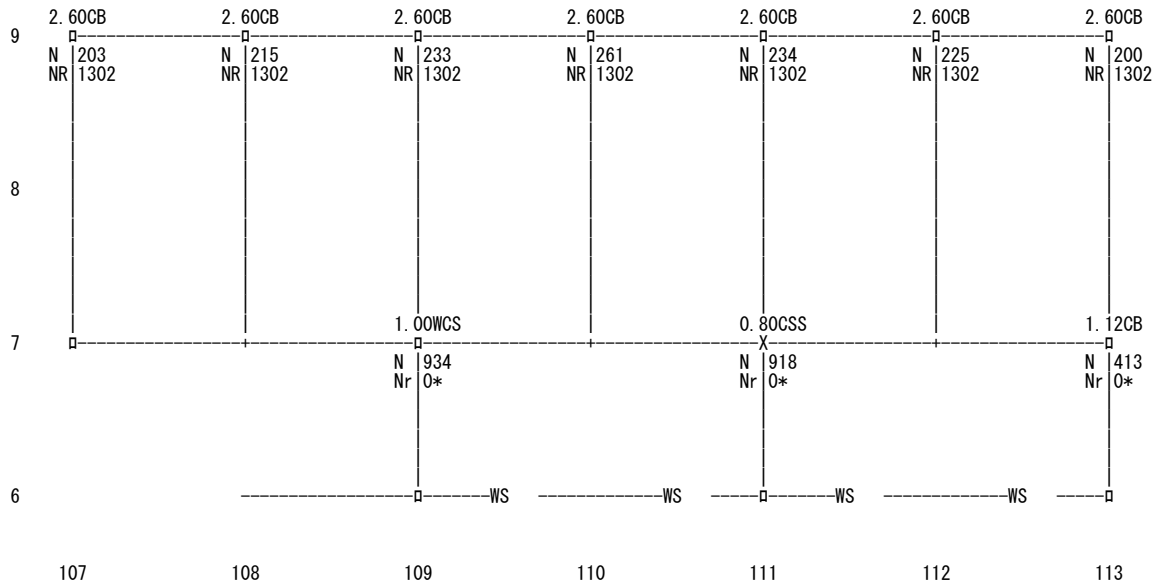
11

10



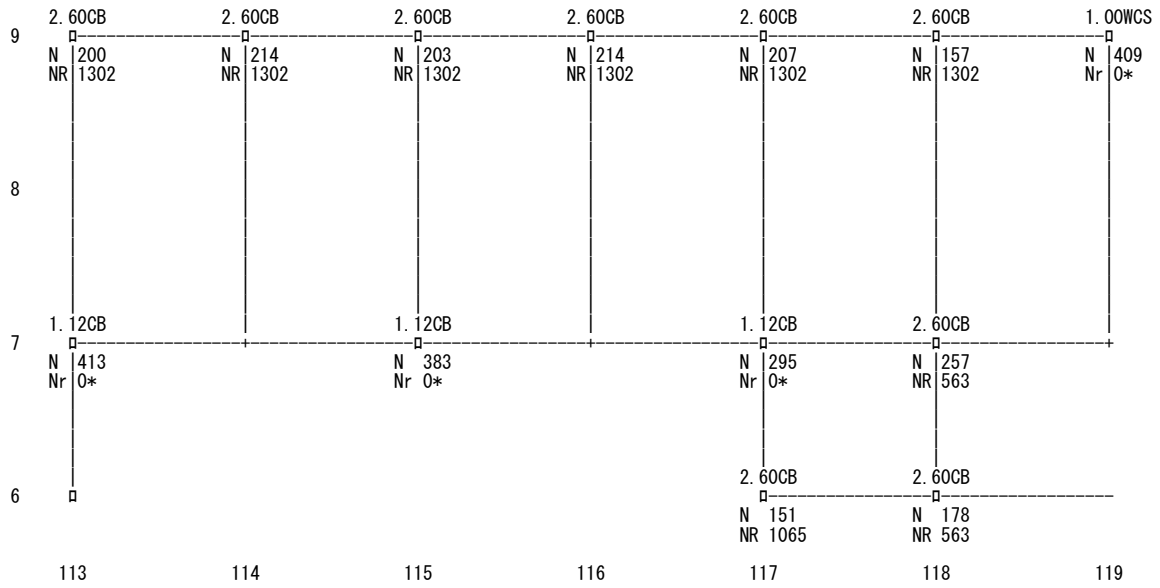
11

10



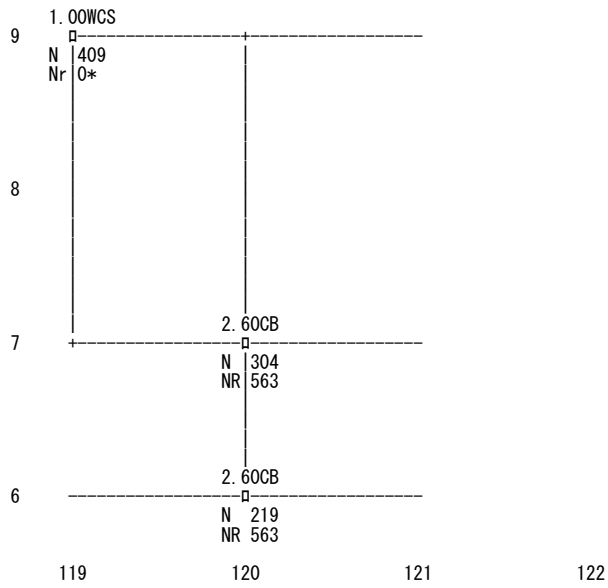
11

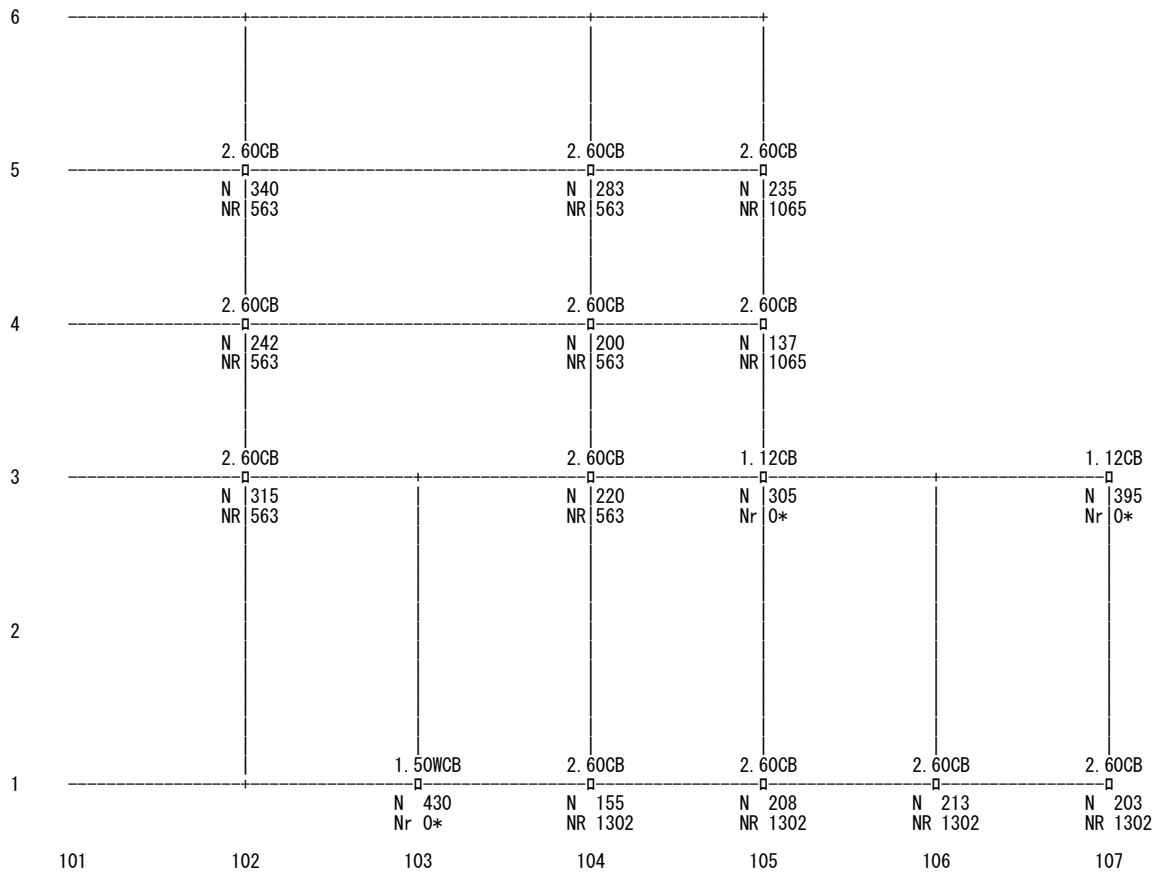
10

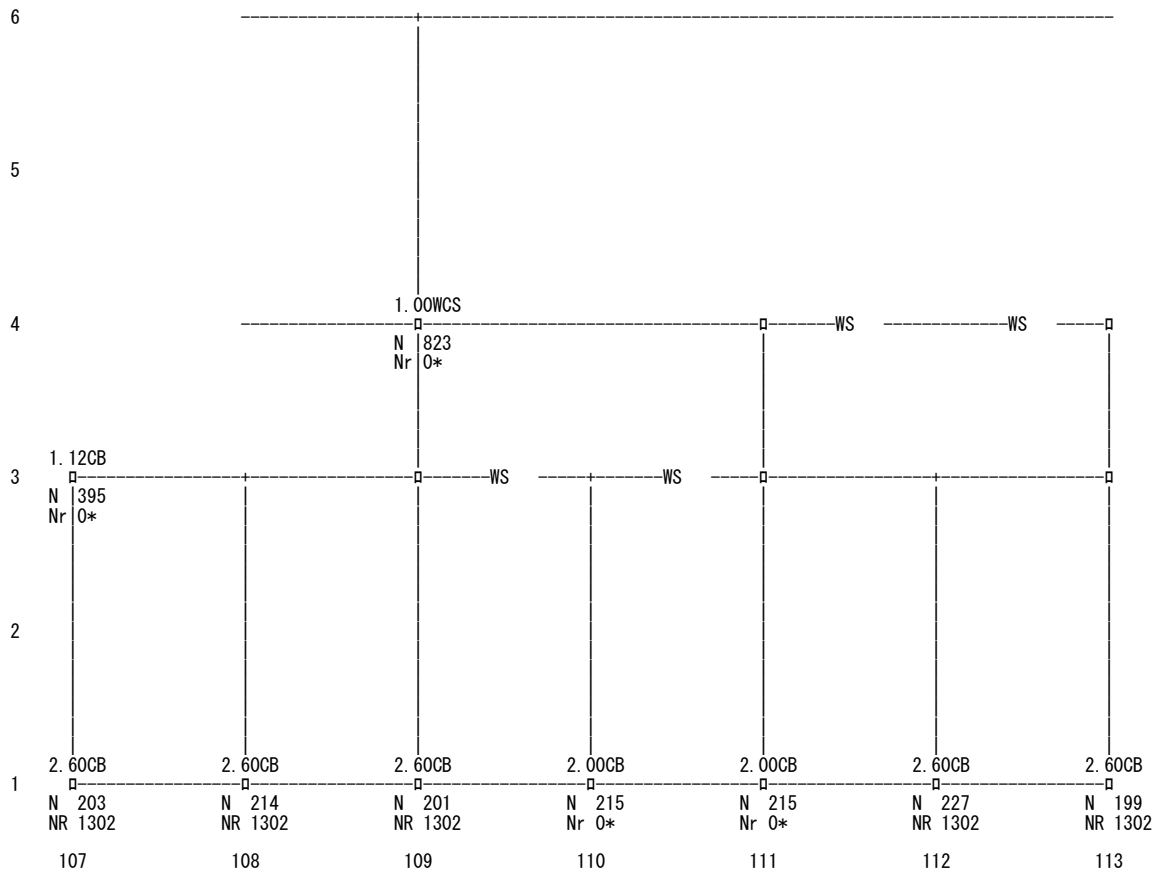


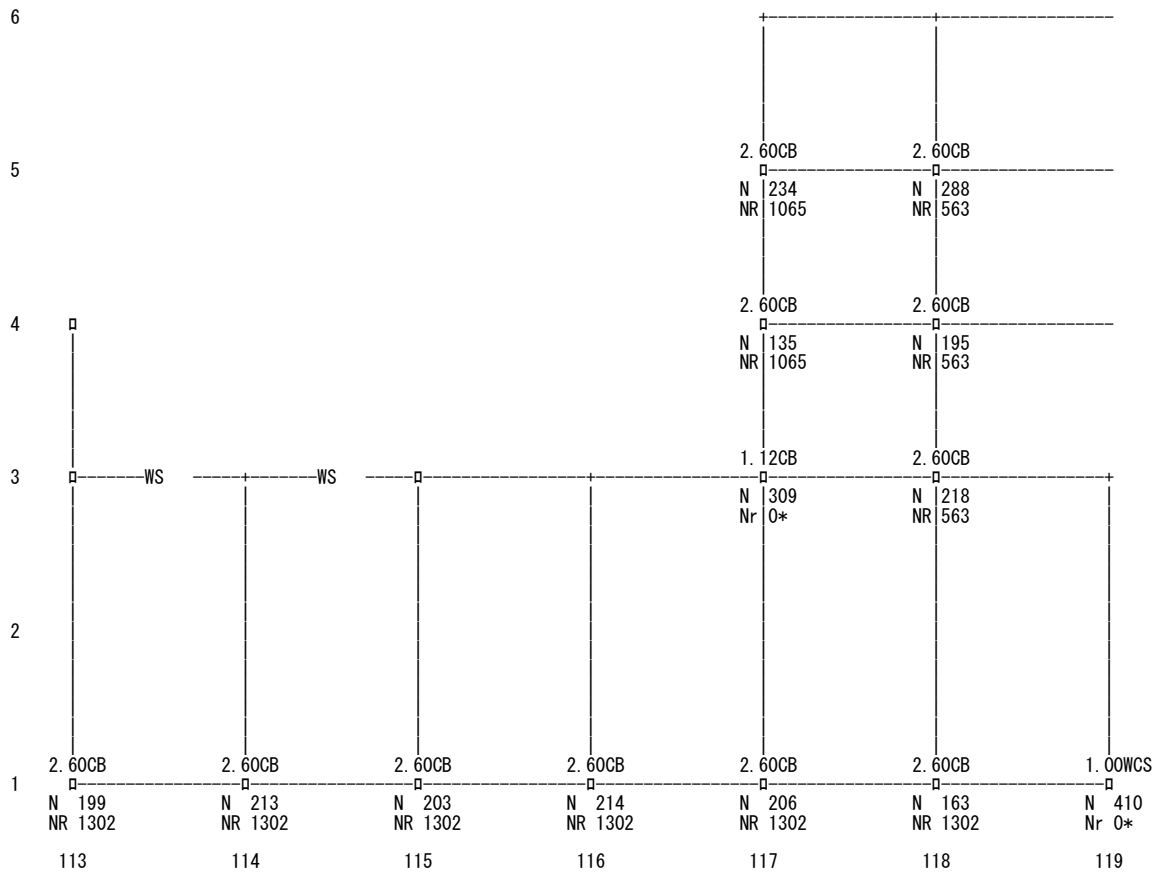
11

10

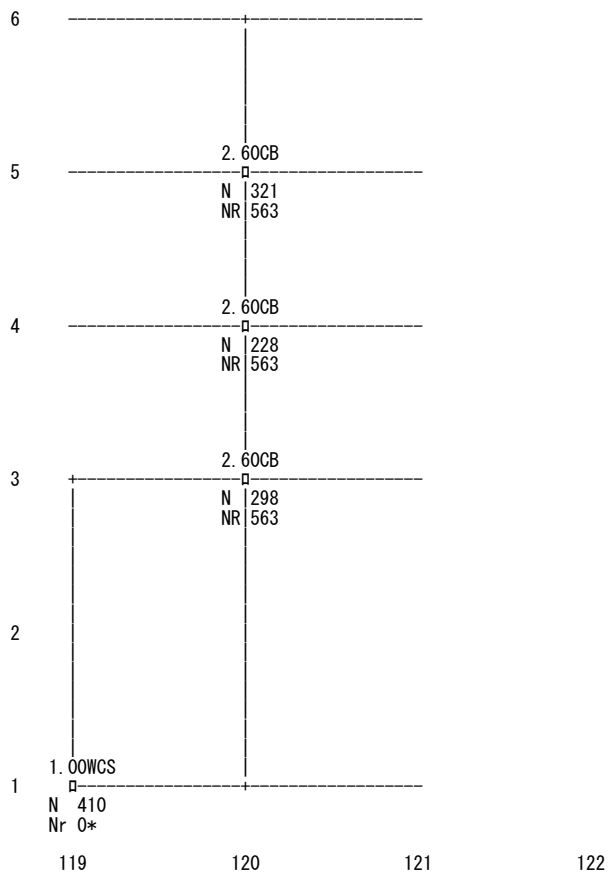








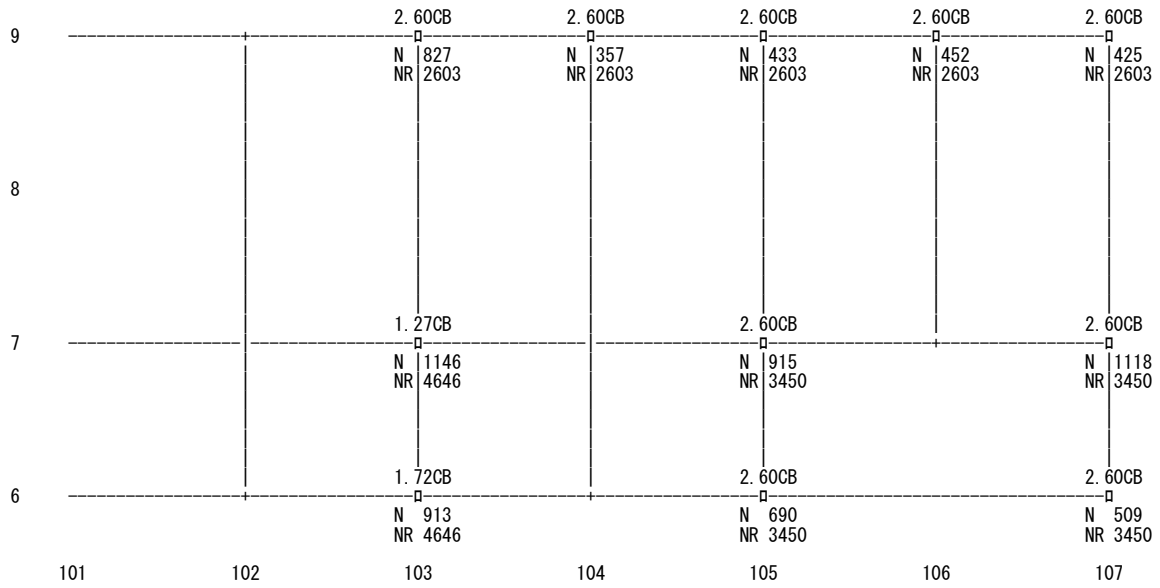




< 2 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 0 箇所

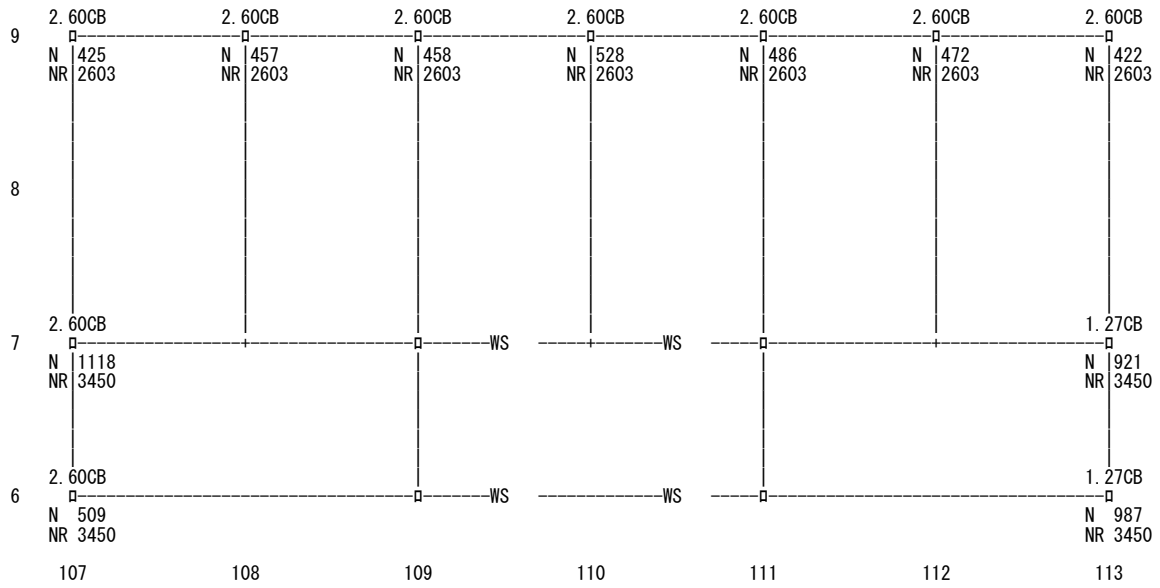
11

10



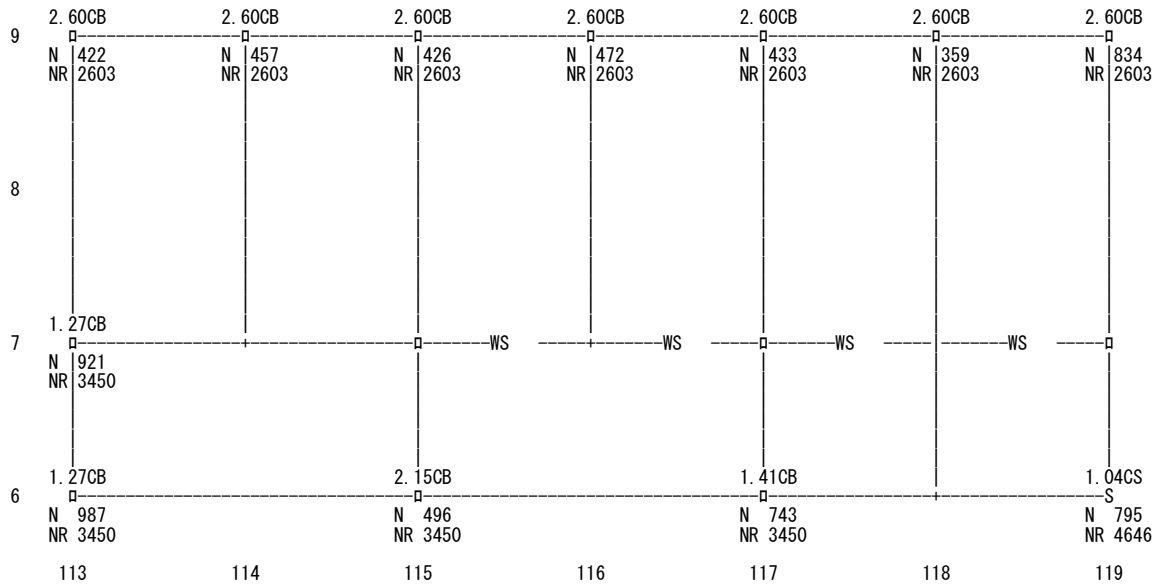
11

10



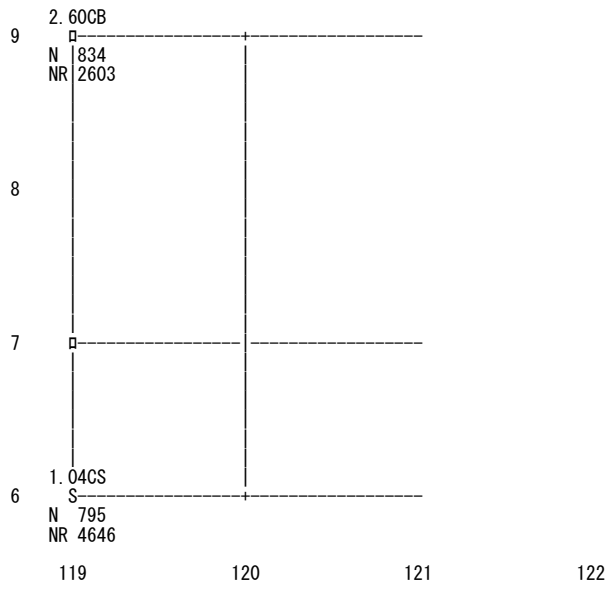
11

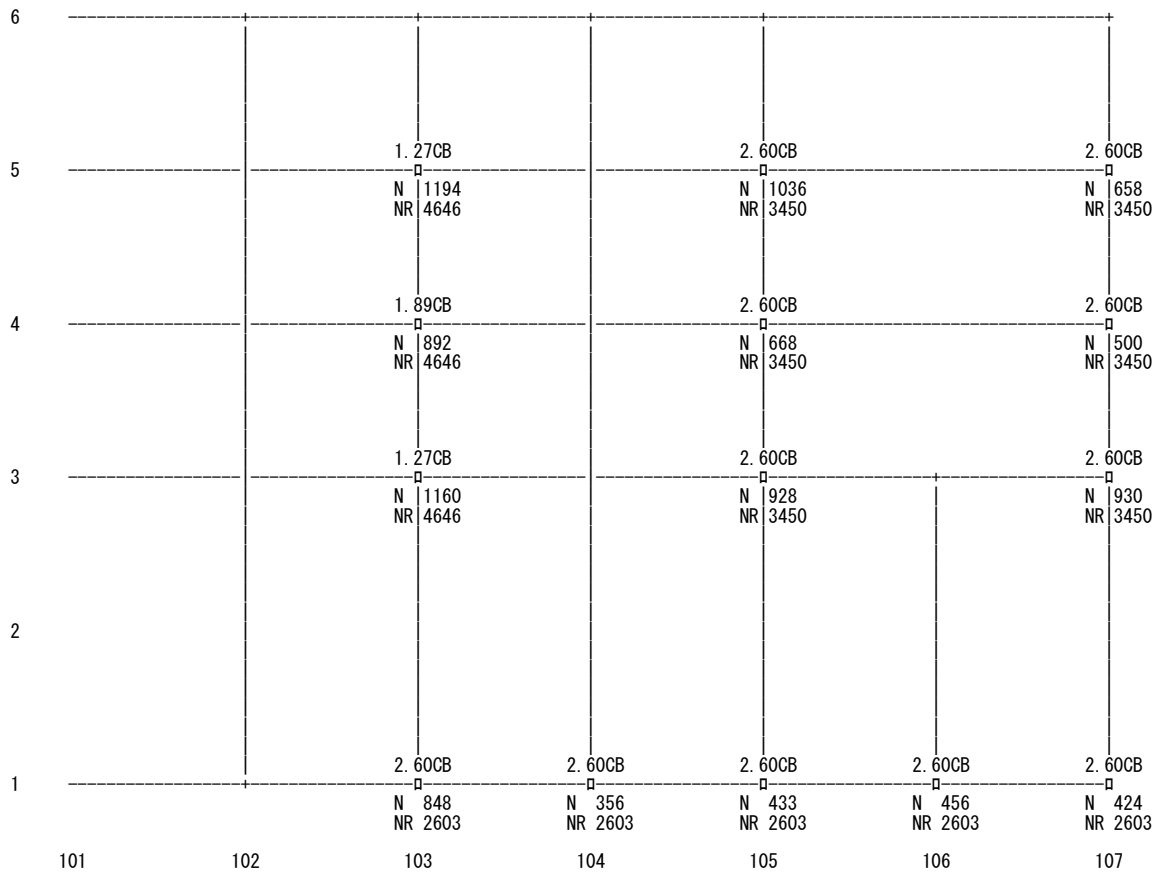
10

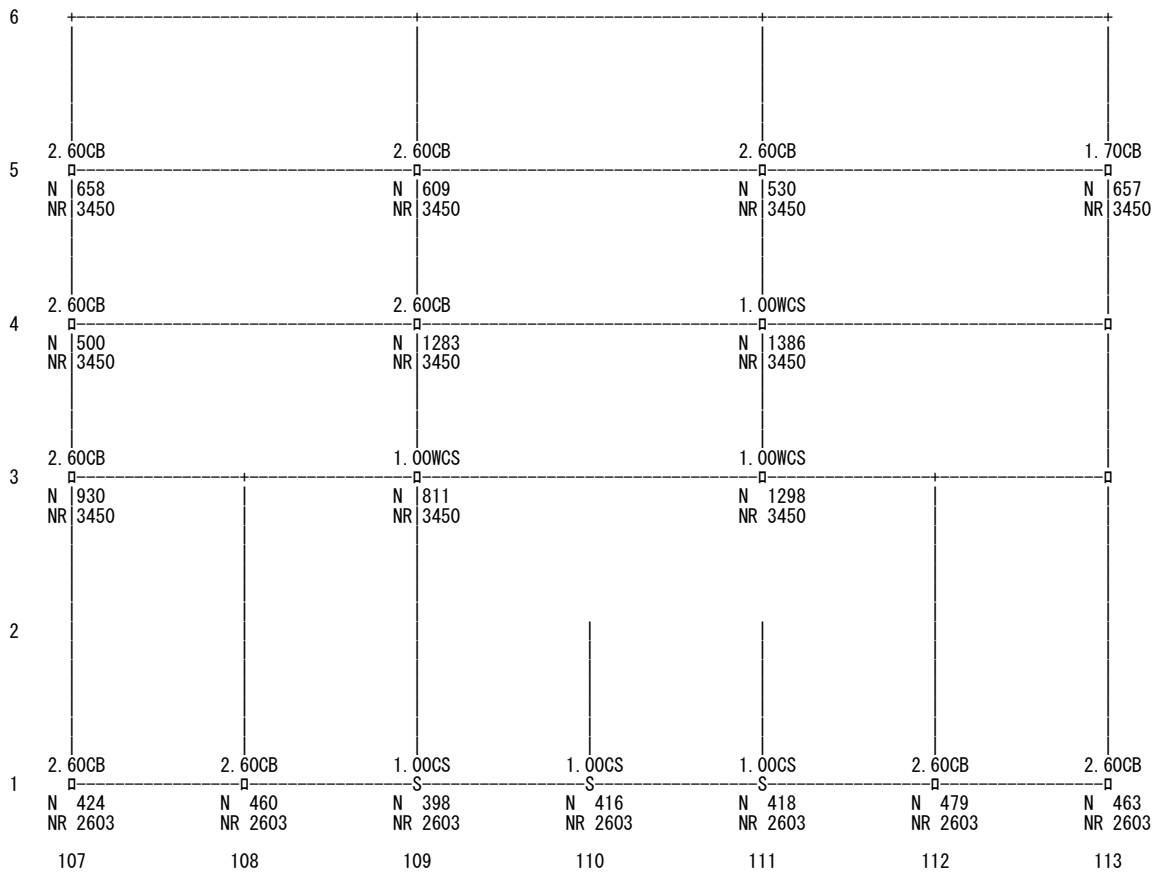


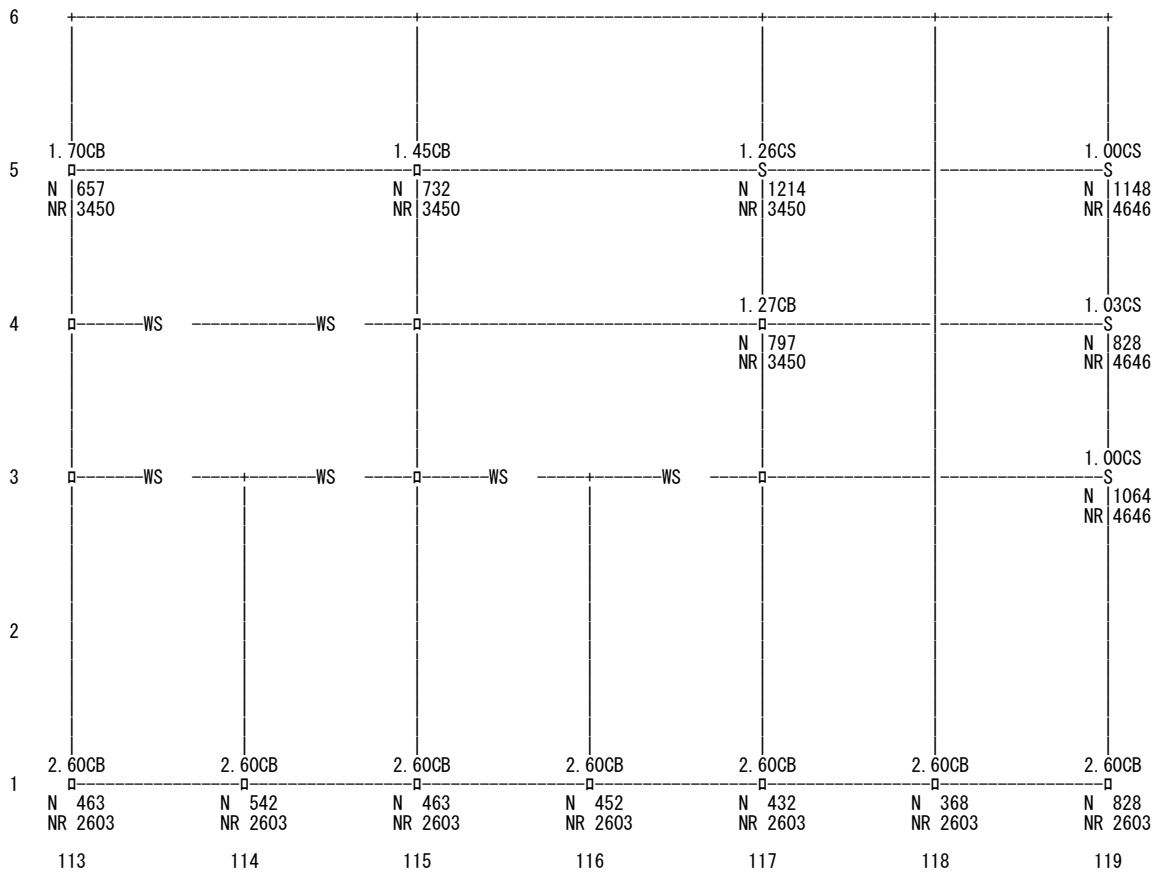
11

10

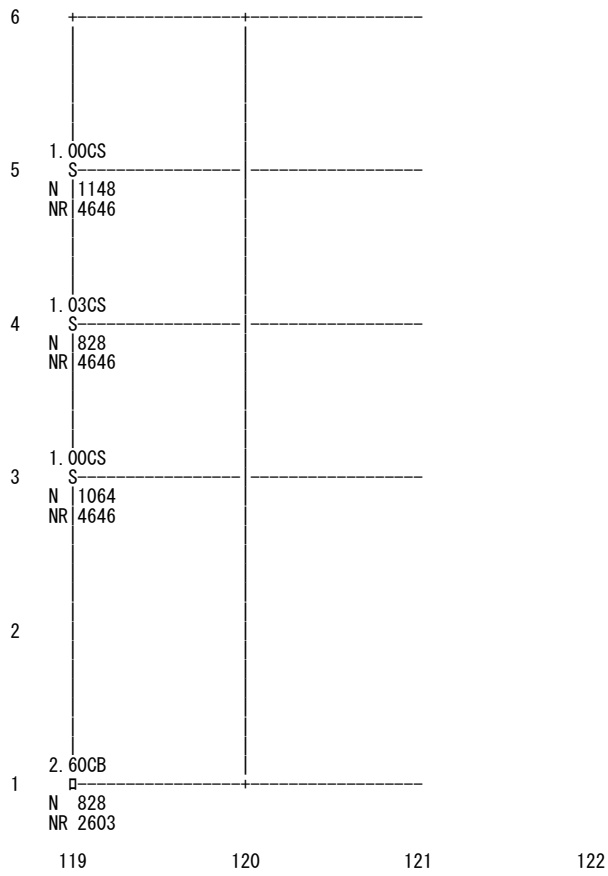








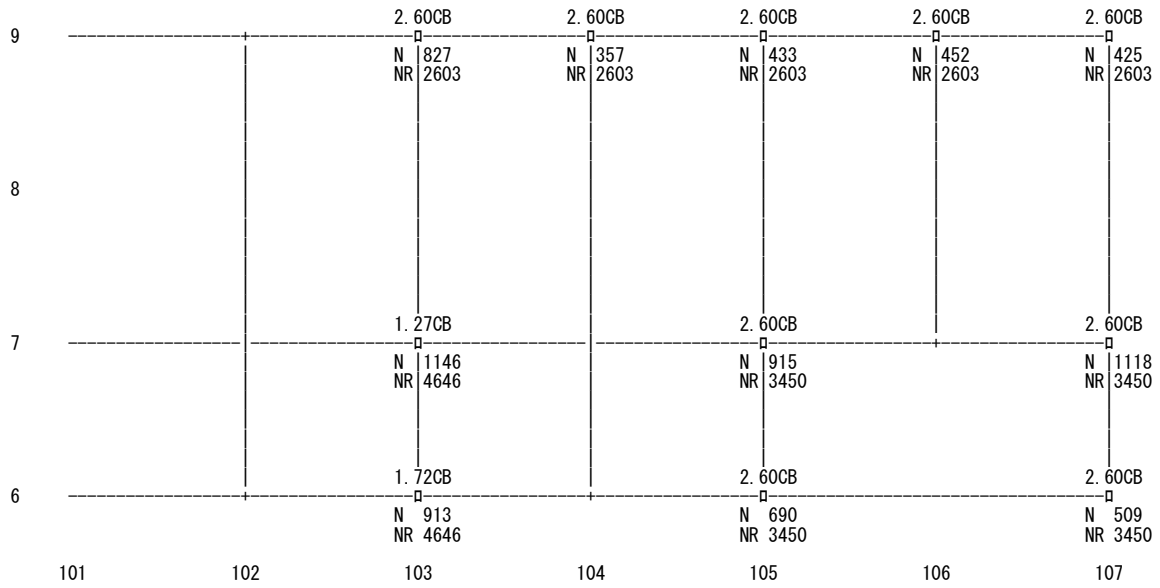




< 2 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 10 箇所

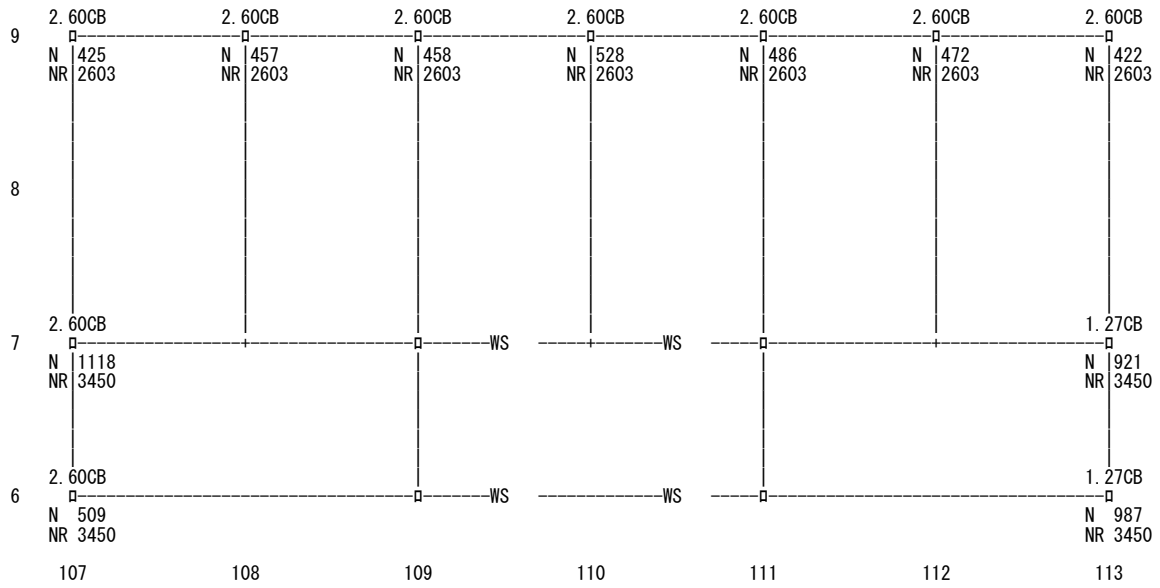
11

10



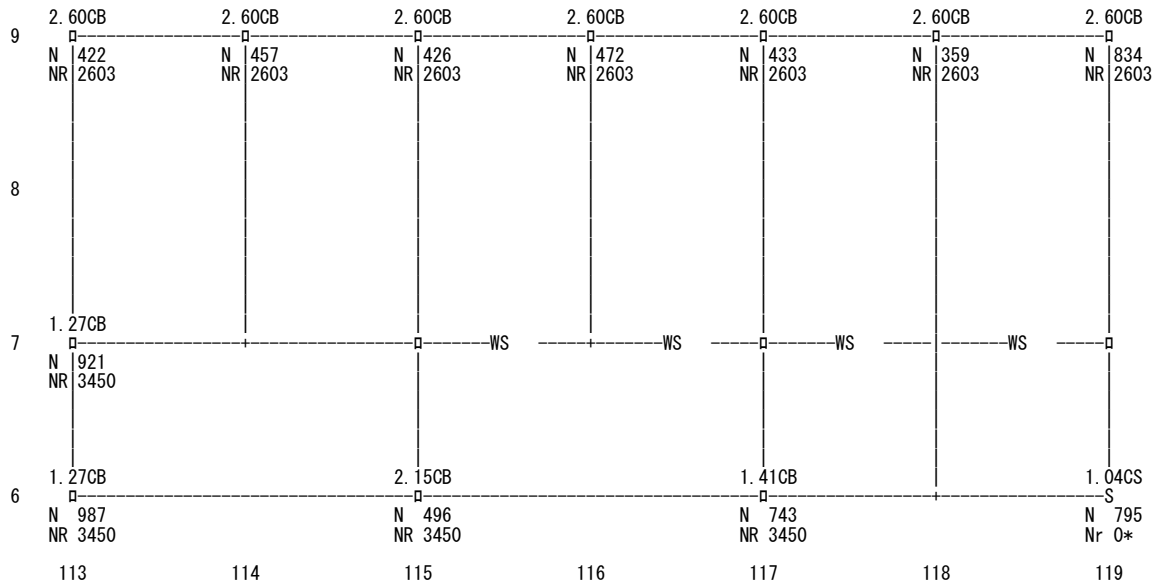
11

10



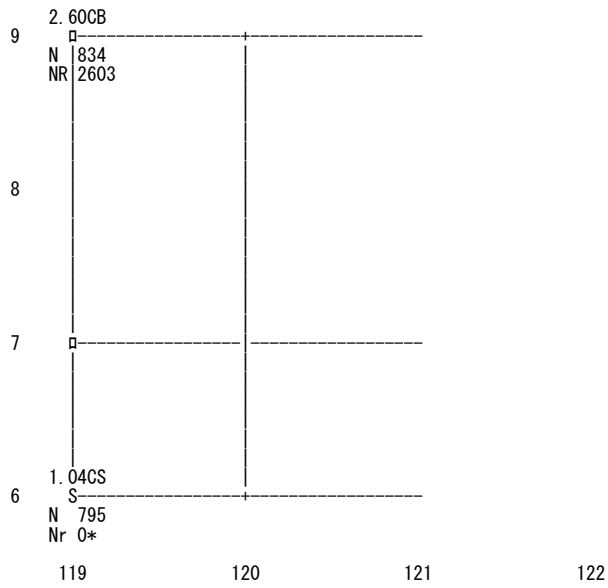
11

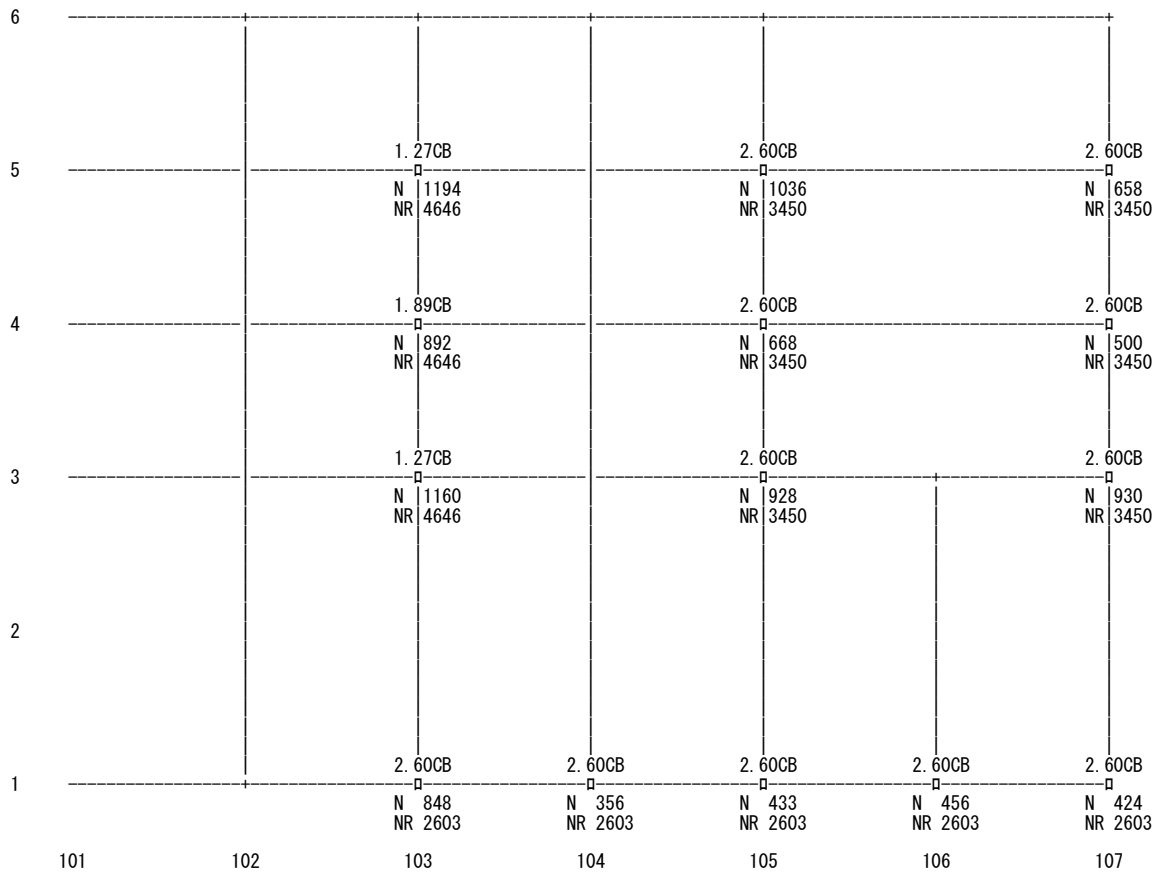
10

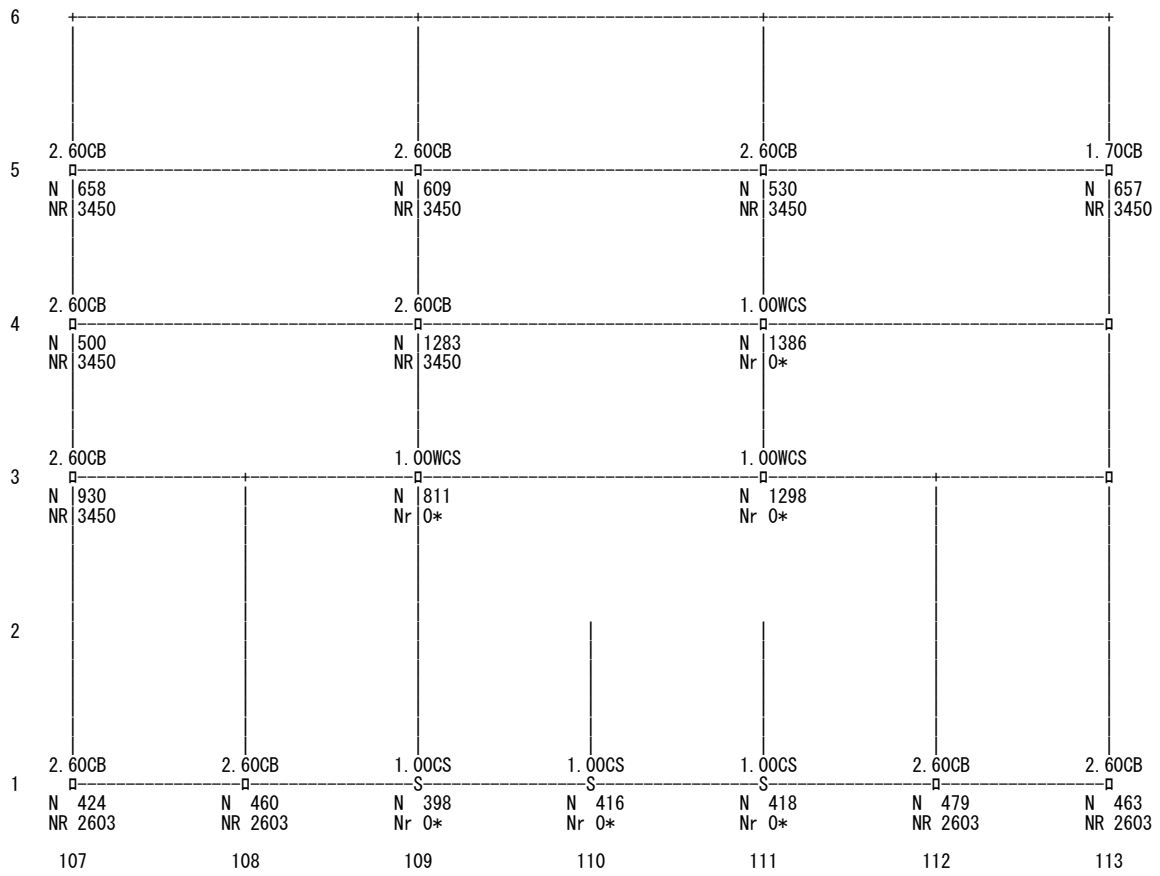


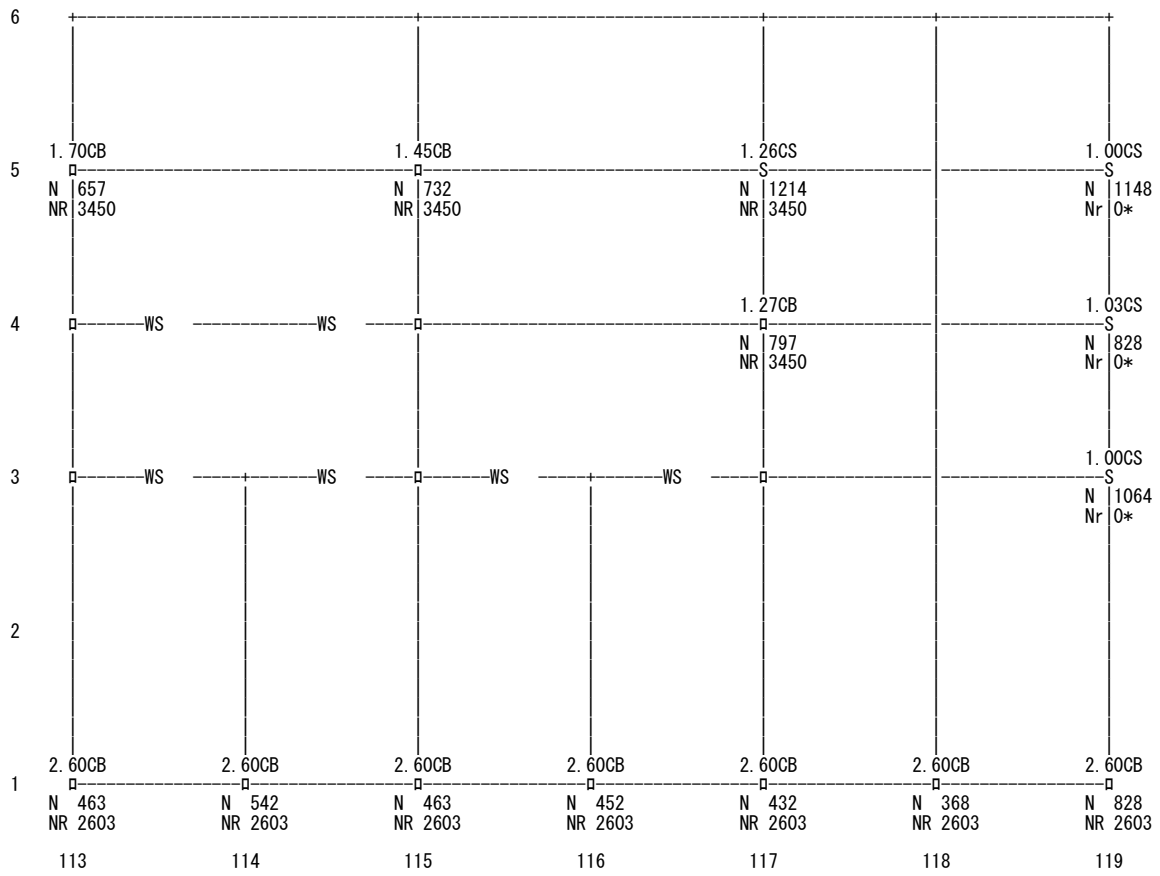
11

10

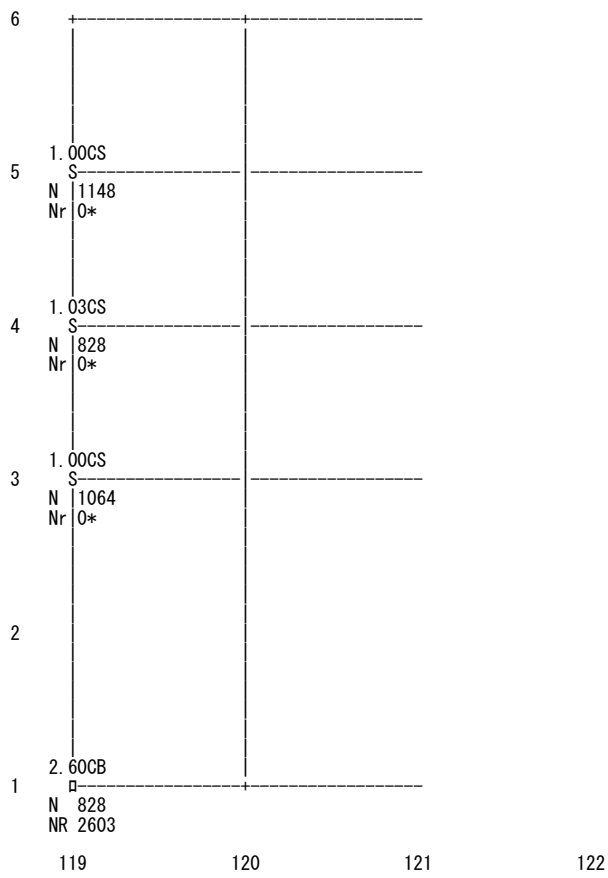








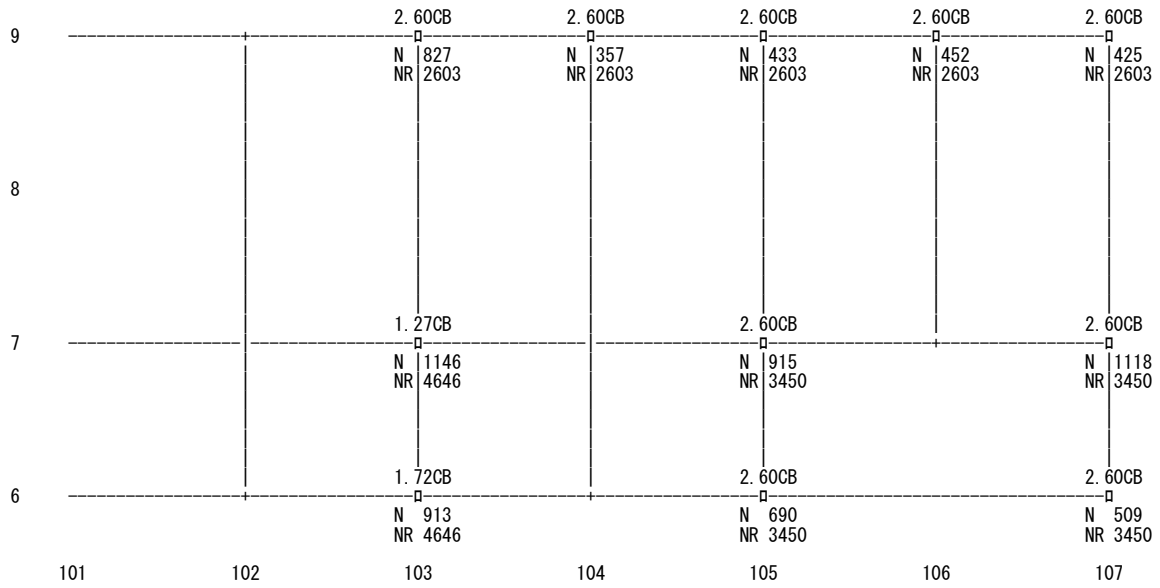




< 2 階 > 検討 F=1.27 要検討柱 11 箇所

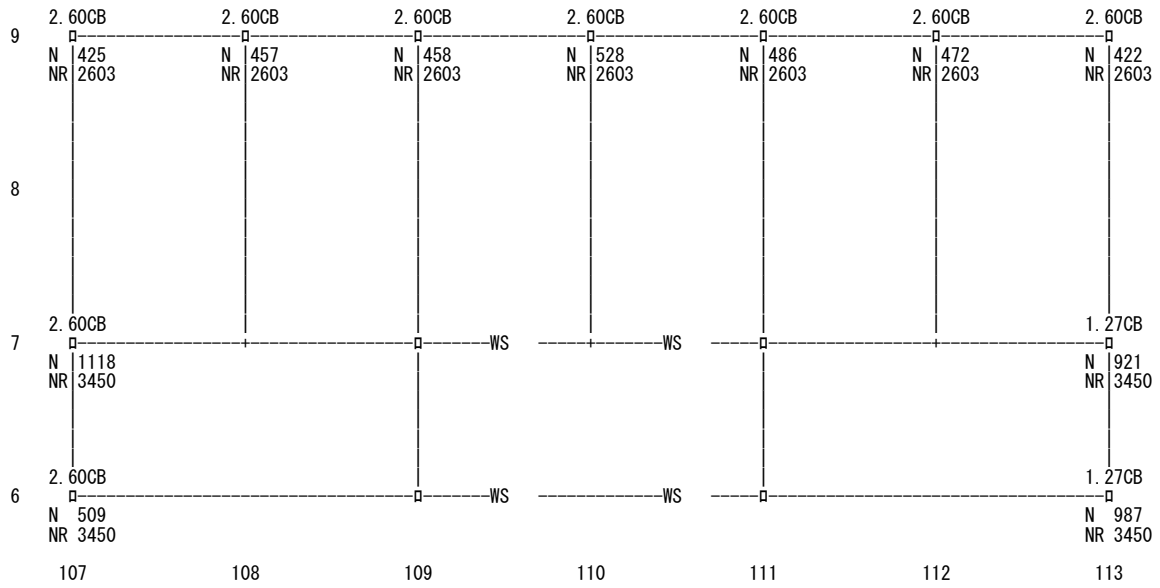
11

10



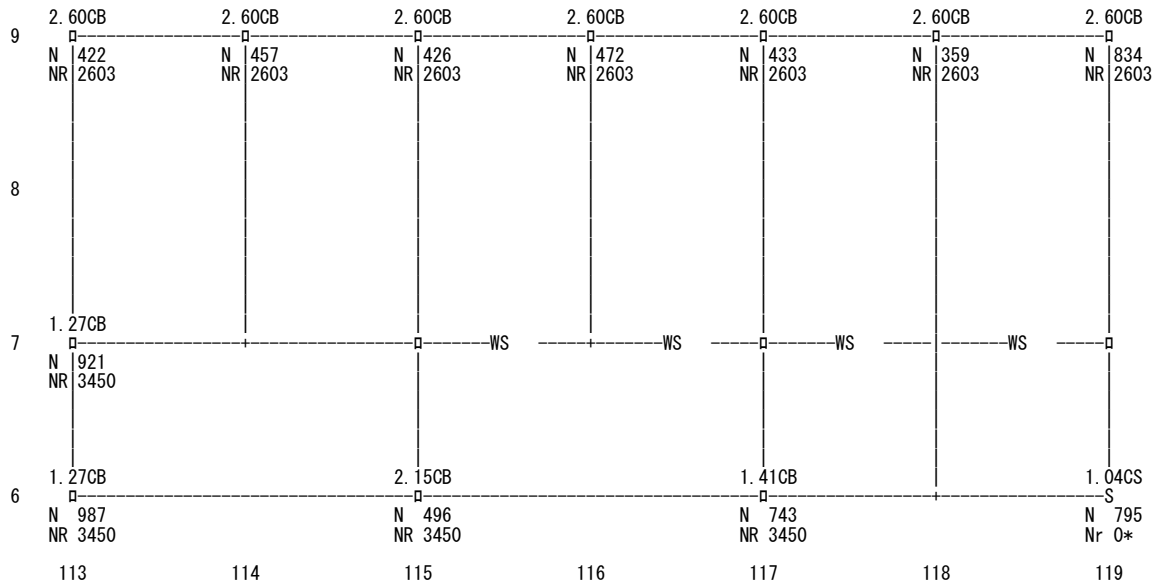
11

10



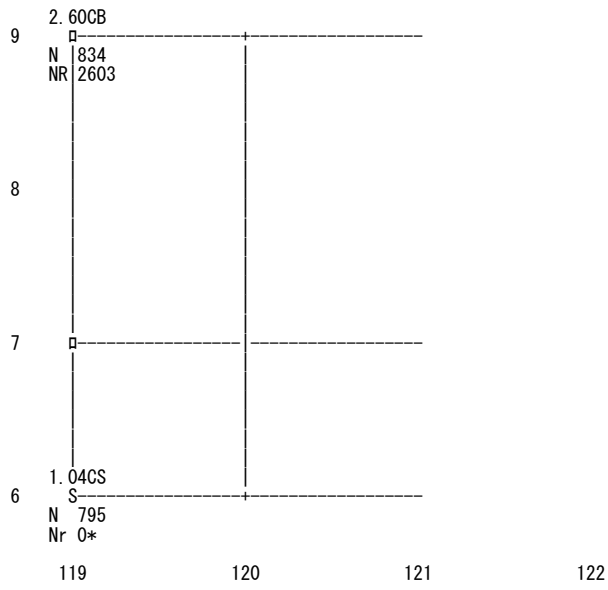
11

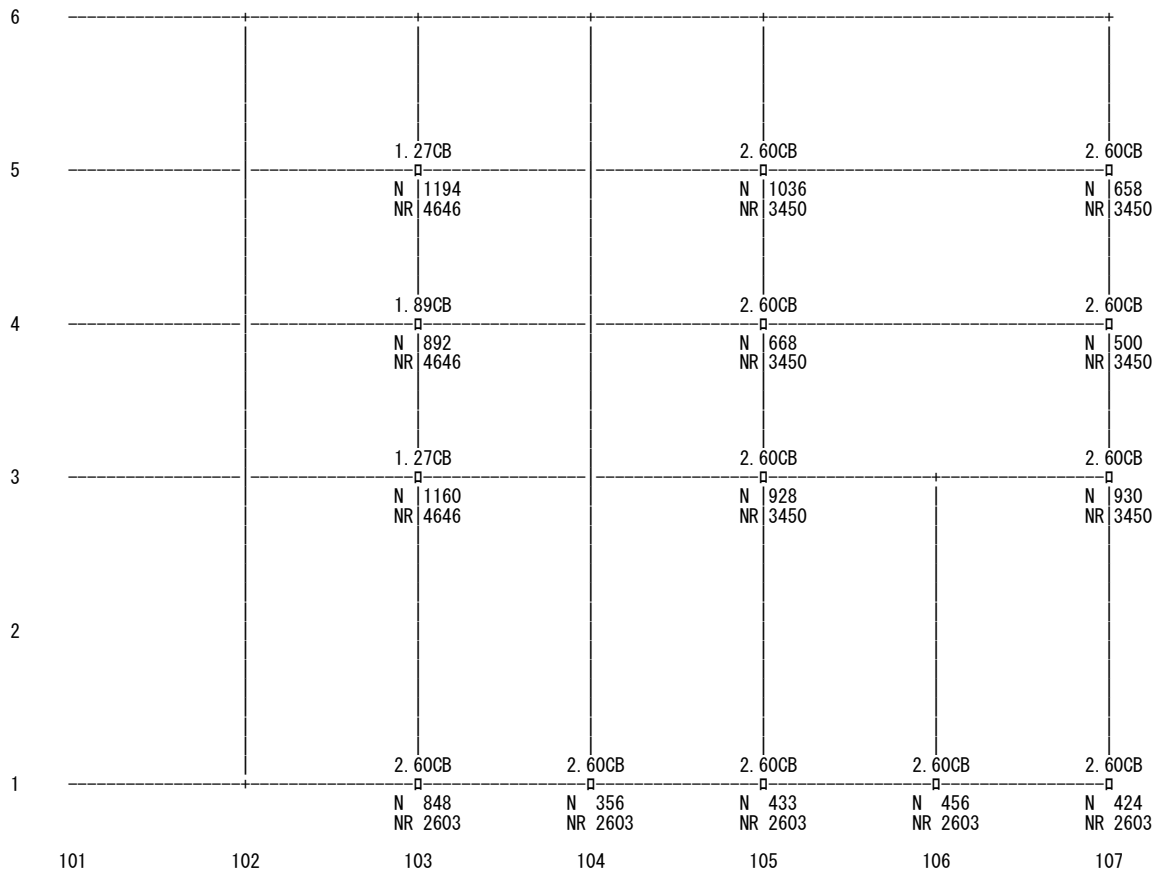
10

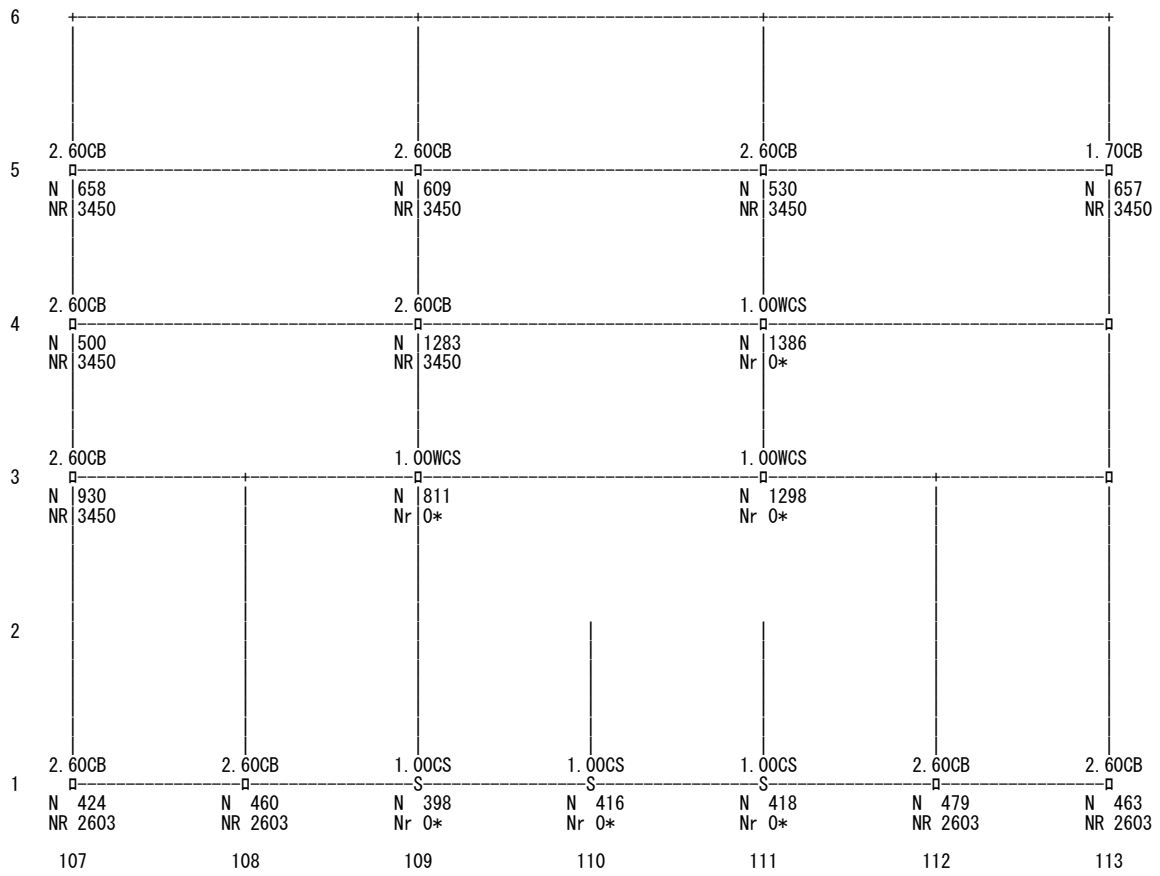


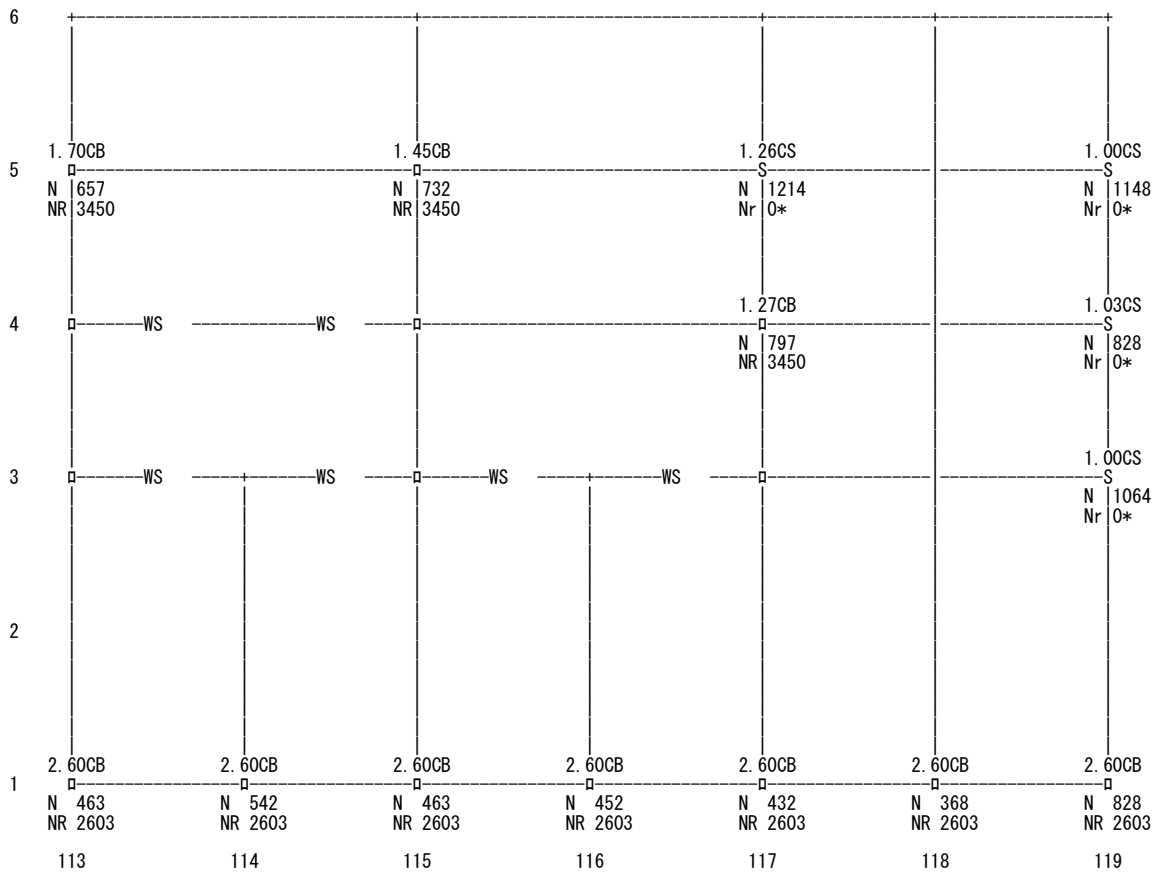
11

10

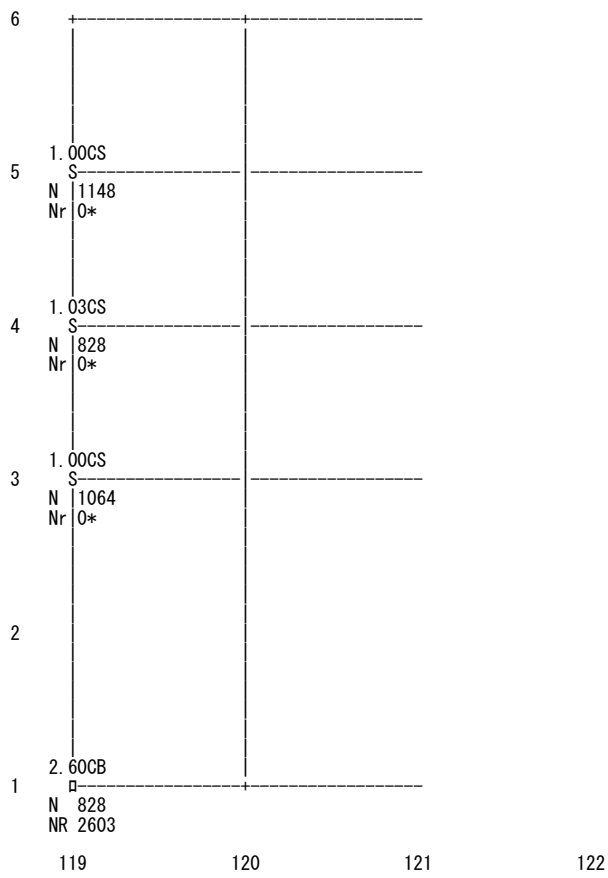








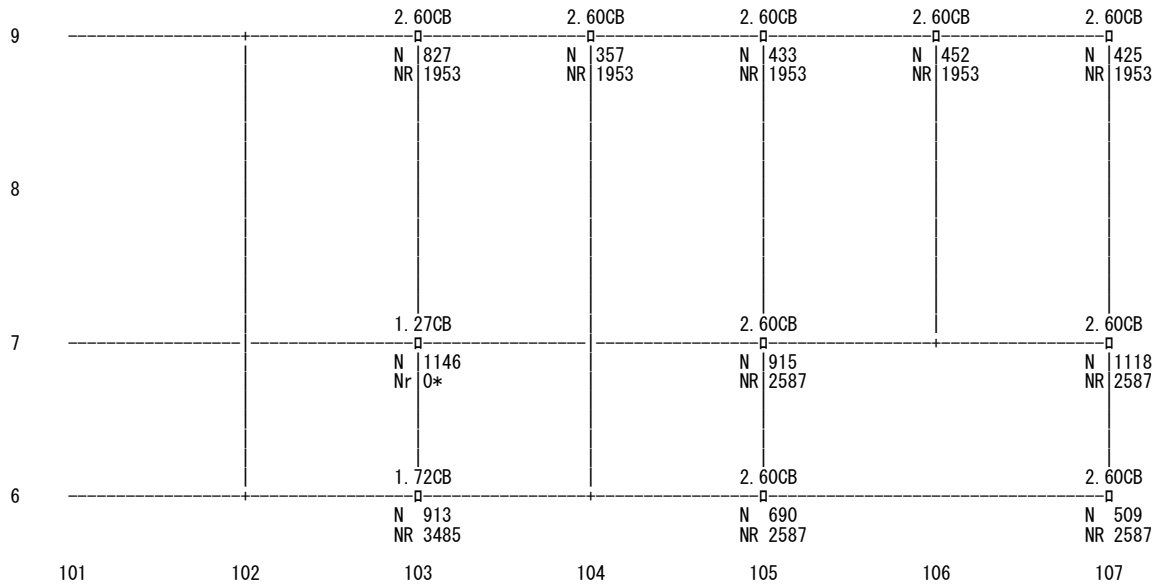




< 2 階 > 検討 F=1.40 要検討柱 17 箇所

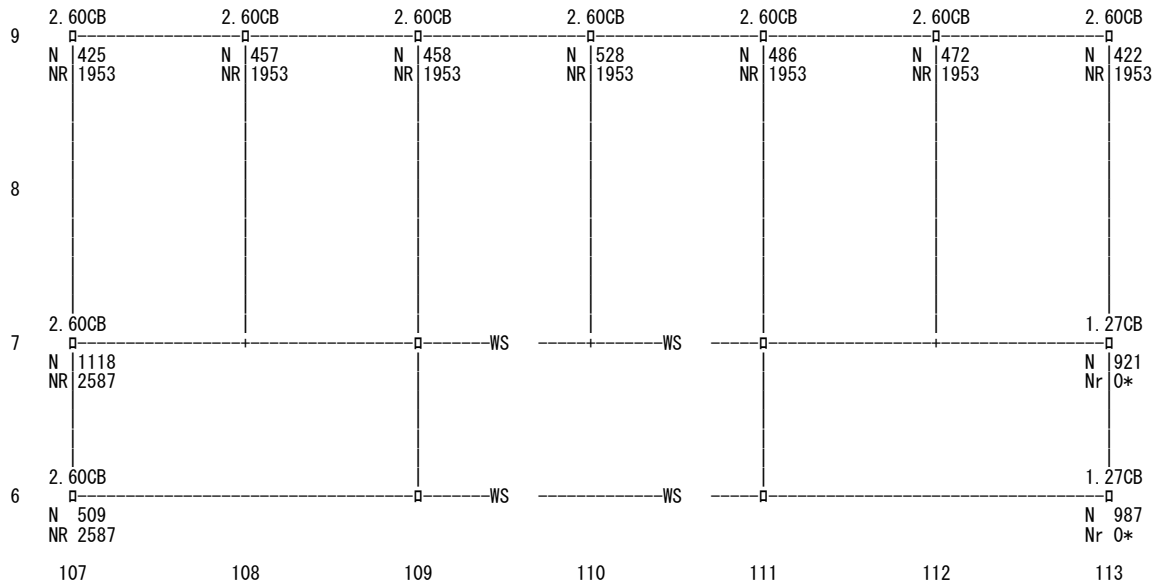
11

10



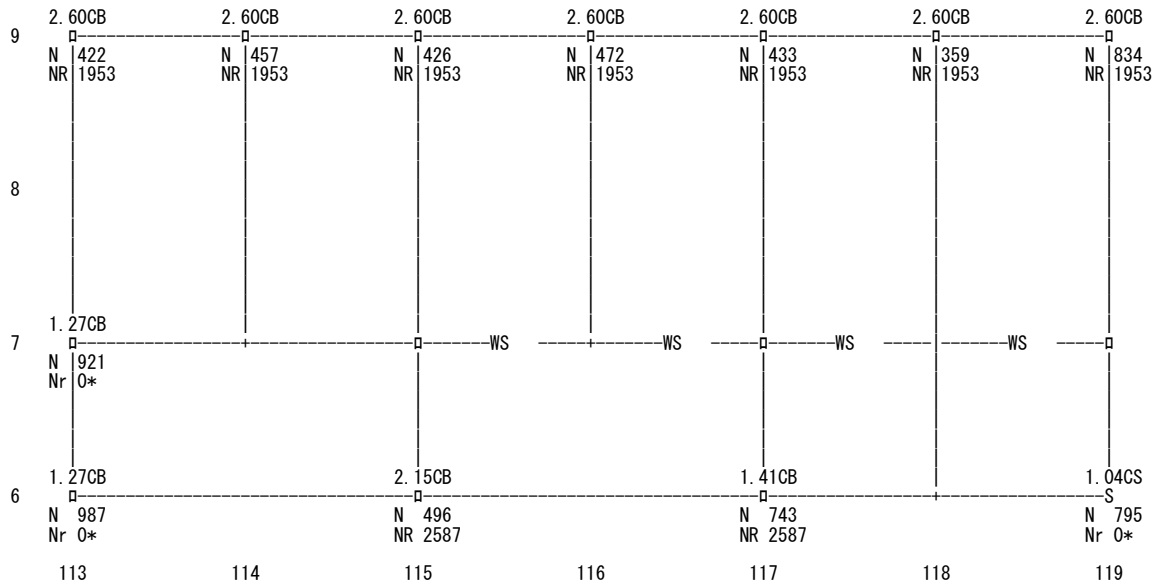
11

10



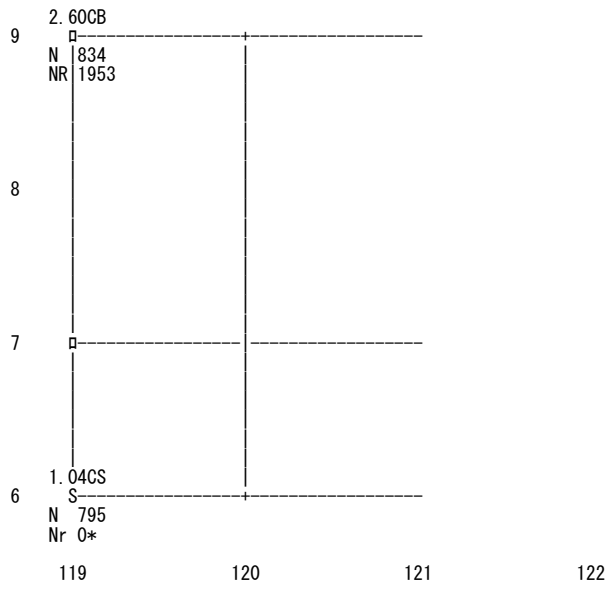
11

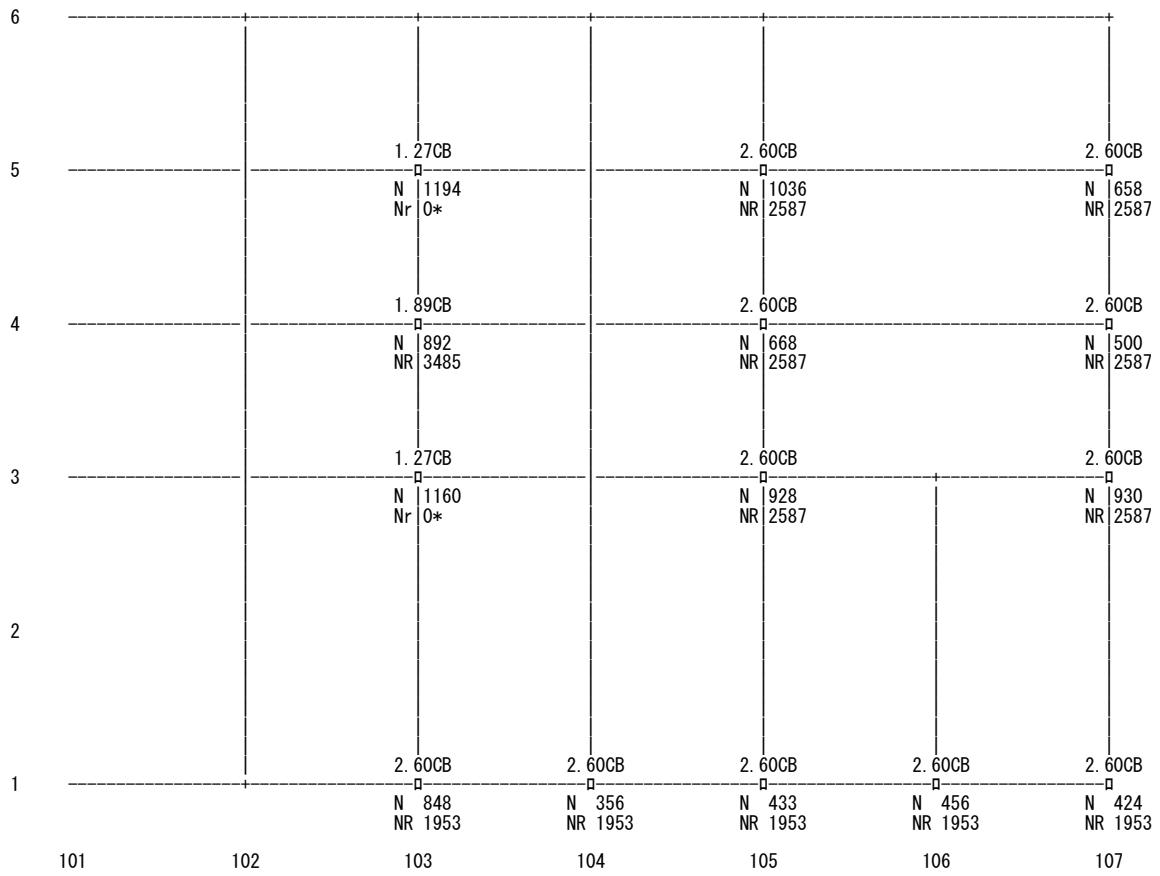
10

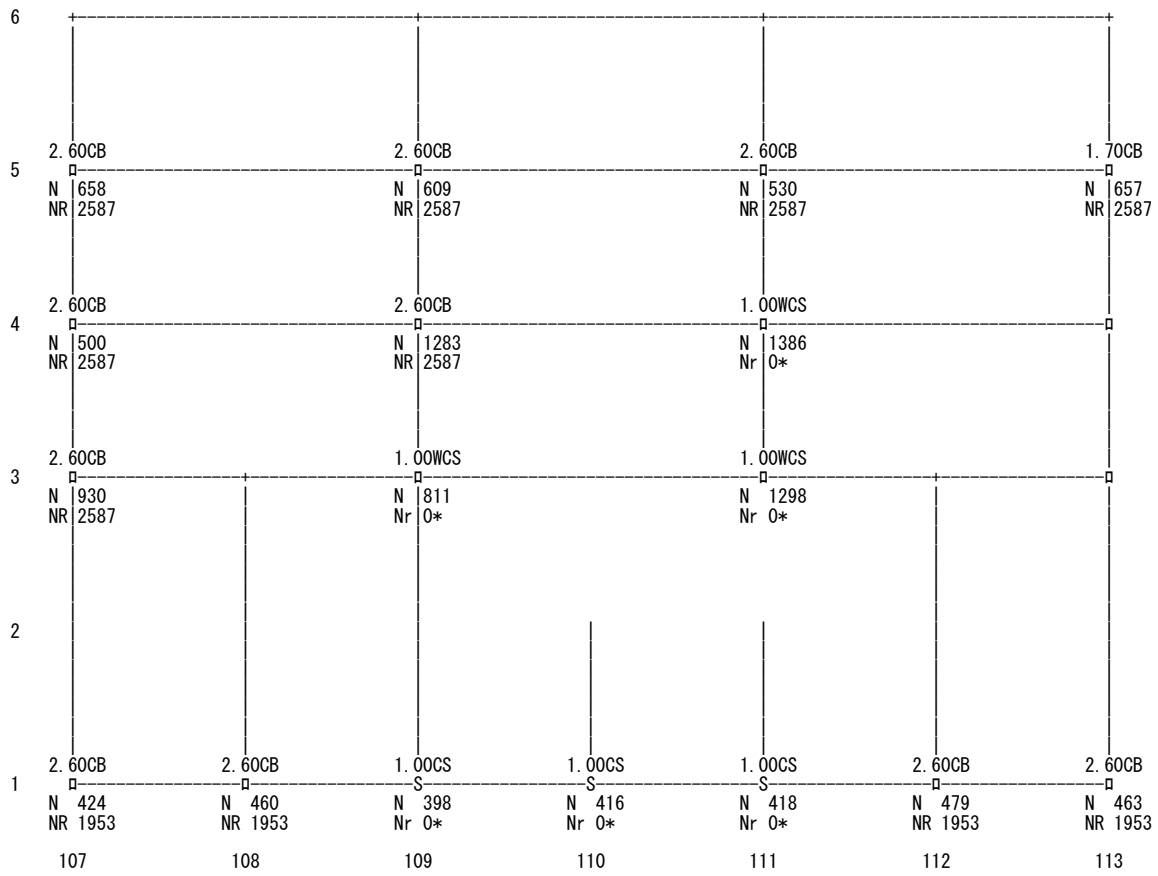


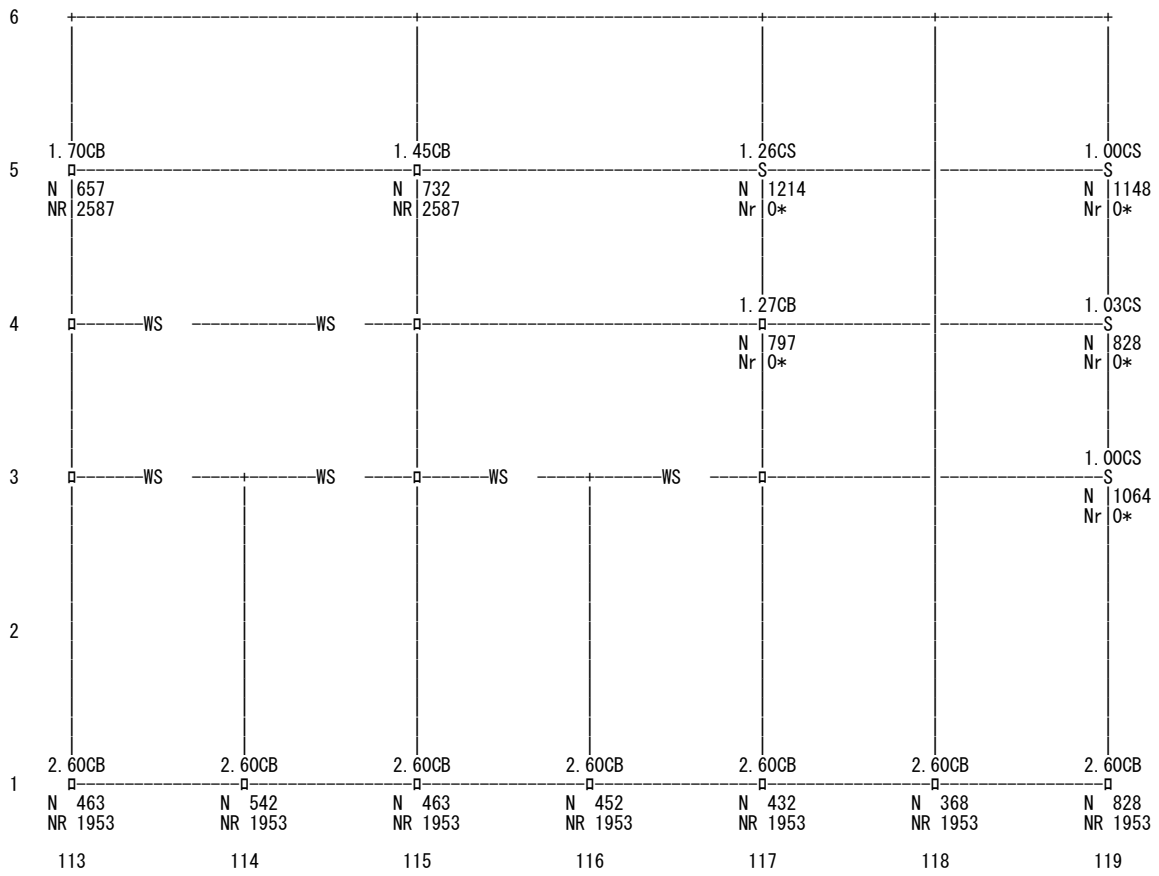
11

10

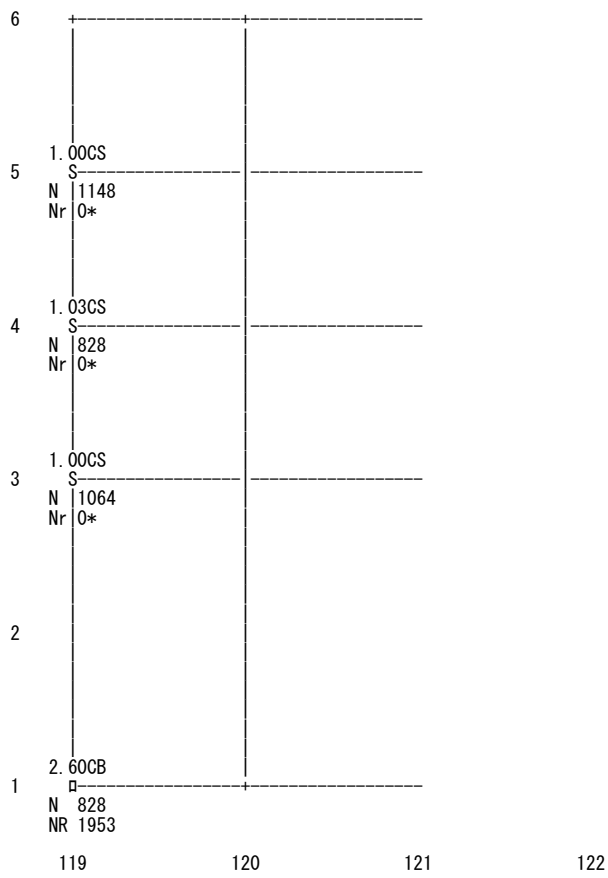








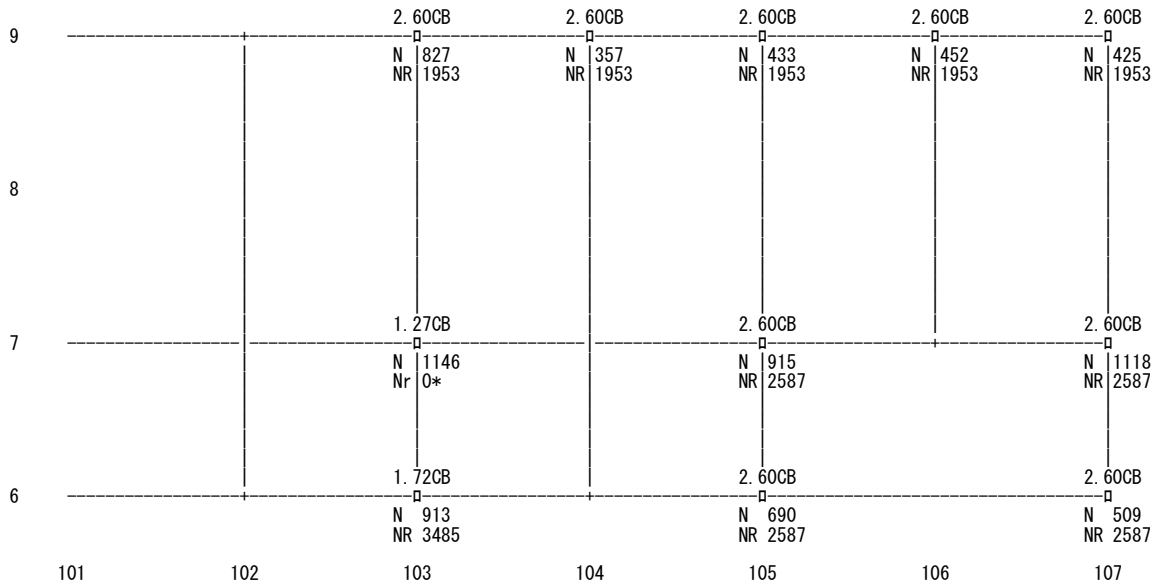




< 2 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 19 箇所

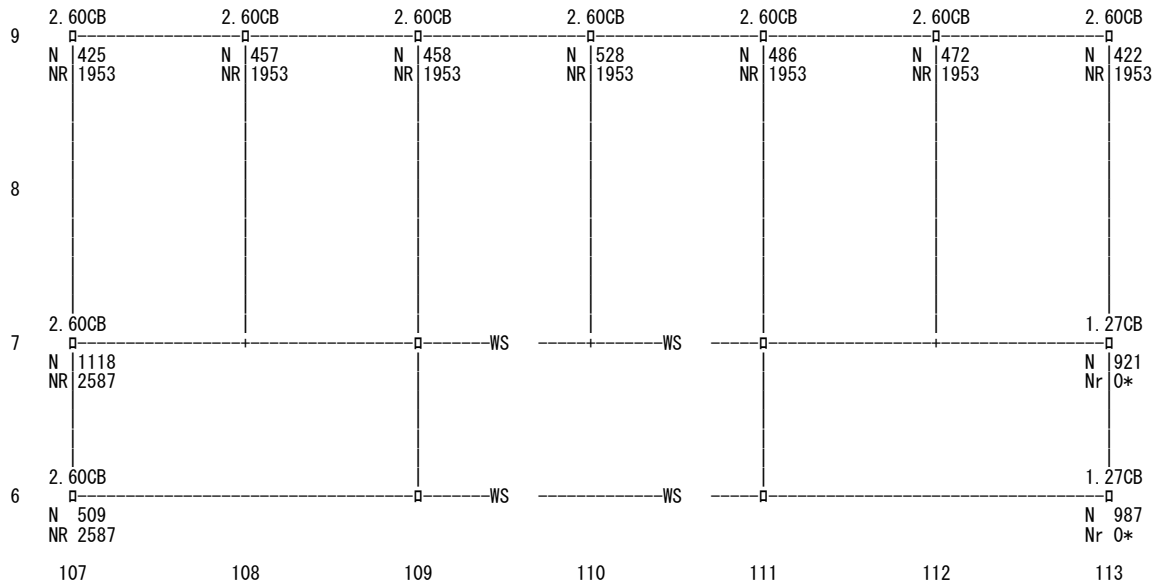
11

10



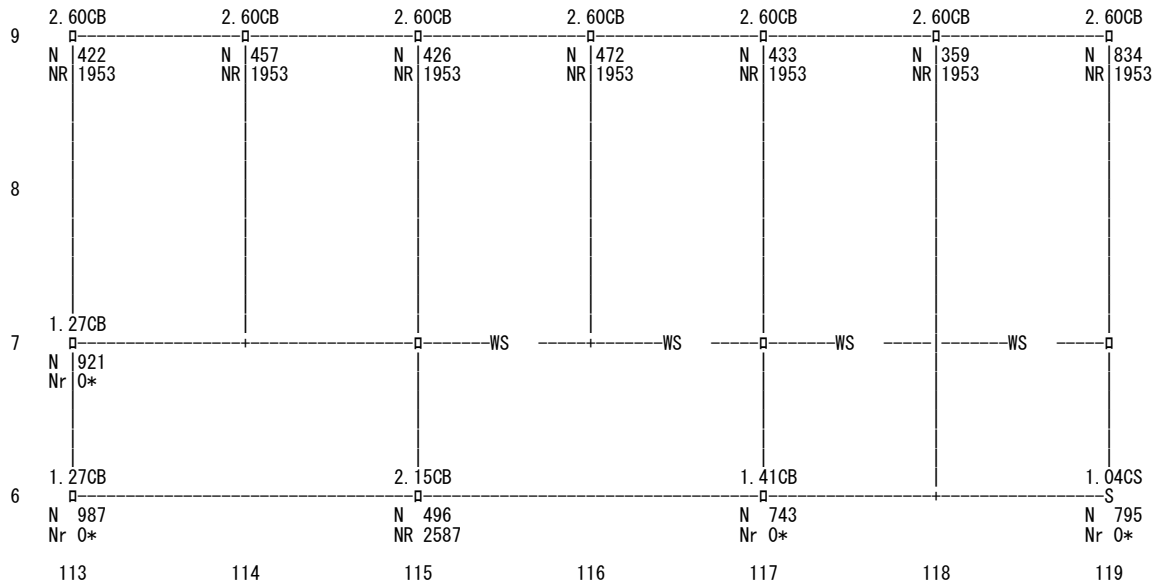
11

10



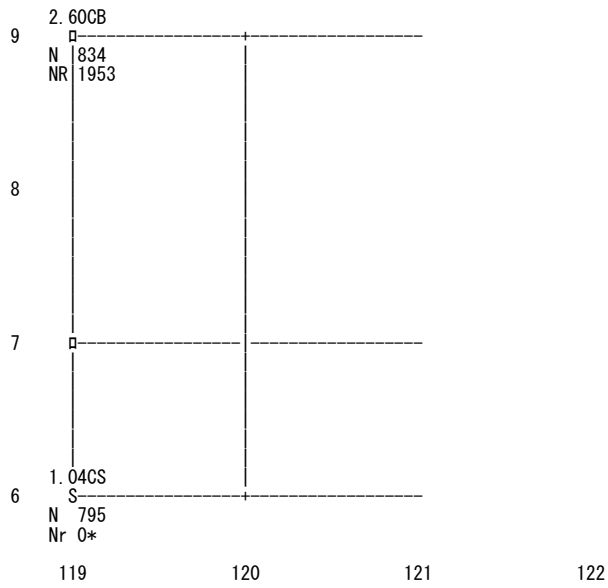
11

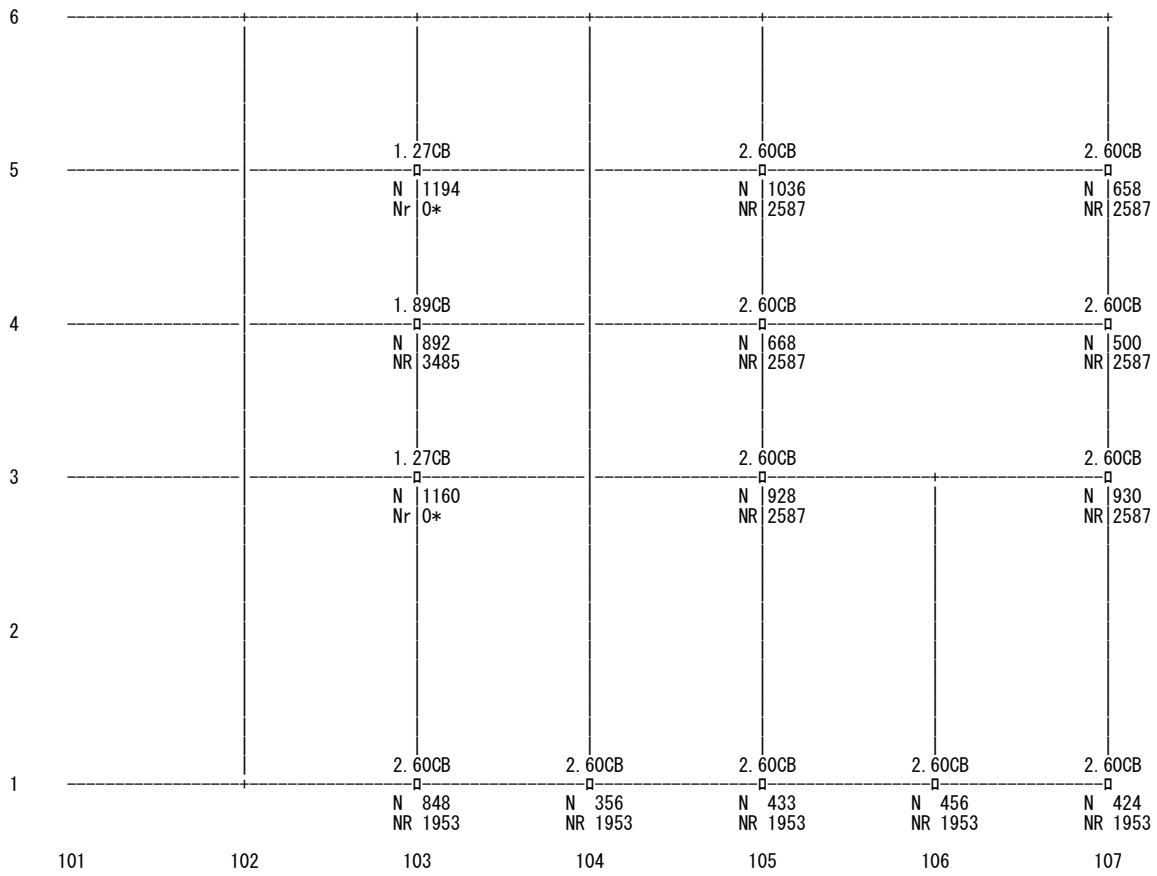
10

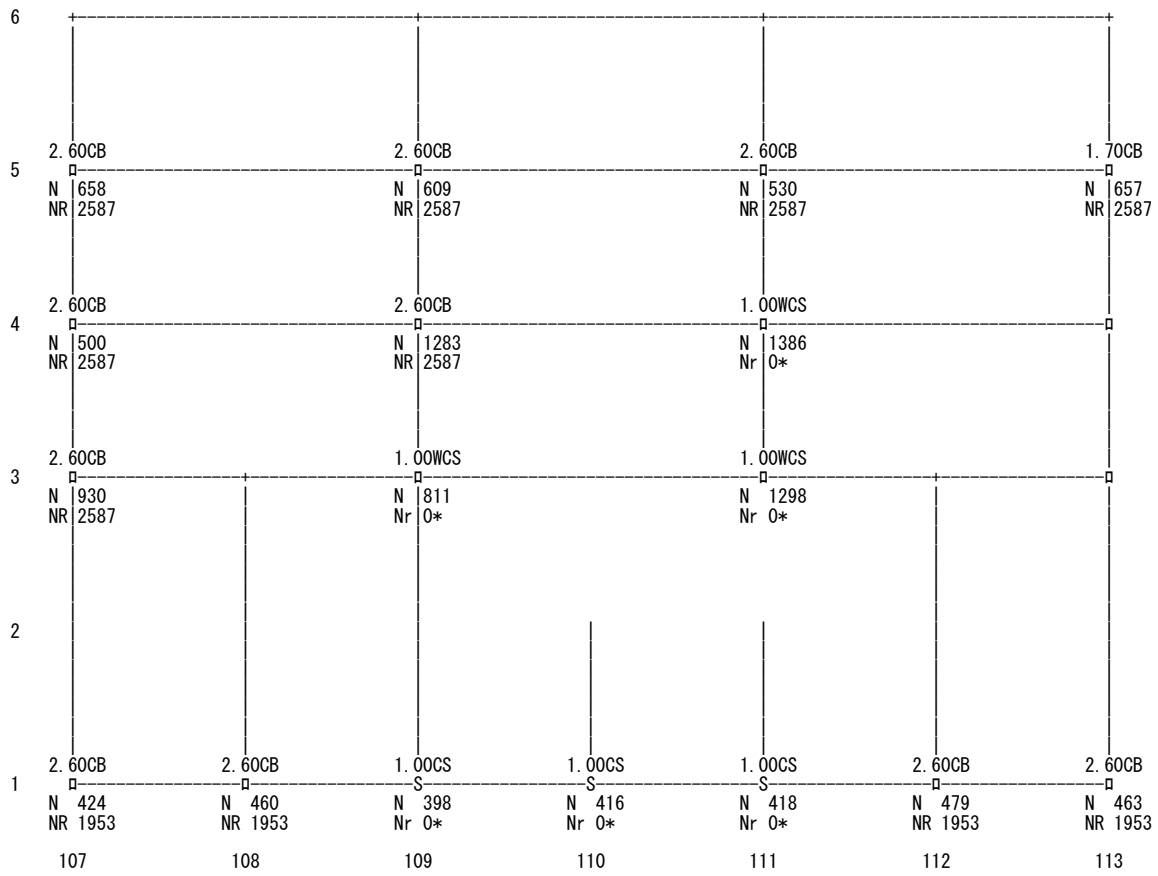


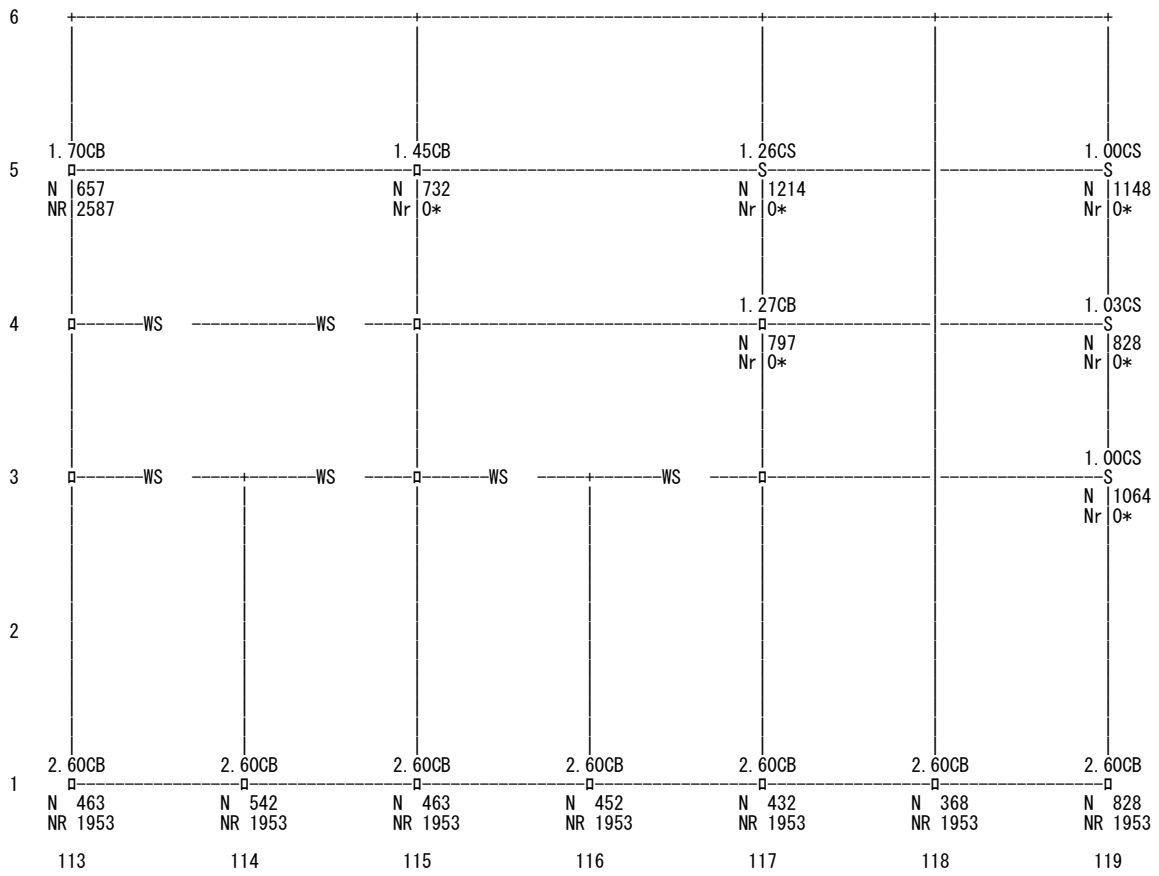
11

10

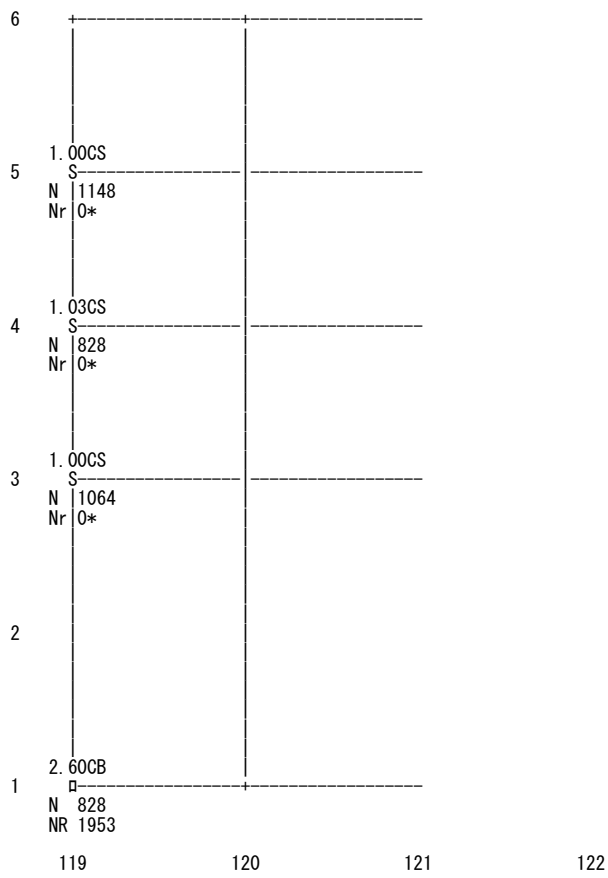








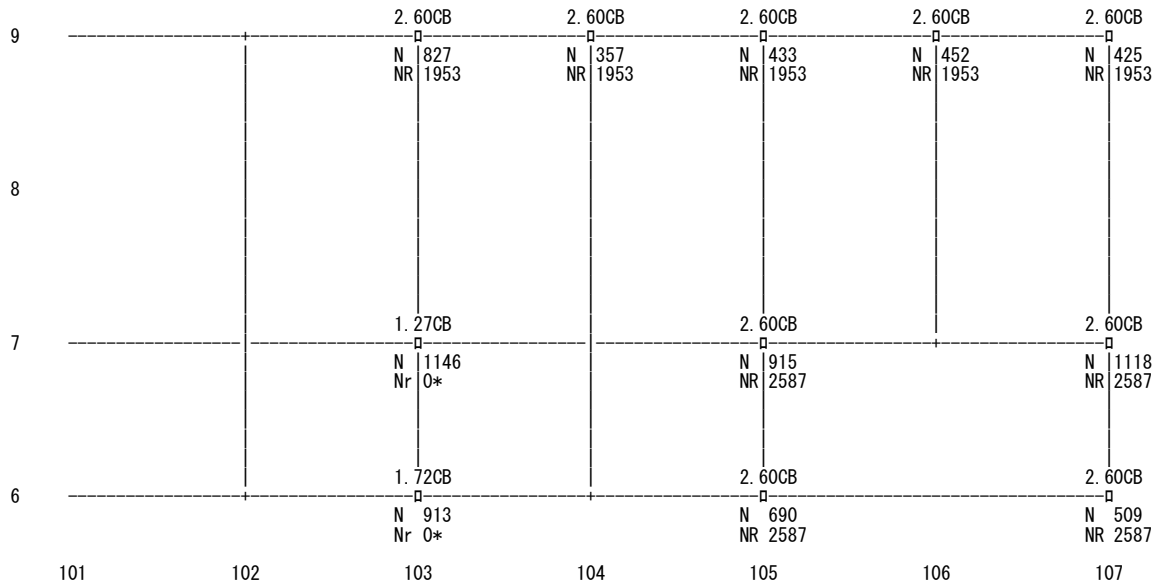




< 2 階 > 検討 F=1.75 要検討柱 21 箇所

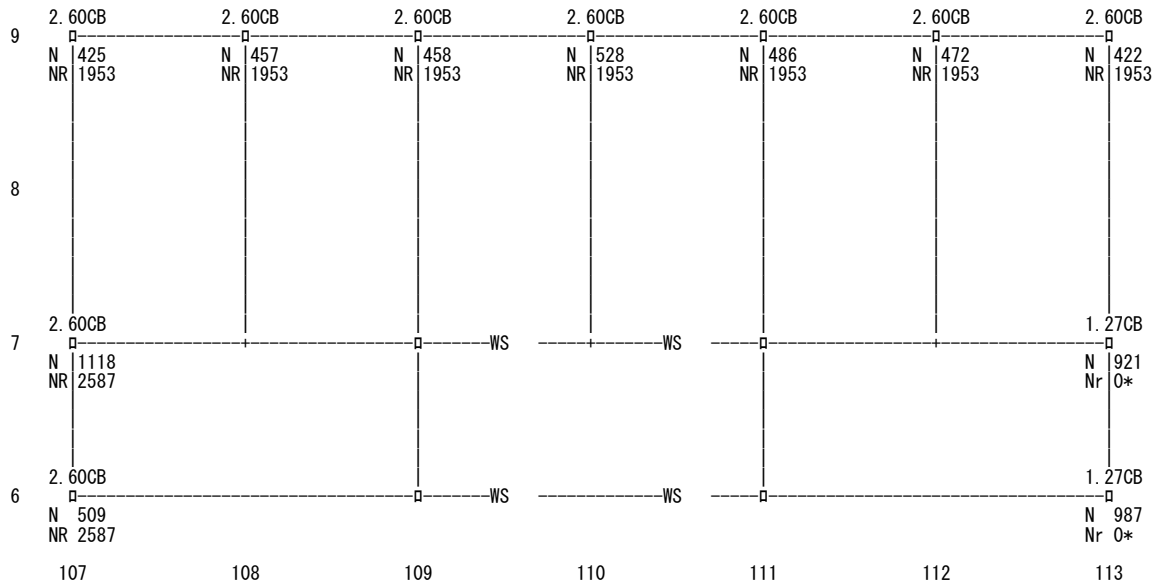
11

10



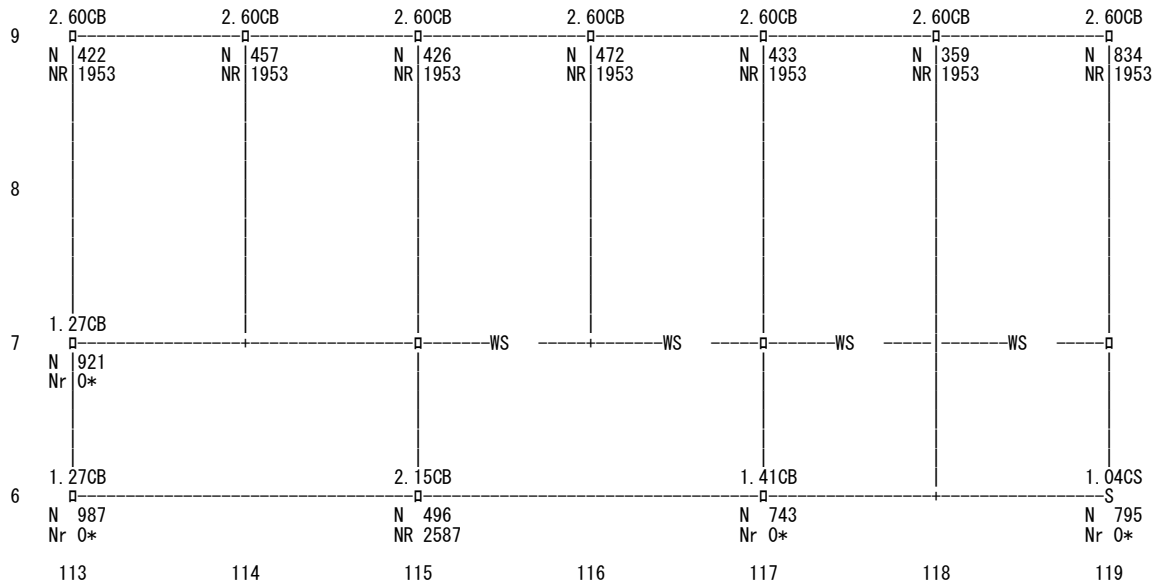
11

10



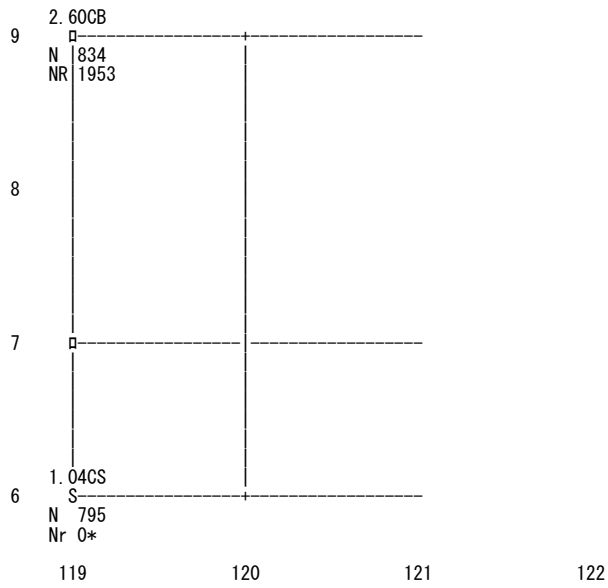
11

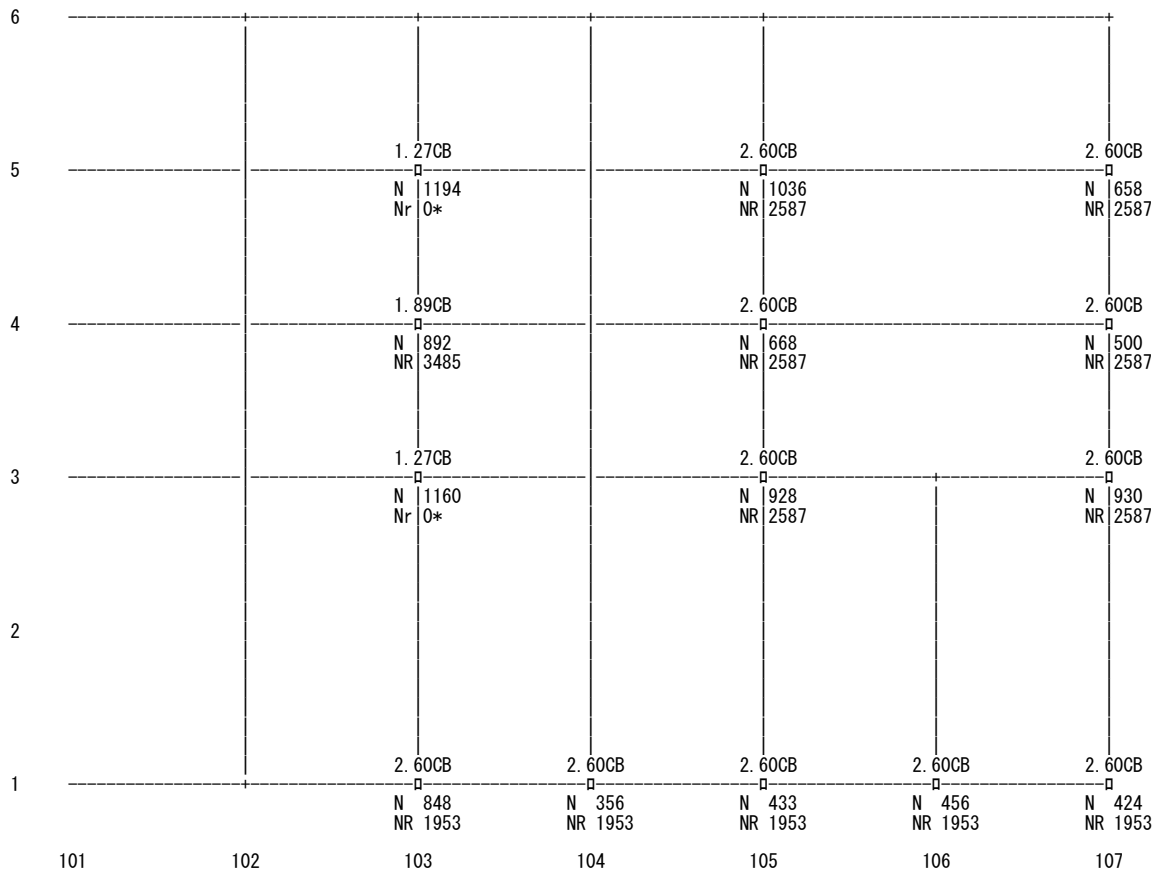
10

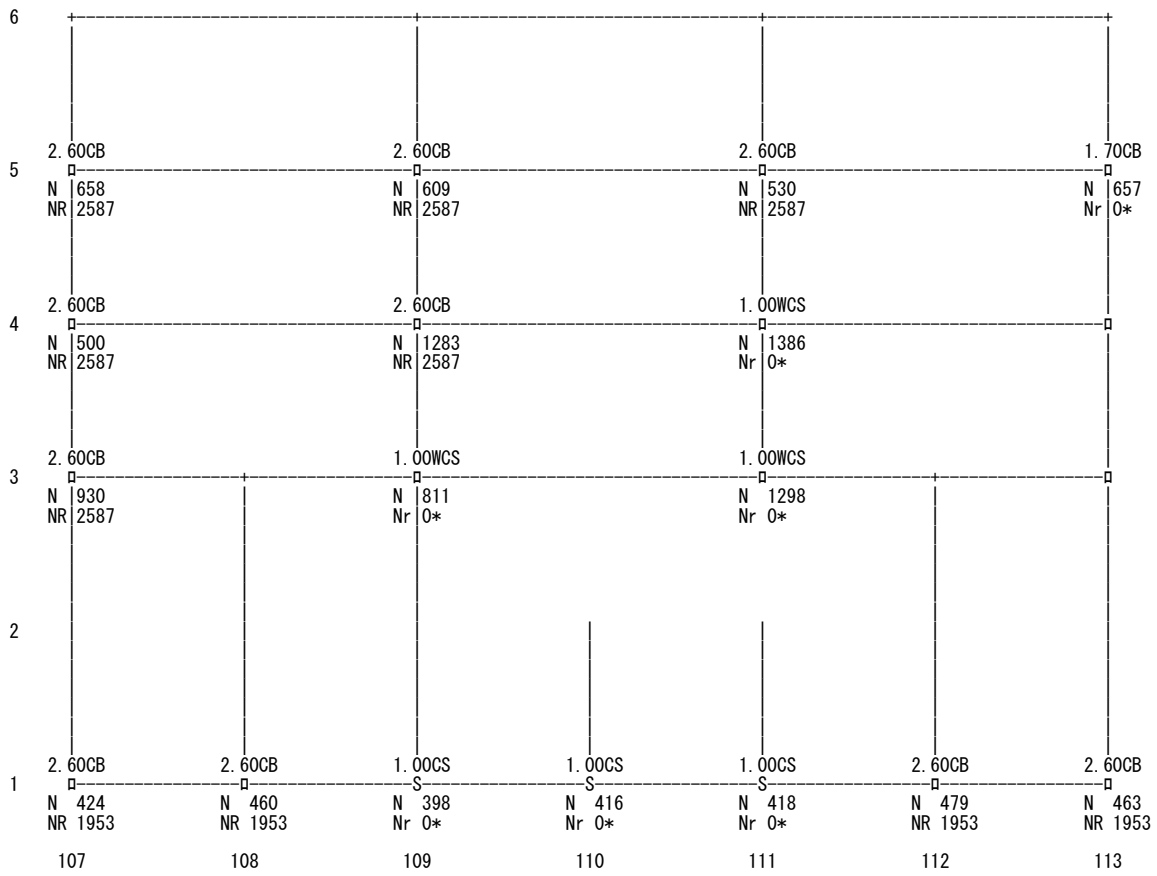


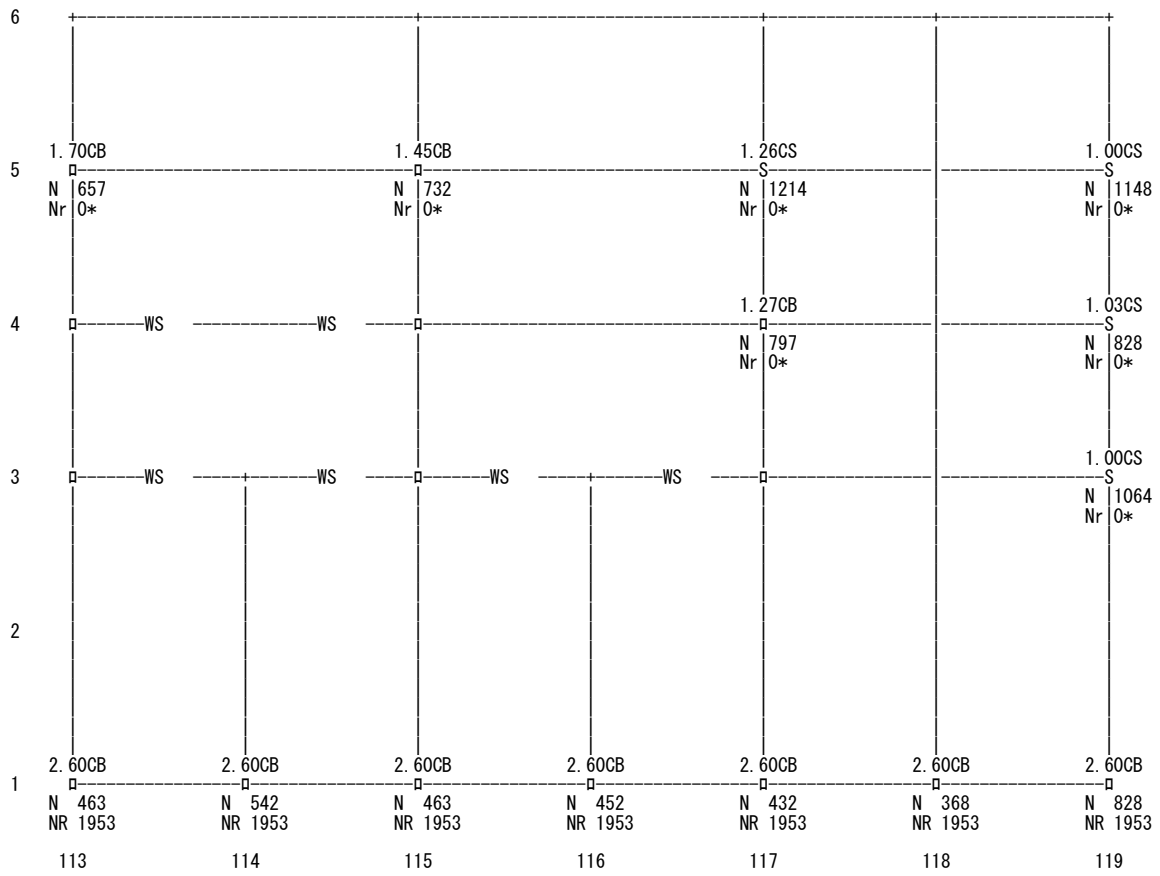
11

10

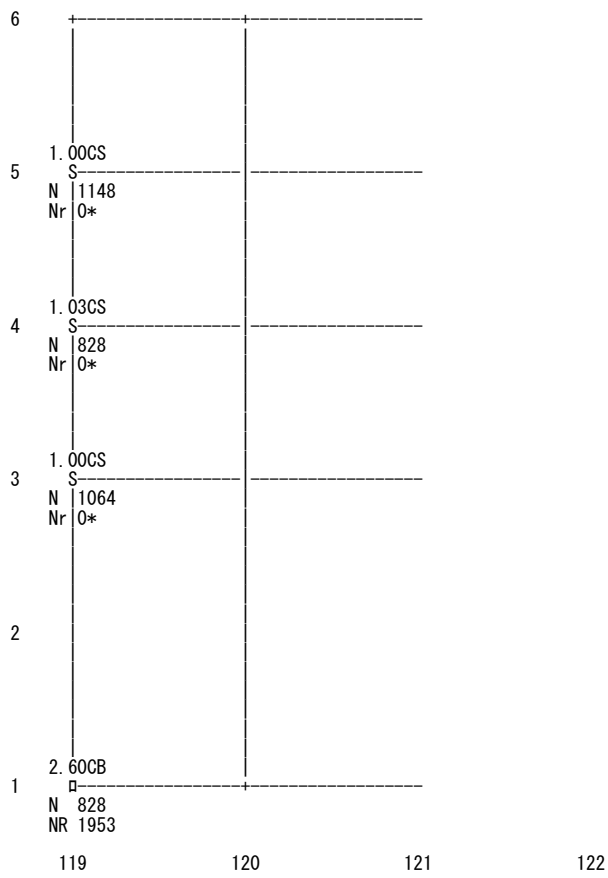








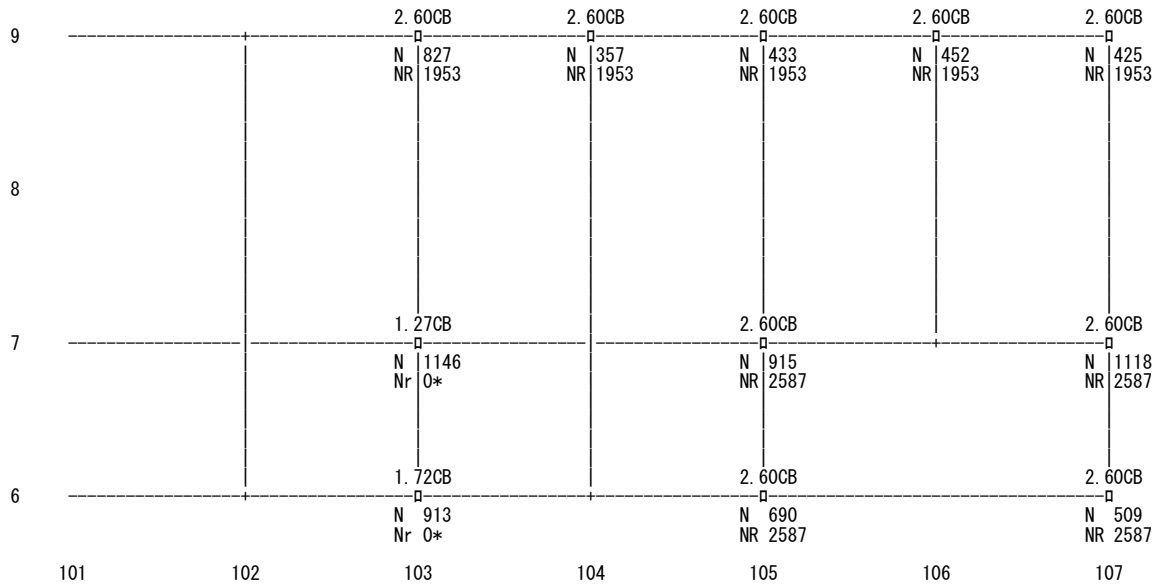




< 2 階 > 検討 F=2.00 要検討柱 22 箇所

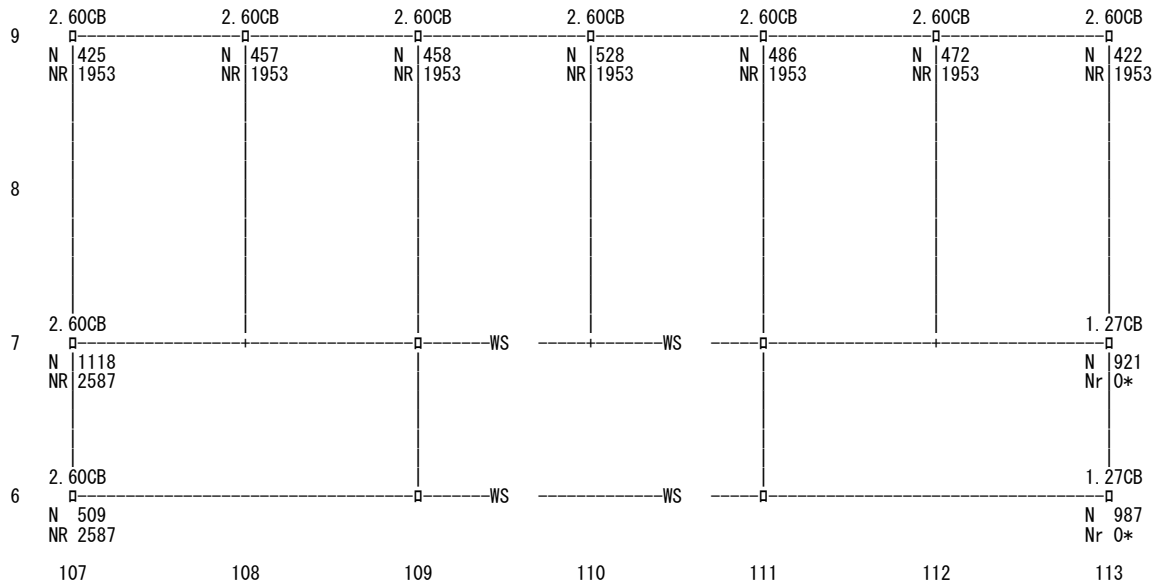
11

10



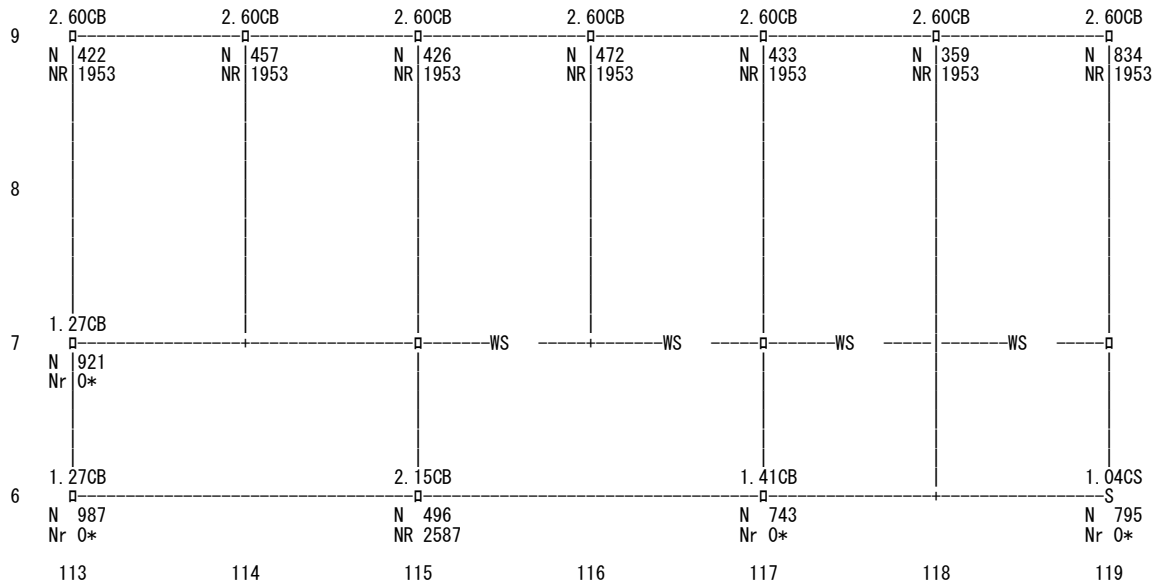
11

10



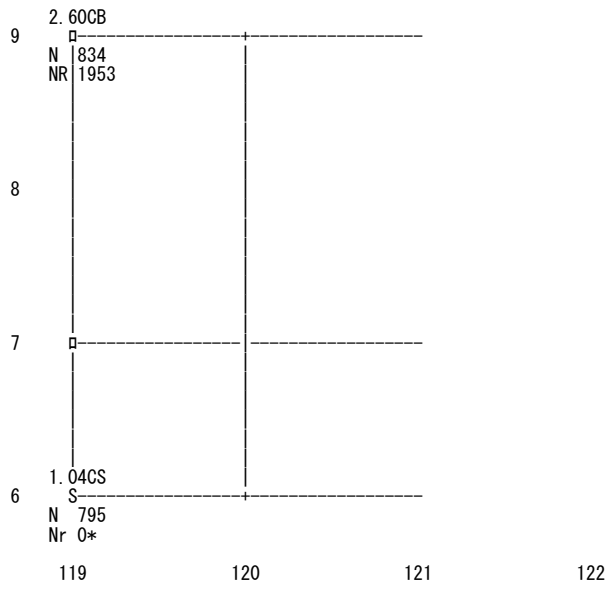
11

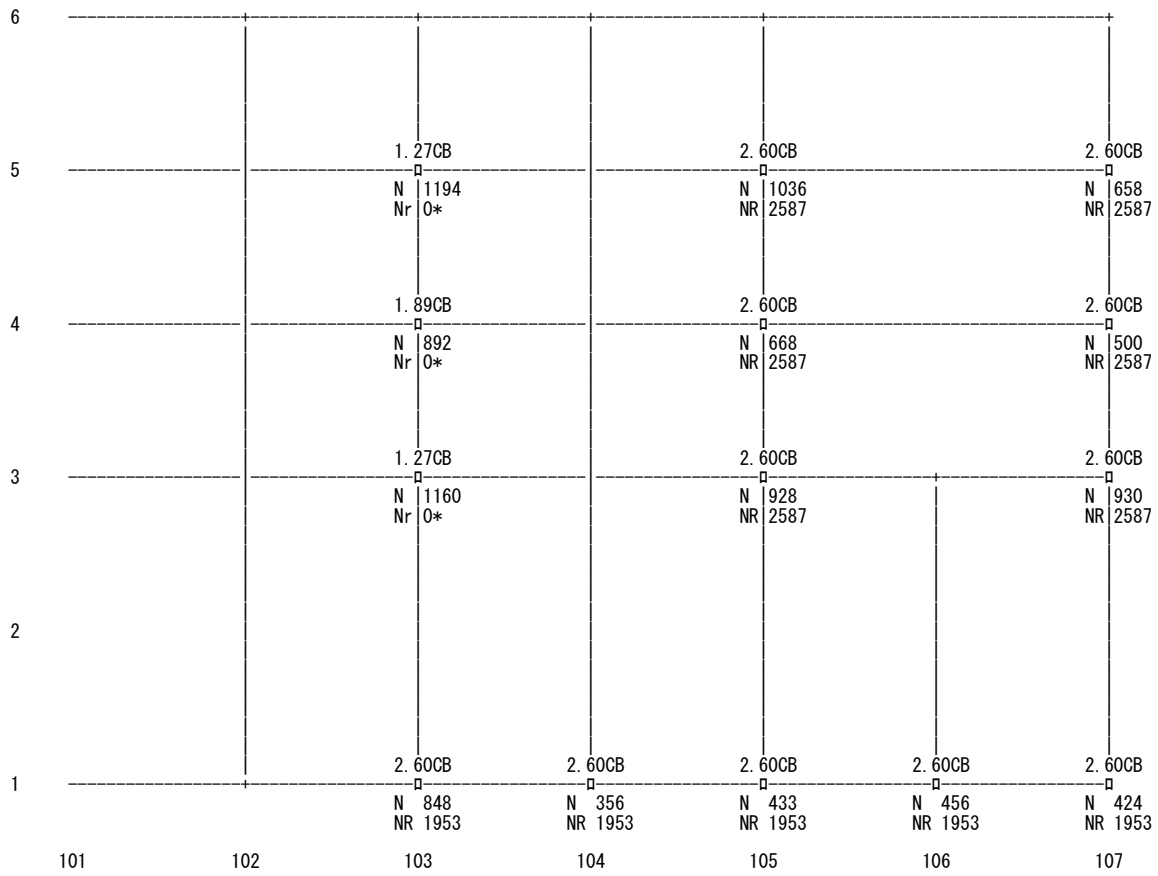
10

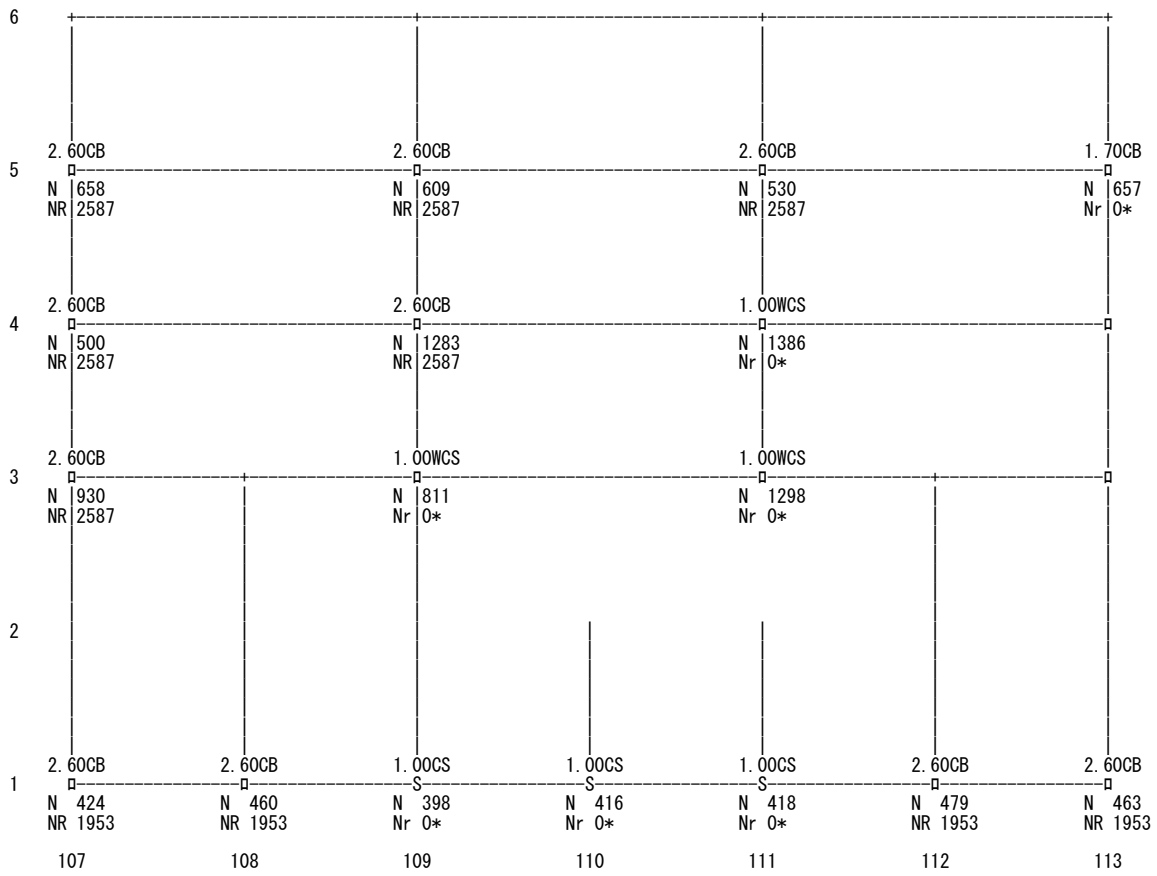


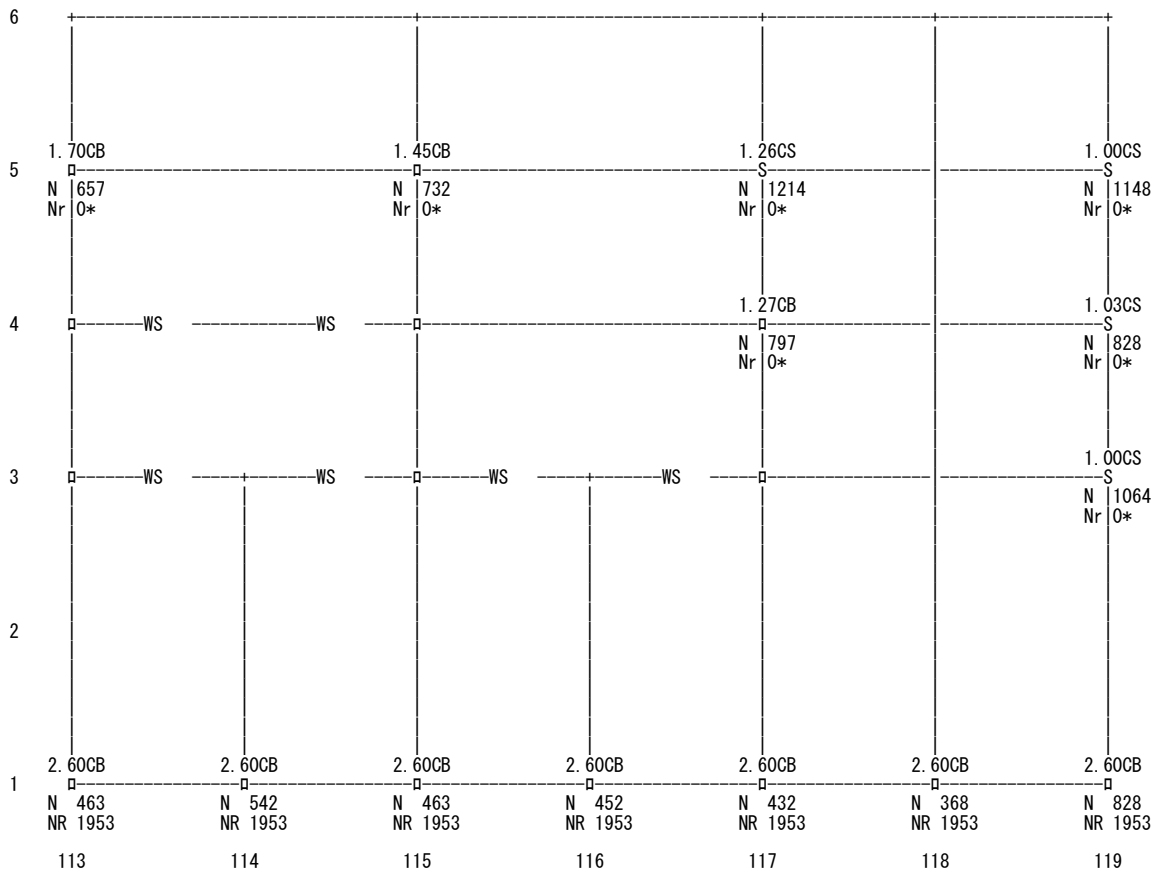
11

10

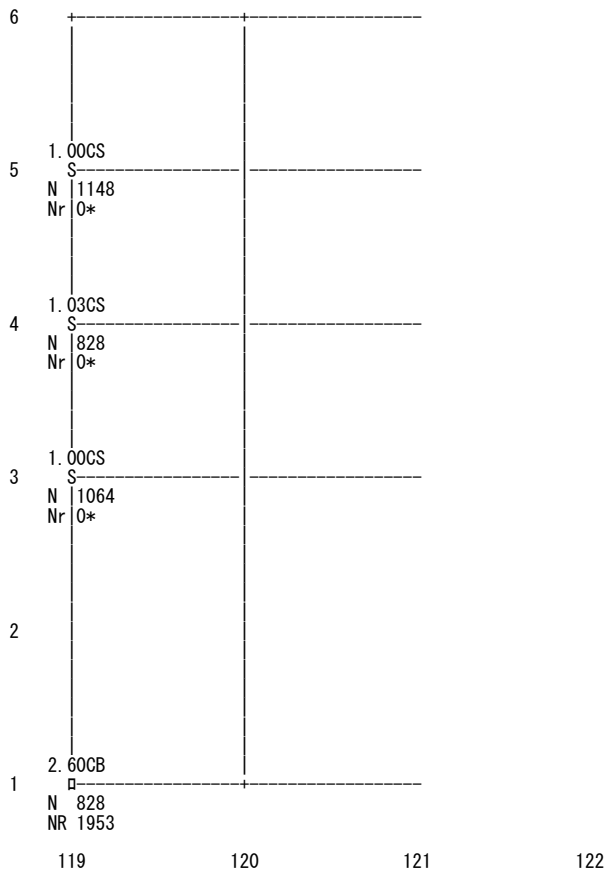








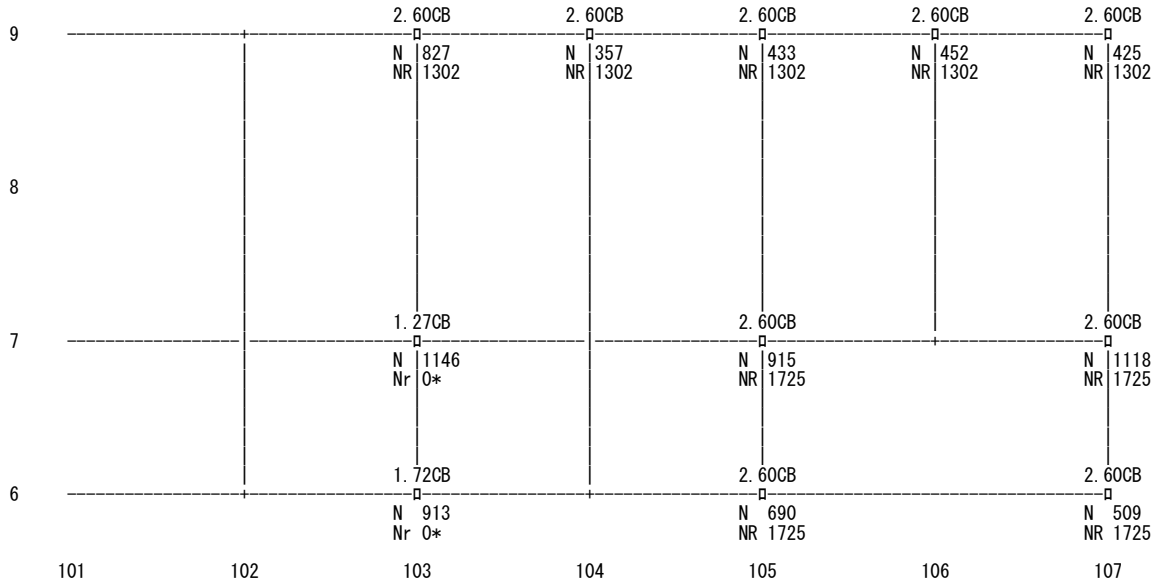




< 2 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 23 箇所

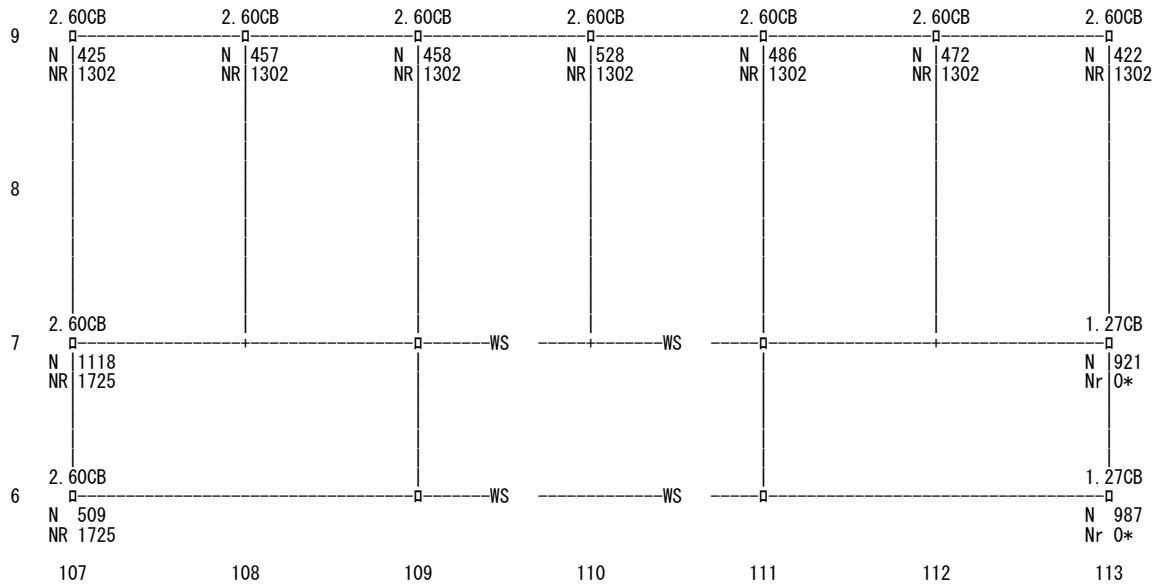
11

10



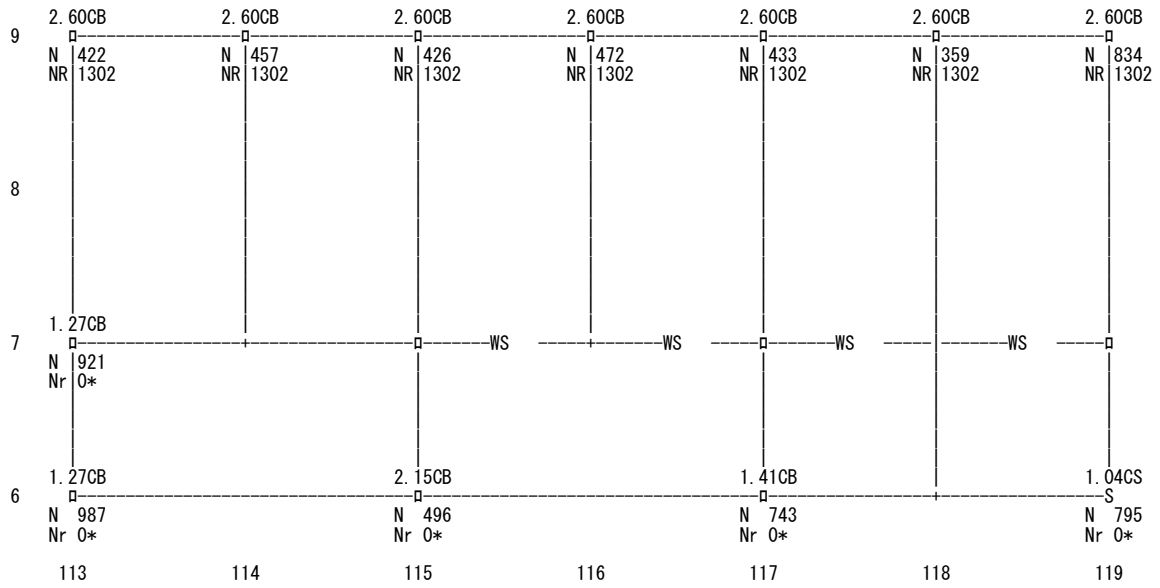
11

10



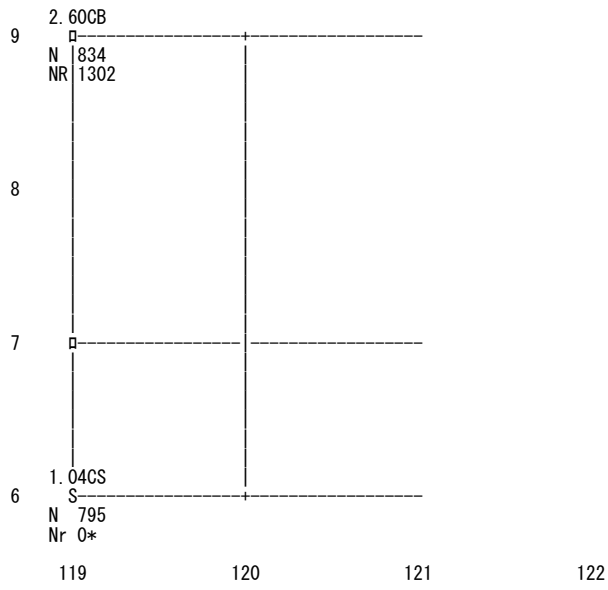
11

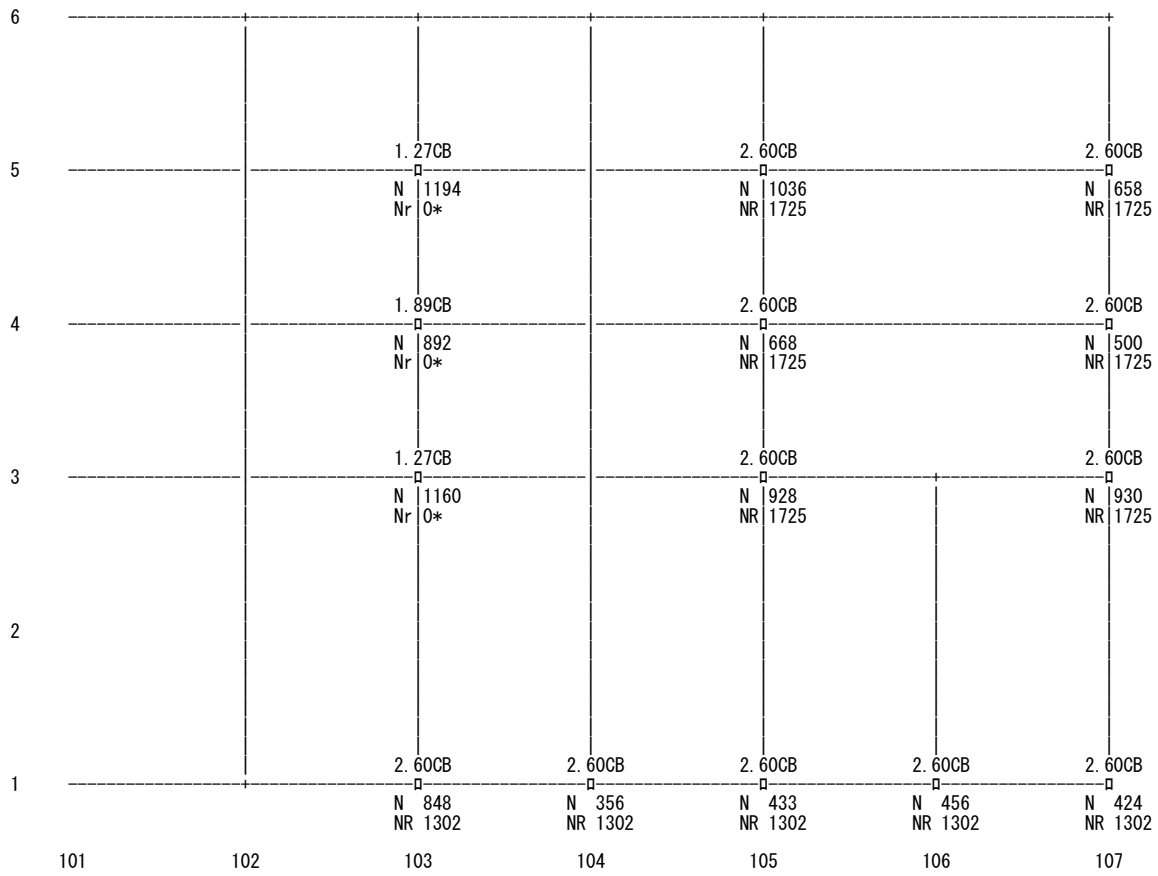
10

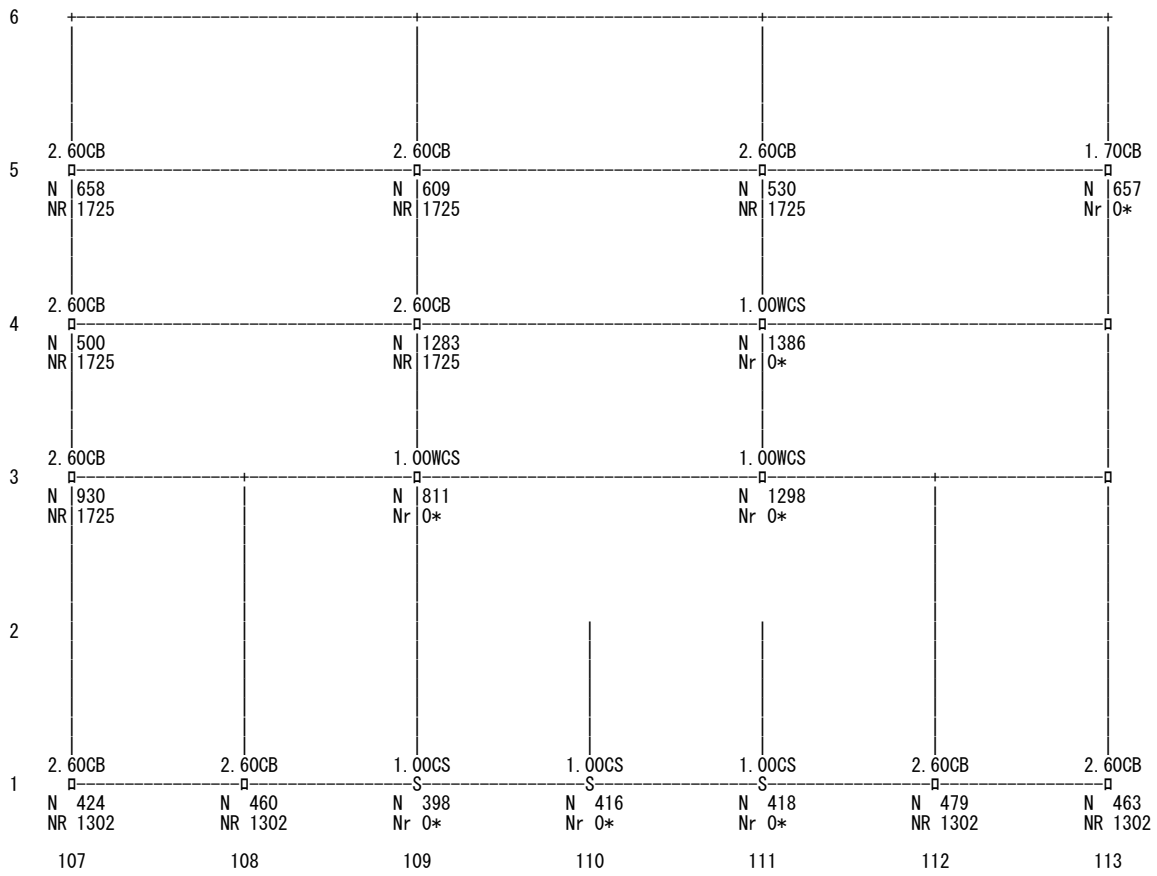


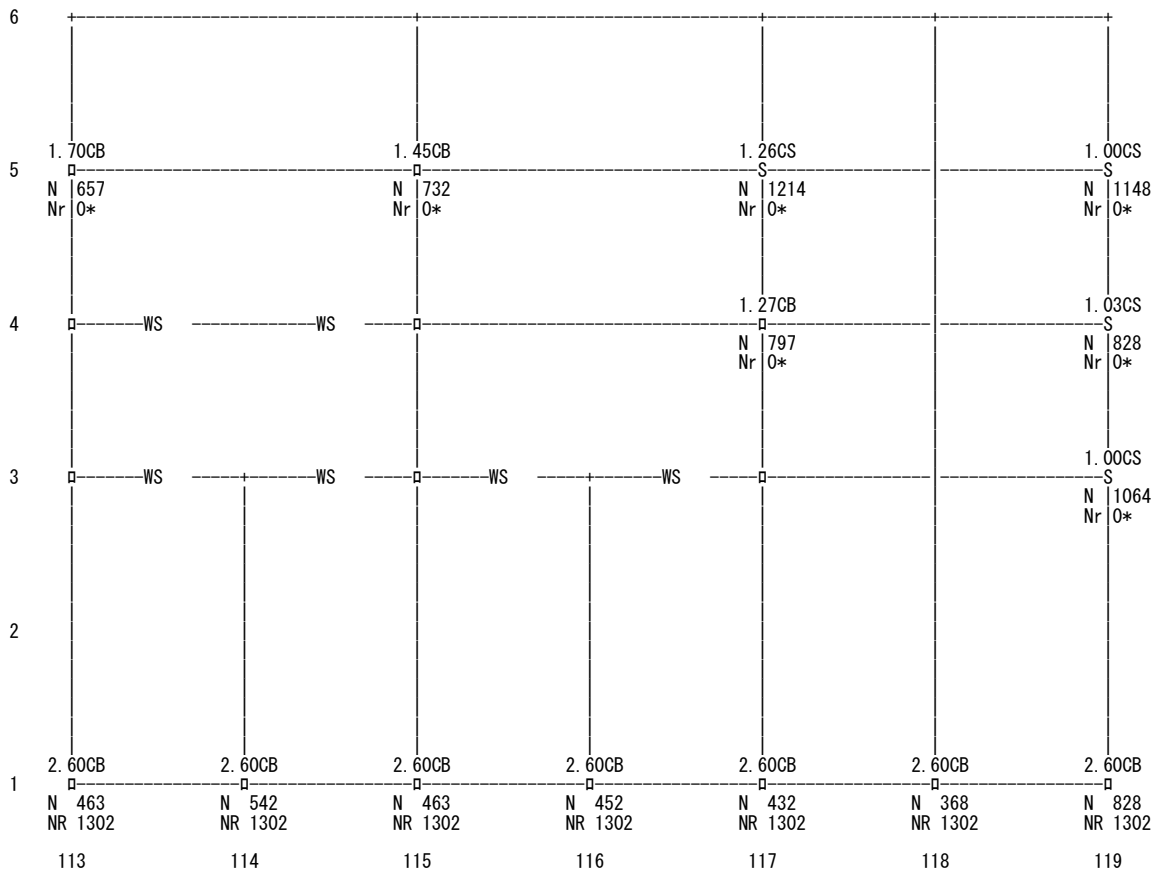
11

10

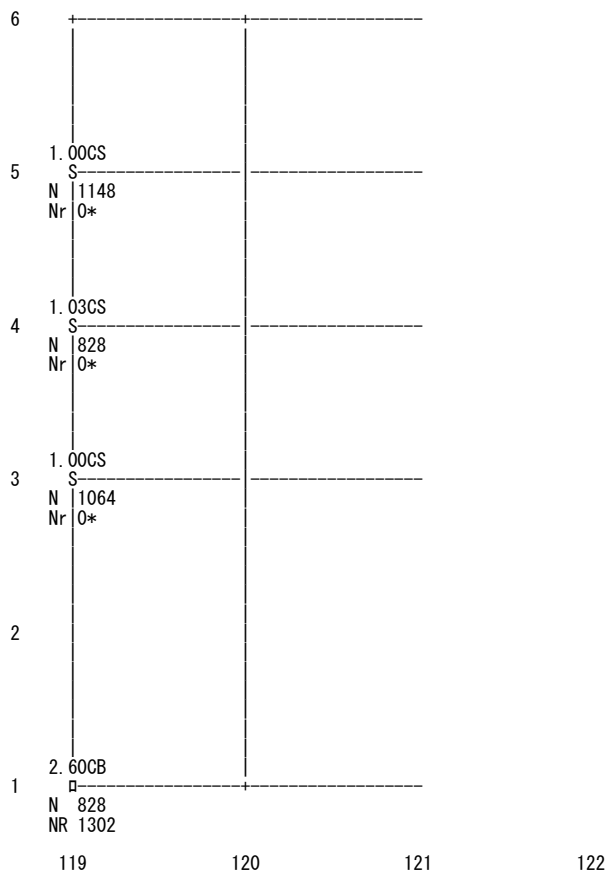












< 1 階 > 検討 F=0.80 要検討柱 0 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 NR 4646		2. 60CB □ N 933 NR 3450		2. 60CB □ N 1421 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 4646		2. 60CB □ N 680 NR 3450		2. 60CB □ N 573 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

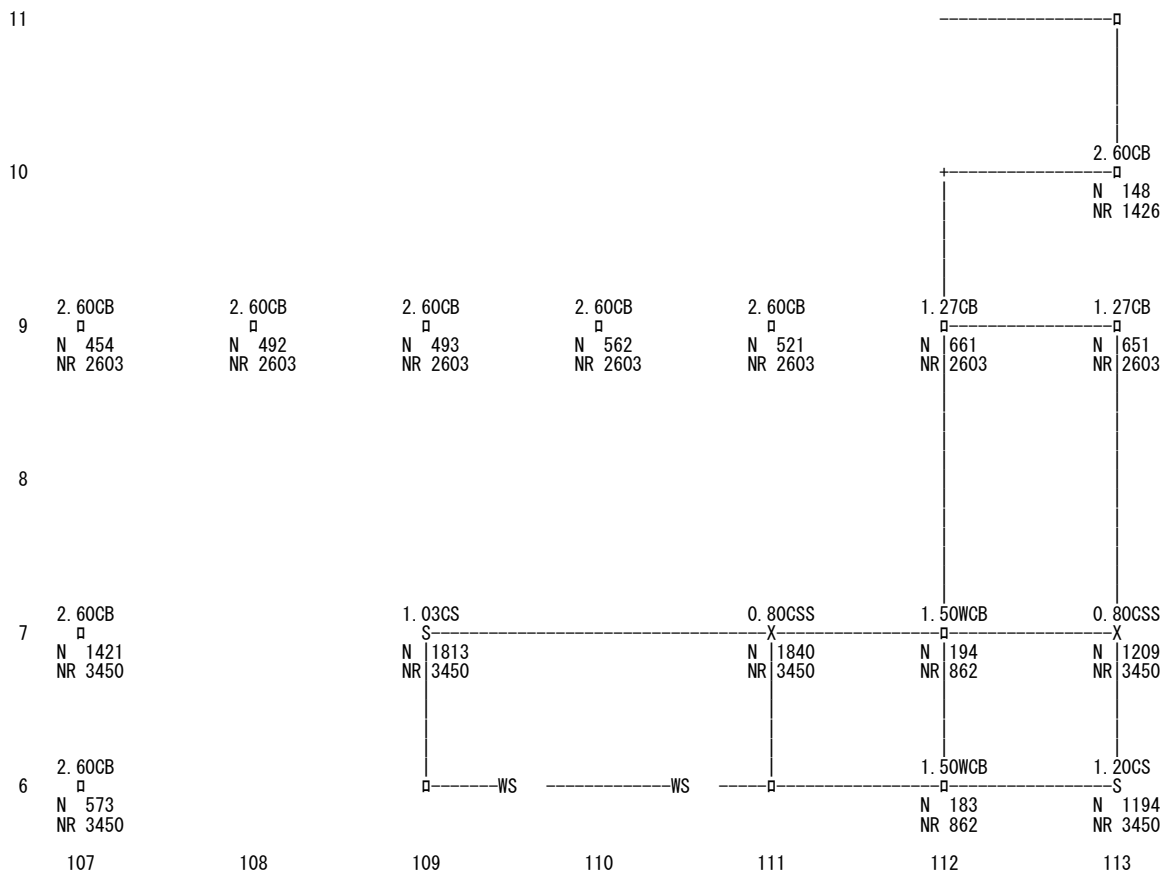
103

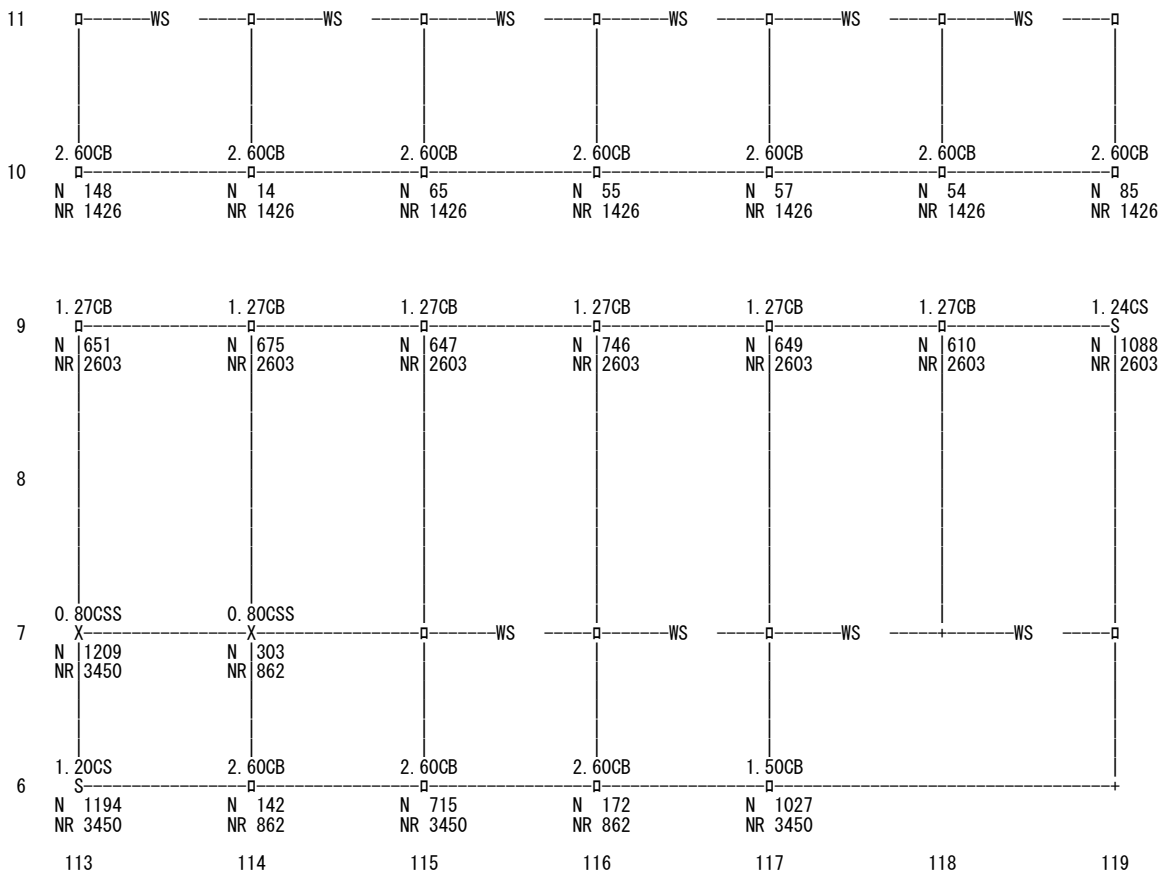
104

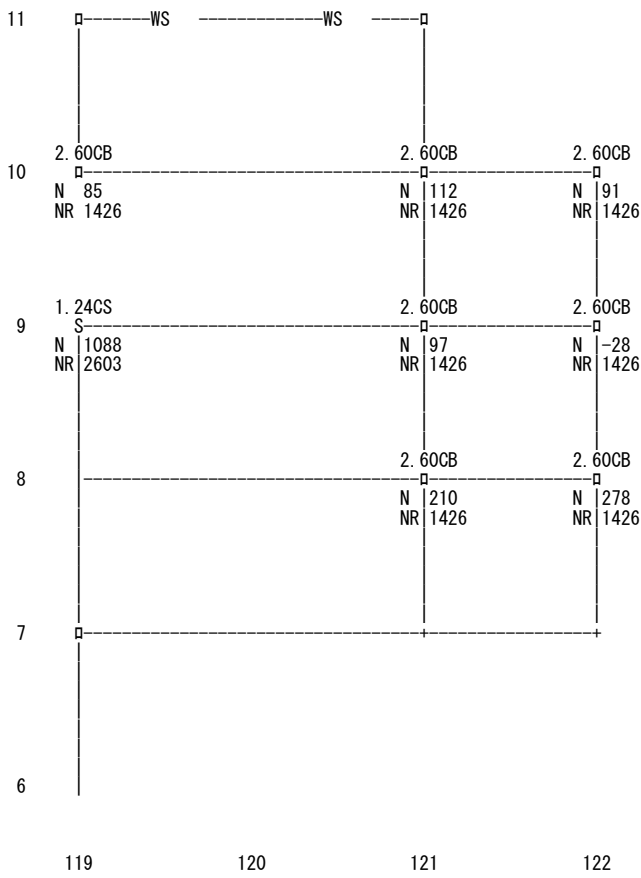
105

106

107







6

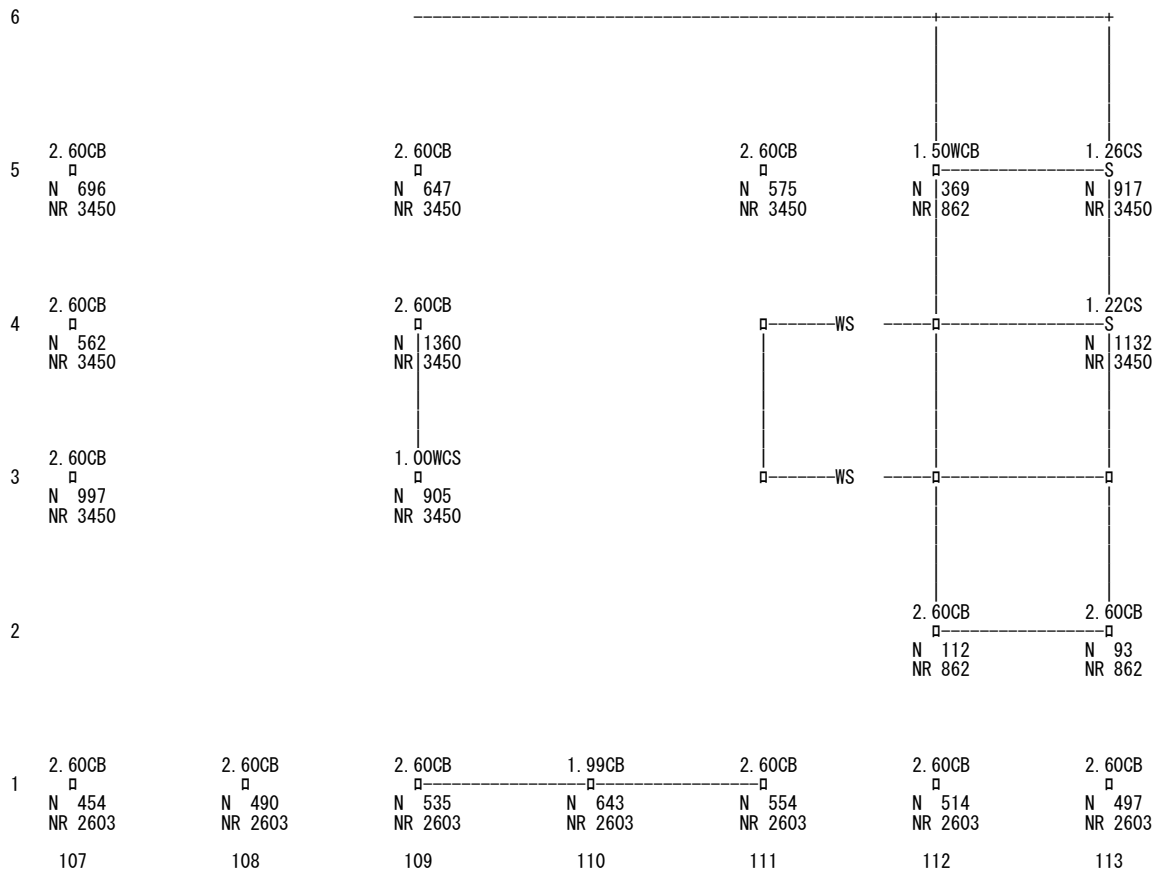
5		1. 27CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

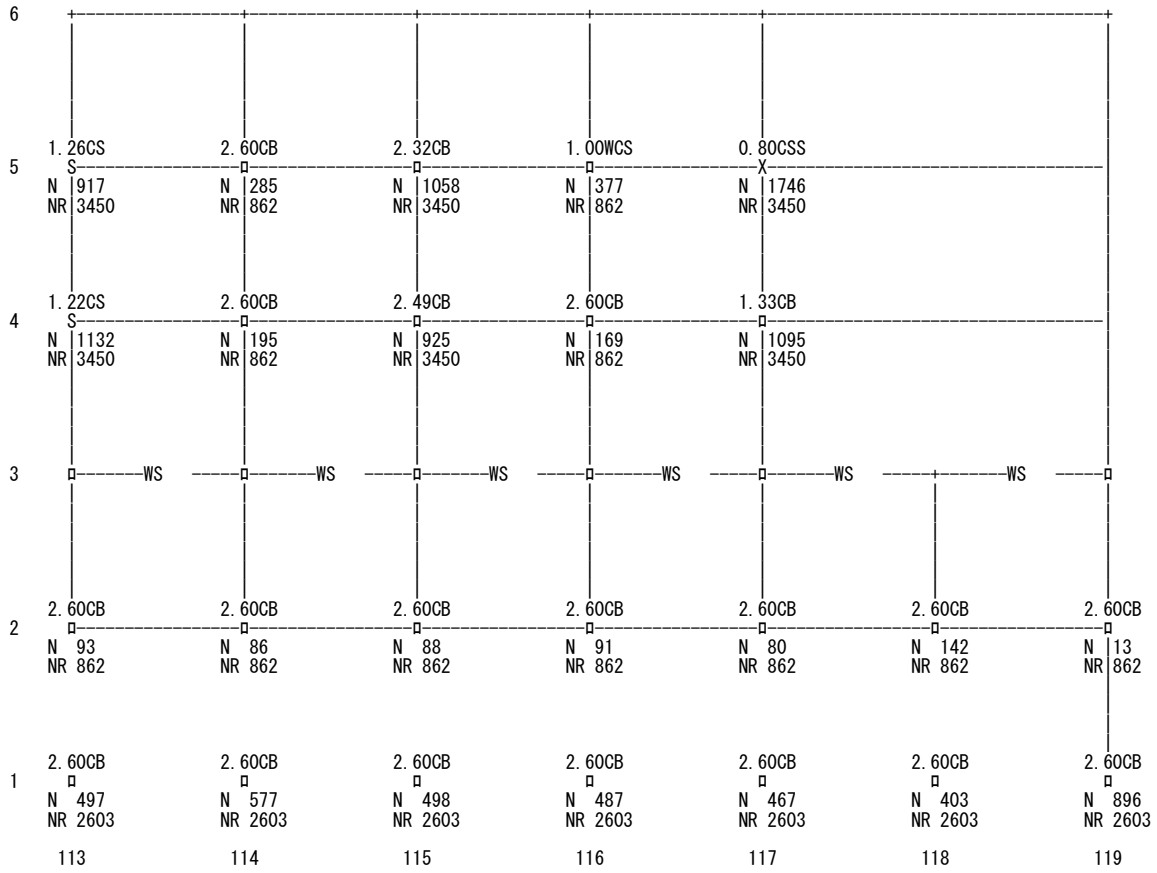
4		1. 89CB □ N 871 NR 4646		2. 60CB □ N 732 NR 3450		2. 60CB □ N 562 NR 3450
---	--	----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

3		1. 27CB □ N 1247 NR 4646		2. 60CB □ N 980 NR 3450		2. 60CB □ N 997 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

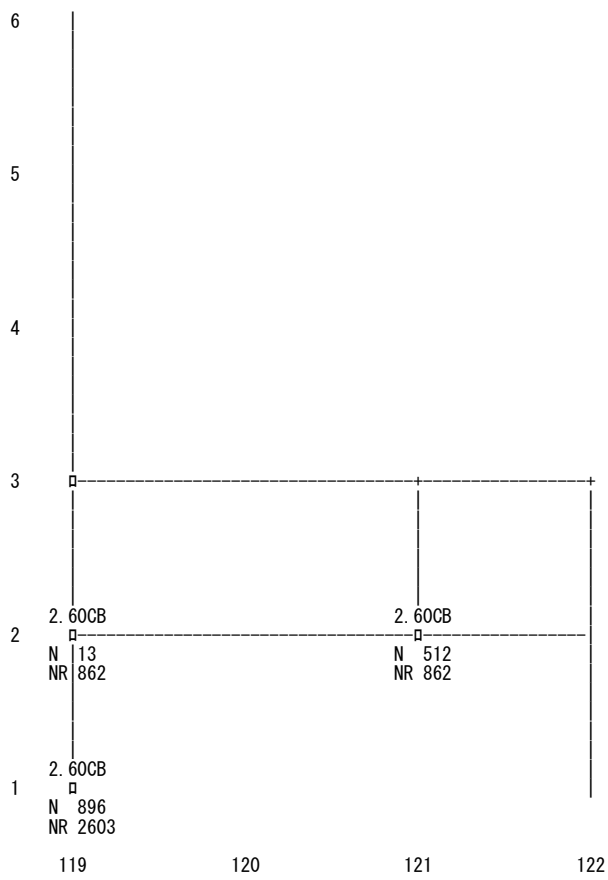
2

1		2. 60CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 4 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 NR 4646		2. 60CB □ N 933 NR 3450		2. 60CB □ N 1421 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 4646		2. 60CB □ N 680 NR 3450		2. 60CB □ N 573 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

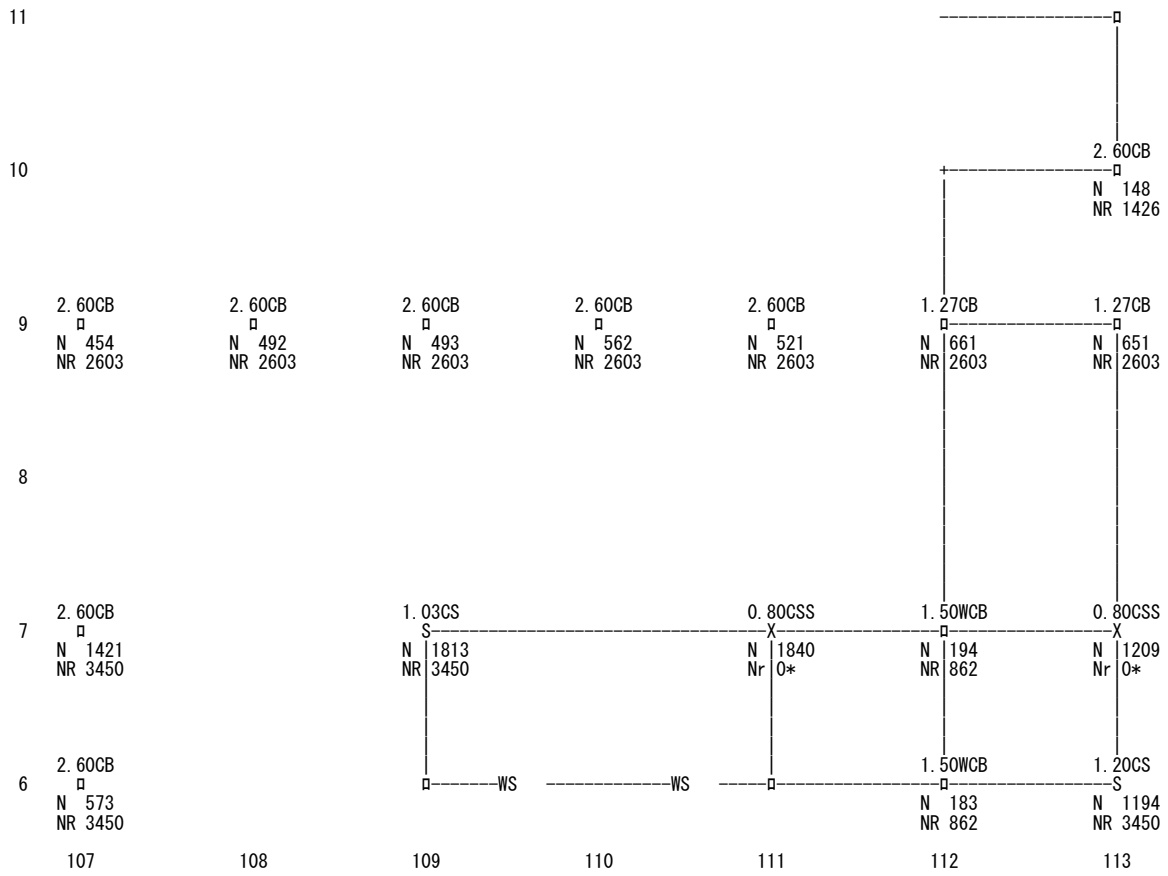
103

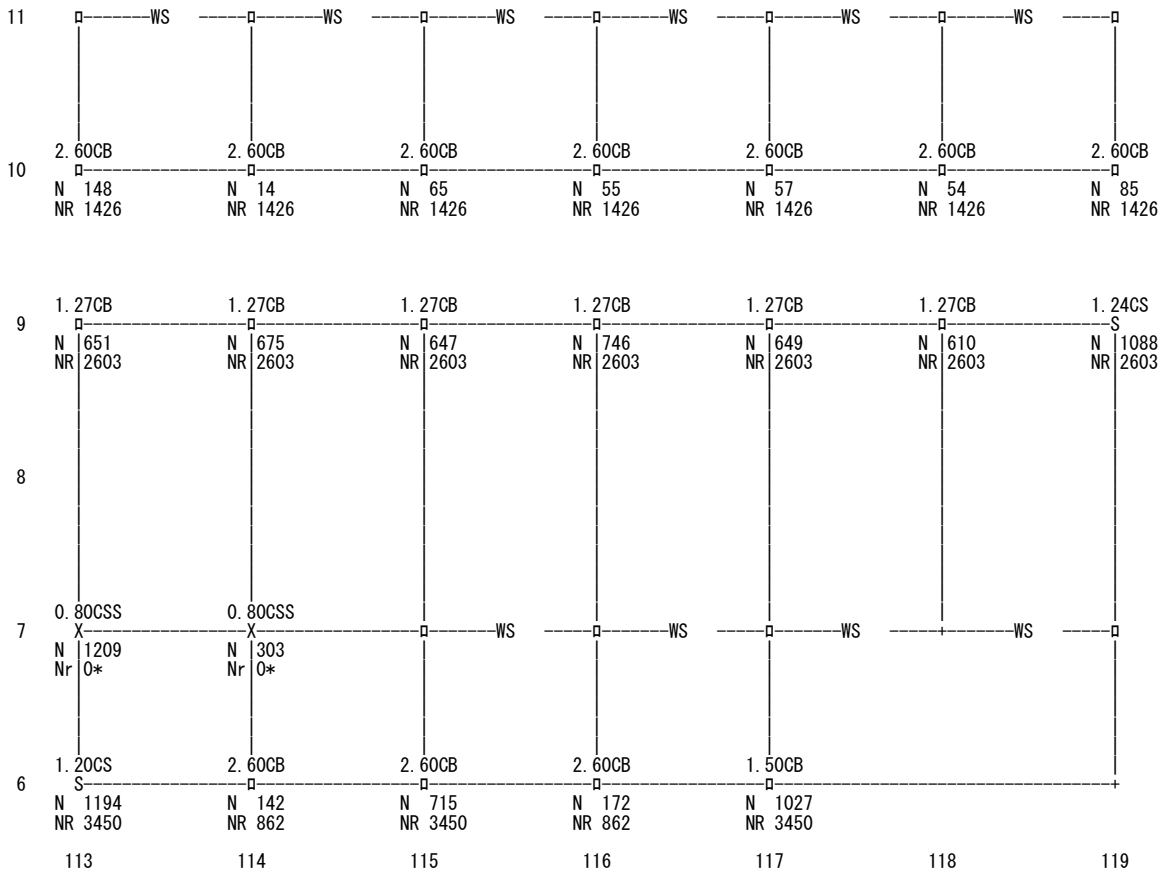
104

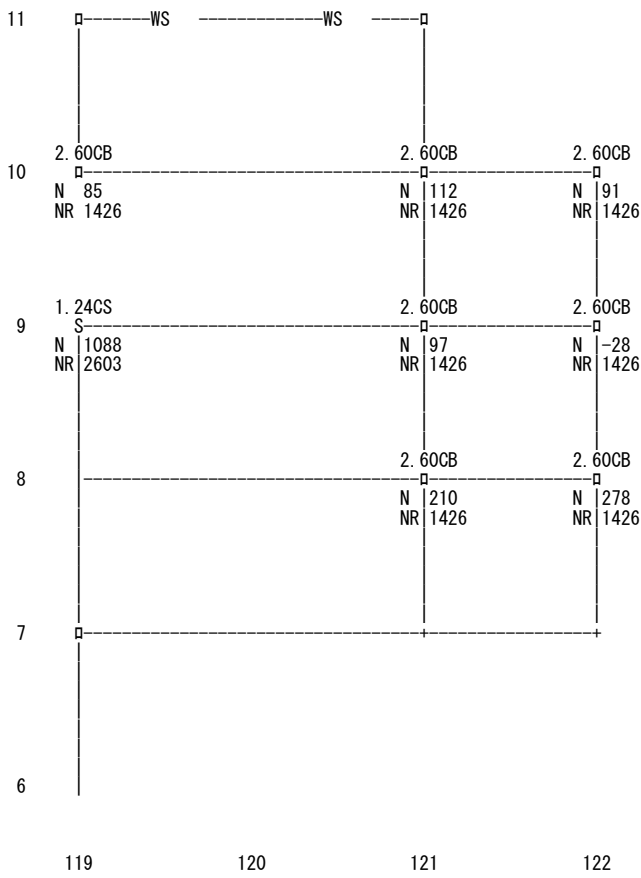
105

106

107







6

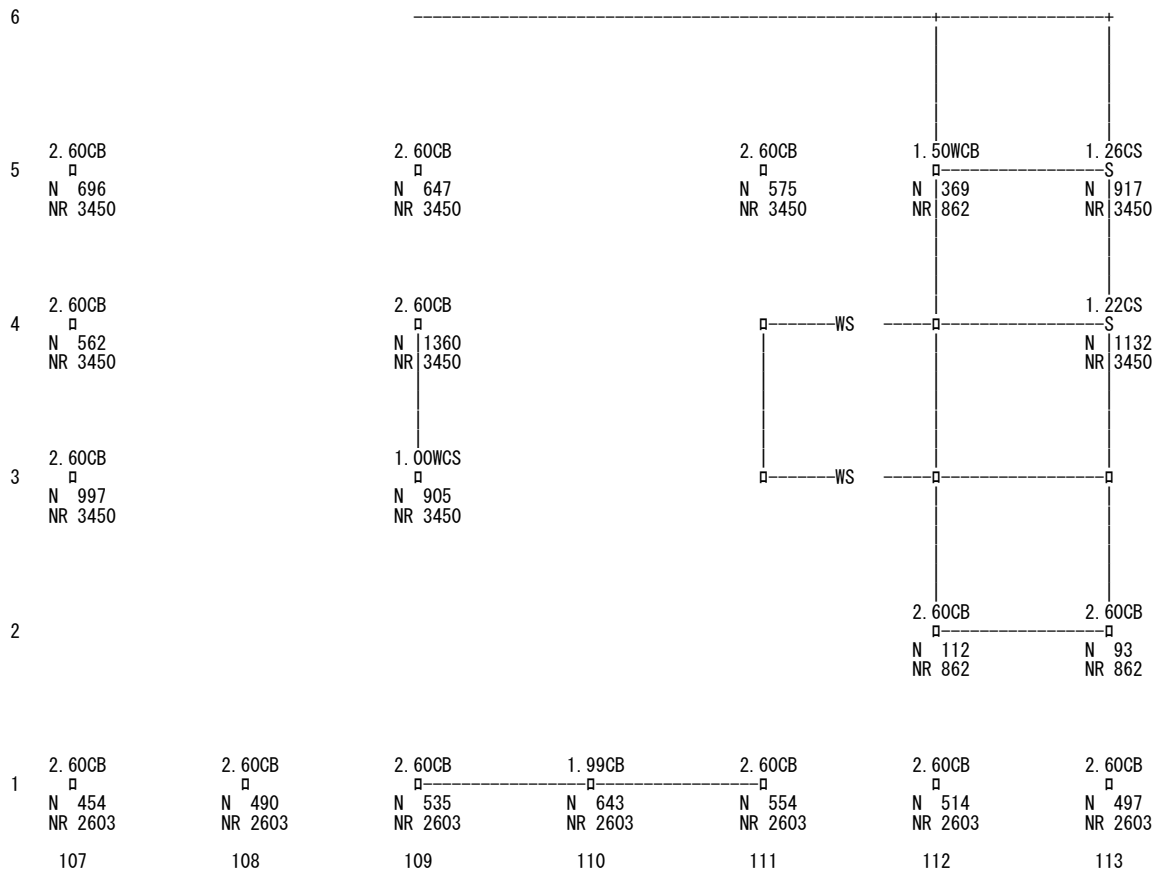
5	1. 27CB □ N 1238 NR 4646	2. 60CB □ N 1075 NR 3450	2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	-----------------------------------	-----------------------------------	----------------------------------

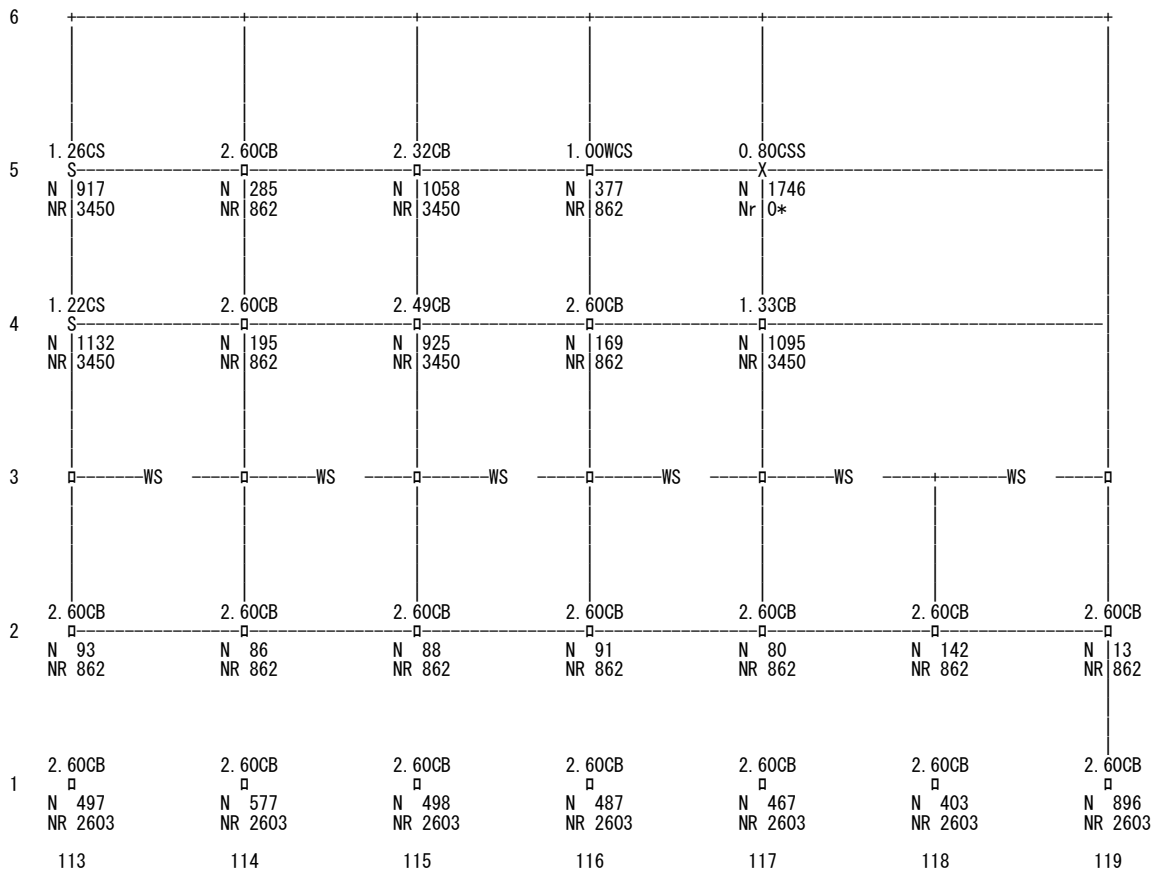
4	1. 89CB □ N 871 NR 4646	2. 60CB □ N 732 NR 3450	2. 60CB □ N 562 NR 3450
---	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

3	1. 27CB □ N 1247 NR 4646	2. 60CB □ N 980 NR 3450	2. 60CB □ N 997 NR 3450
---	-----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

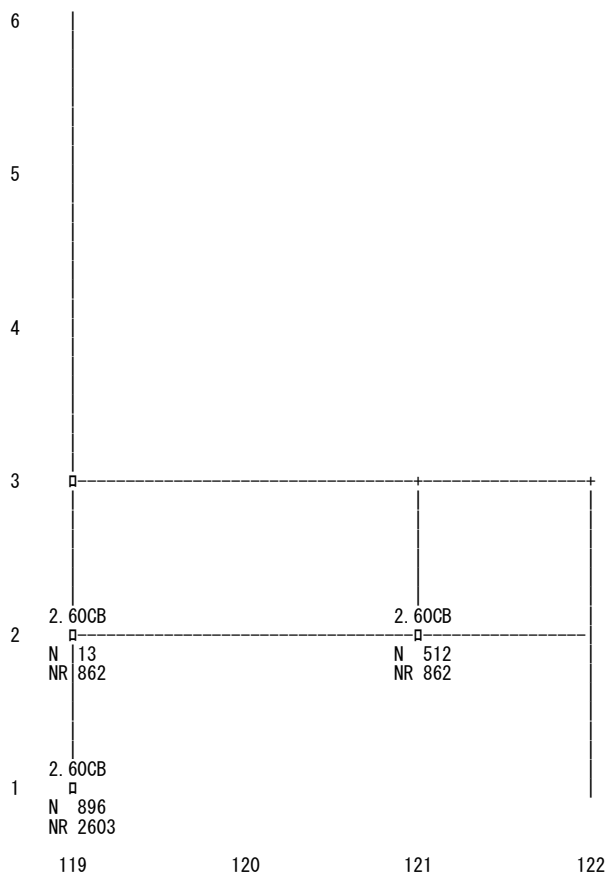
2

1	2. 60CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603	
101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 7 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 NR 4646		2. 60CB □ N 933 NR 3450		2. 60CB □ N 1421 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 4646		2. 60CB □ N 680 NR 3450		2. 60CB □ N 573 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

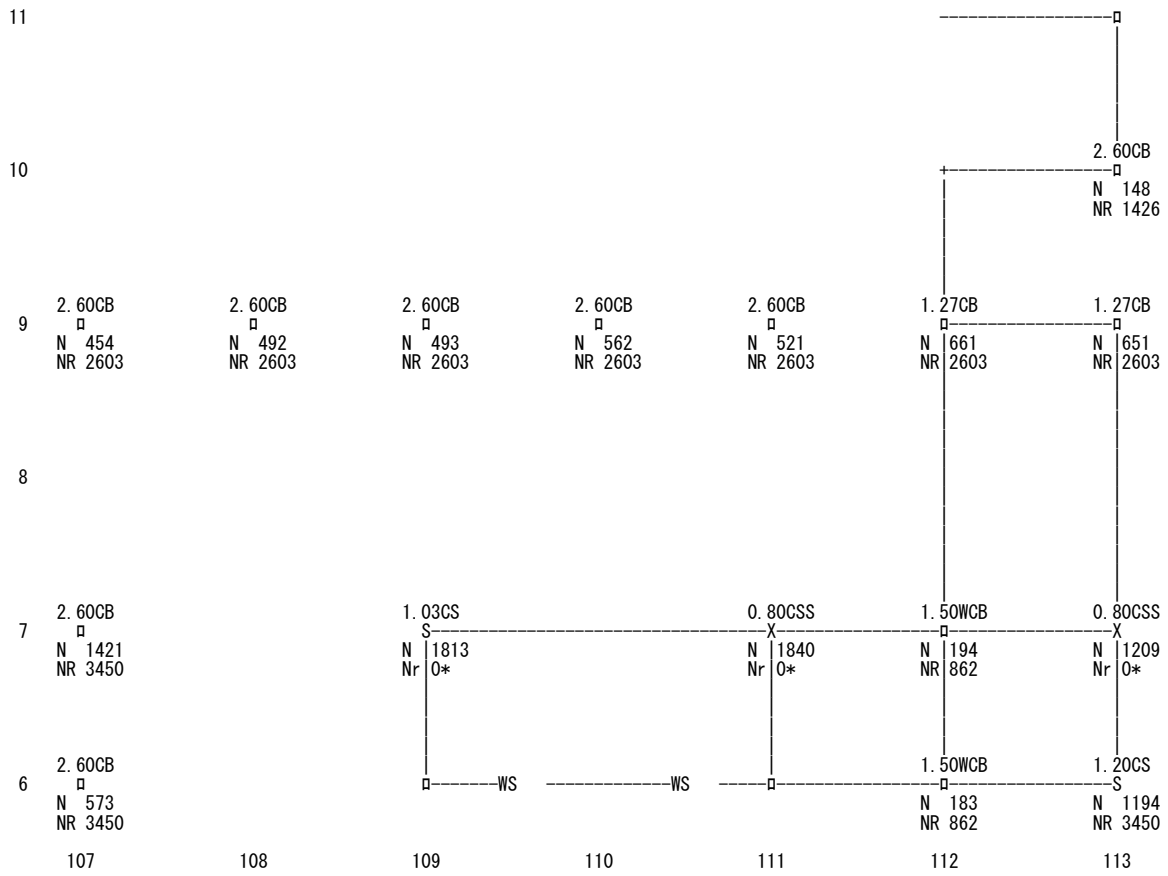
103

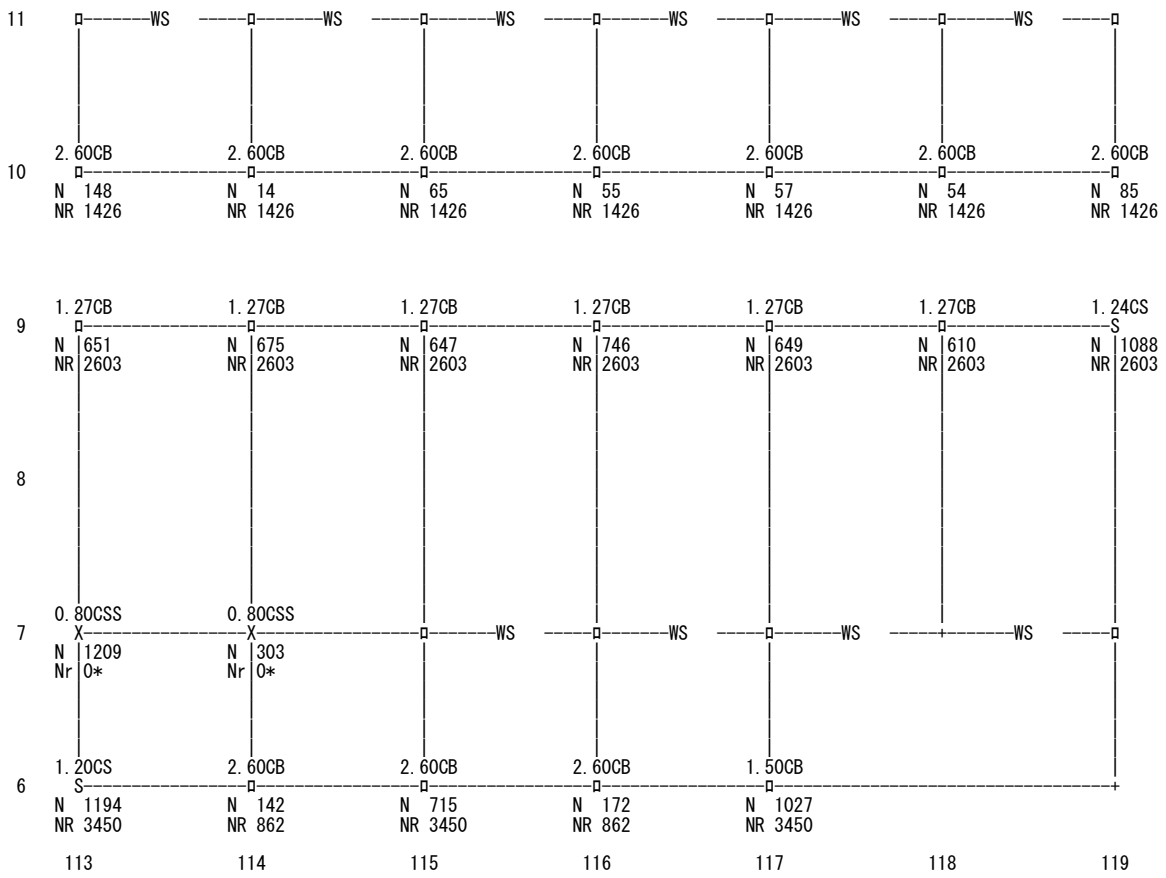
104

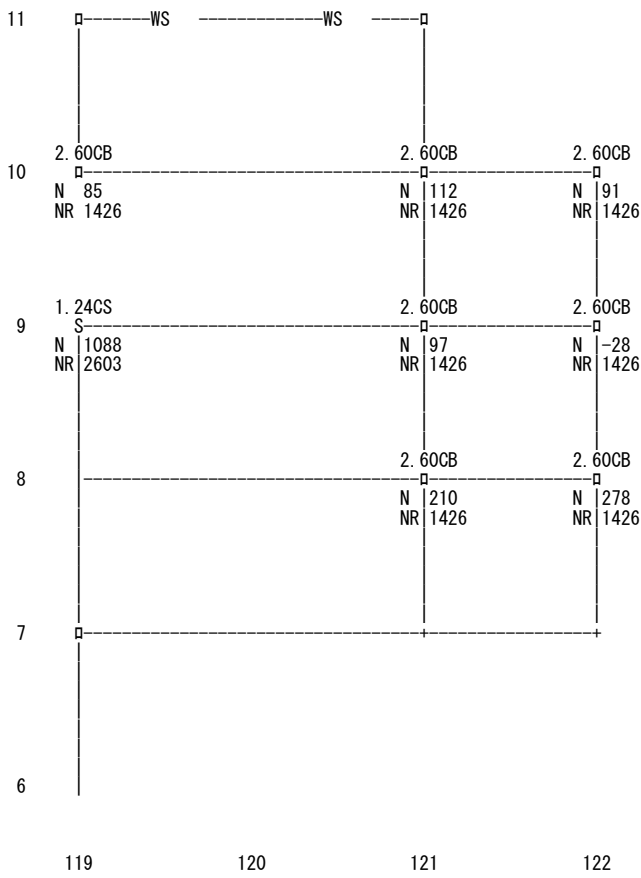
105

106

107







6

5	1. 27CB □ N 1238 NR 4646	2. 60CB □ N 1075 NR 3450	2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	-----------------------------------	-----------------------------------	----------------------------------

4	1. 89CB □ N 871 NR 4646	2. 60CB □ N 732 NR 3450	2. 60CB □ N 562 NR 3450
---	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

3	1. 27CB □ N 1247 NR 4646	2. 60CB □ N 980 NR 3450	2. 60CB □ N 997 NR 3450
---	-----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

2

1	2. 60CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

101

102

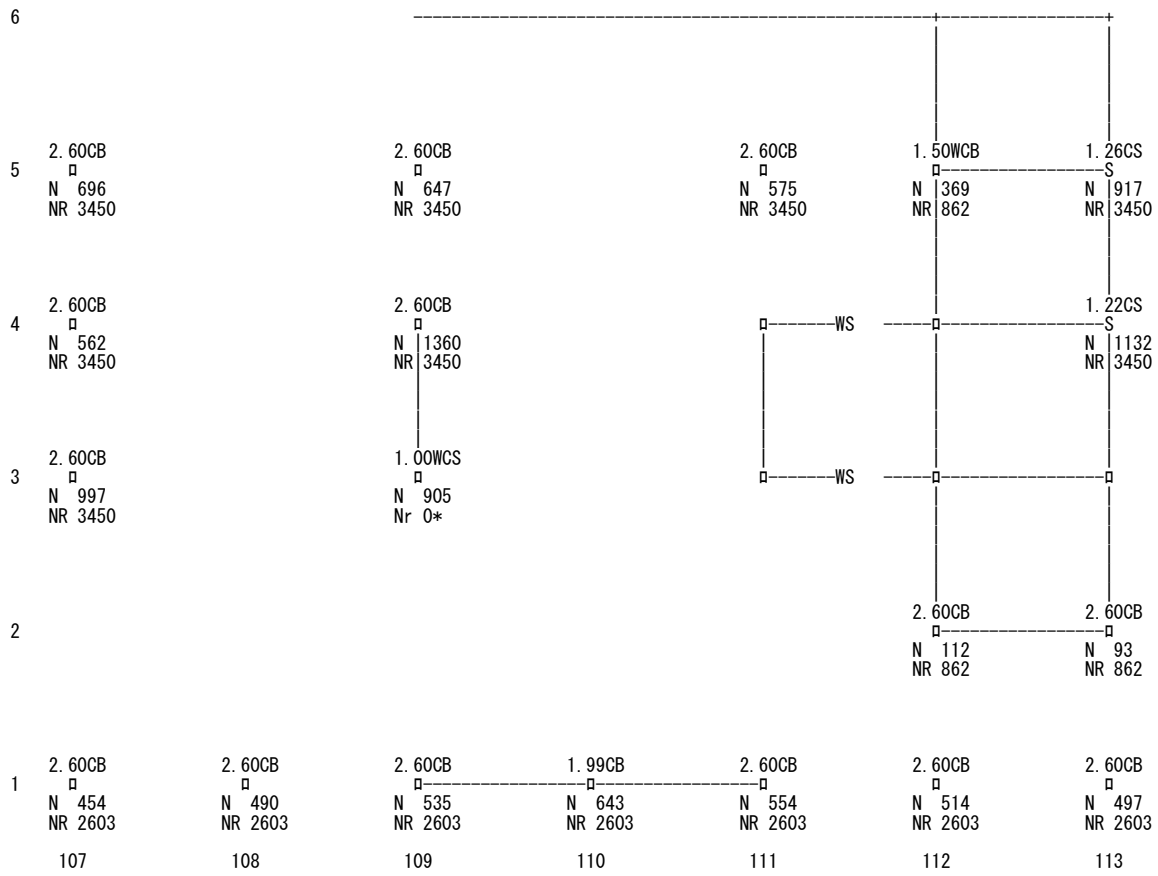
103

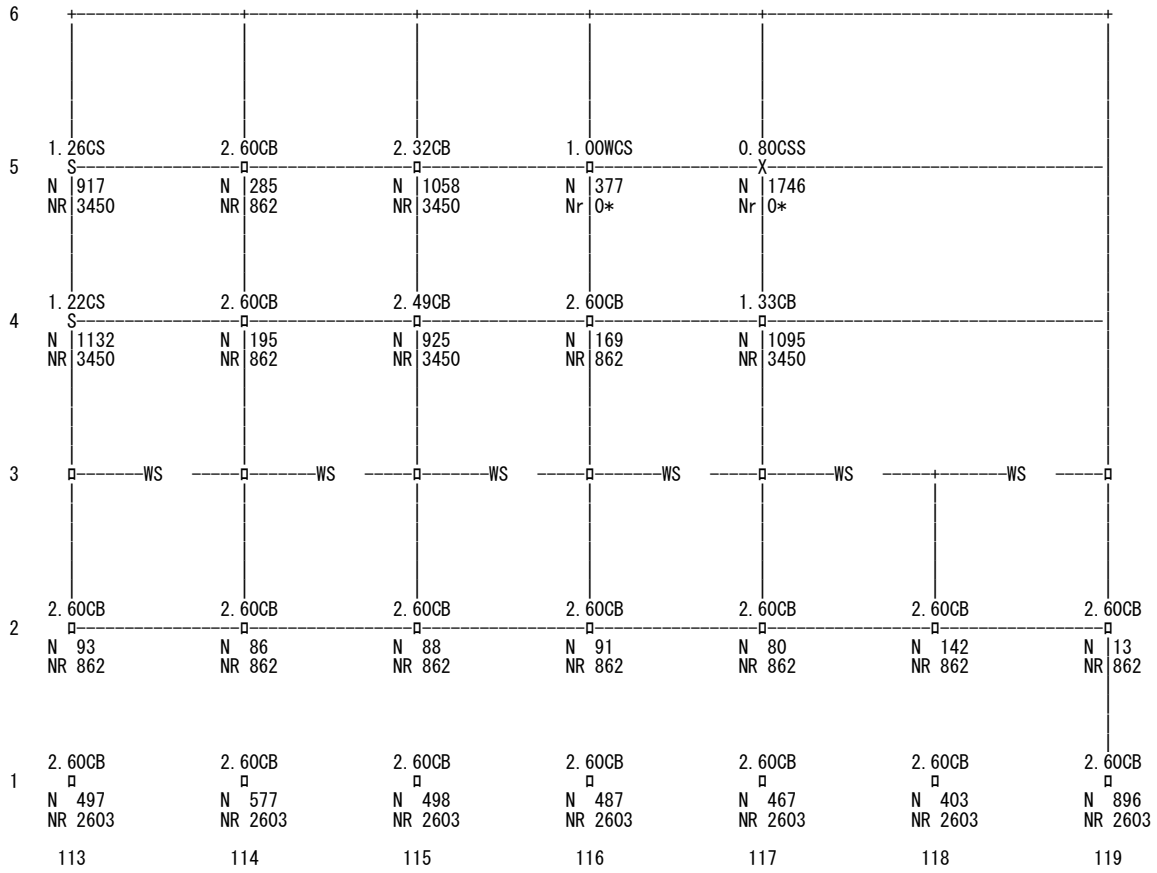
104

105

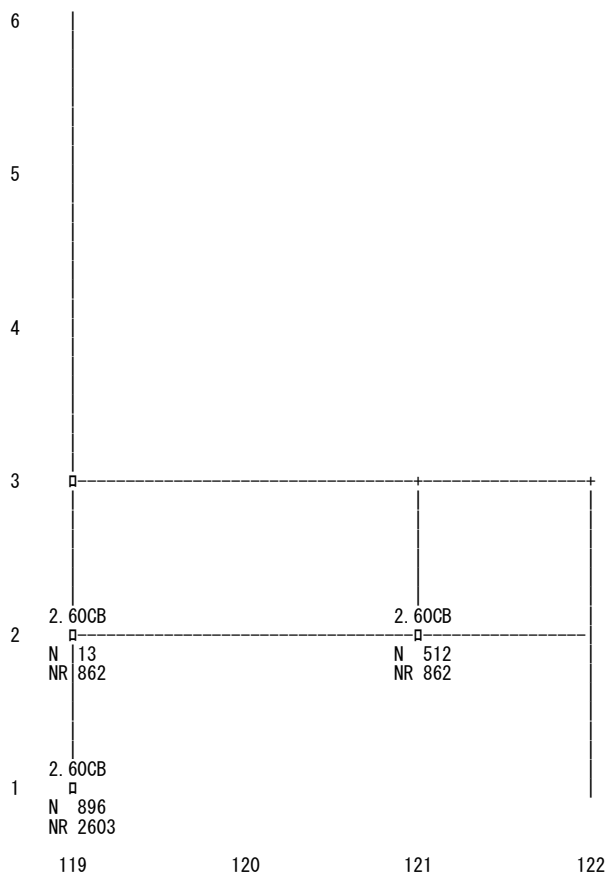
106

107









< 1 階 > 検討 F=1.27 要検討柱 11 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 NR 4646		2. 60CB □ N 933 NR 3450		2. 60CB □ N 1421 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 4646		2. 60CB □ N 680 NR 3450		2. 60CB □ N 573 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

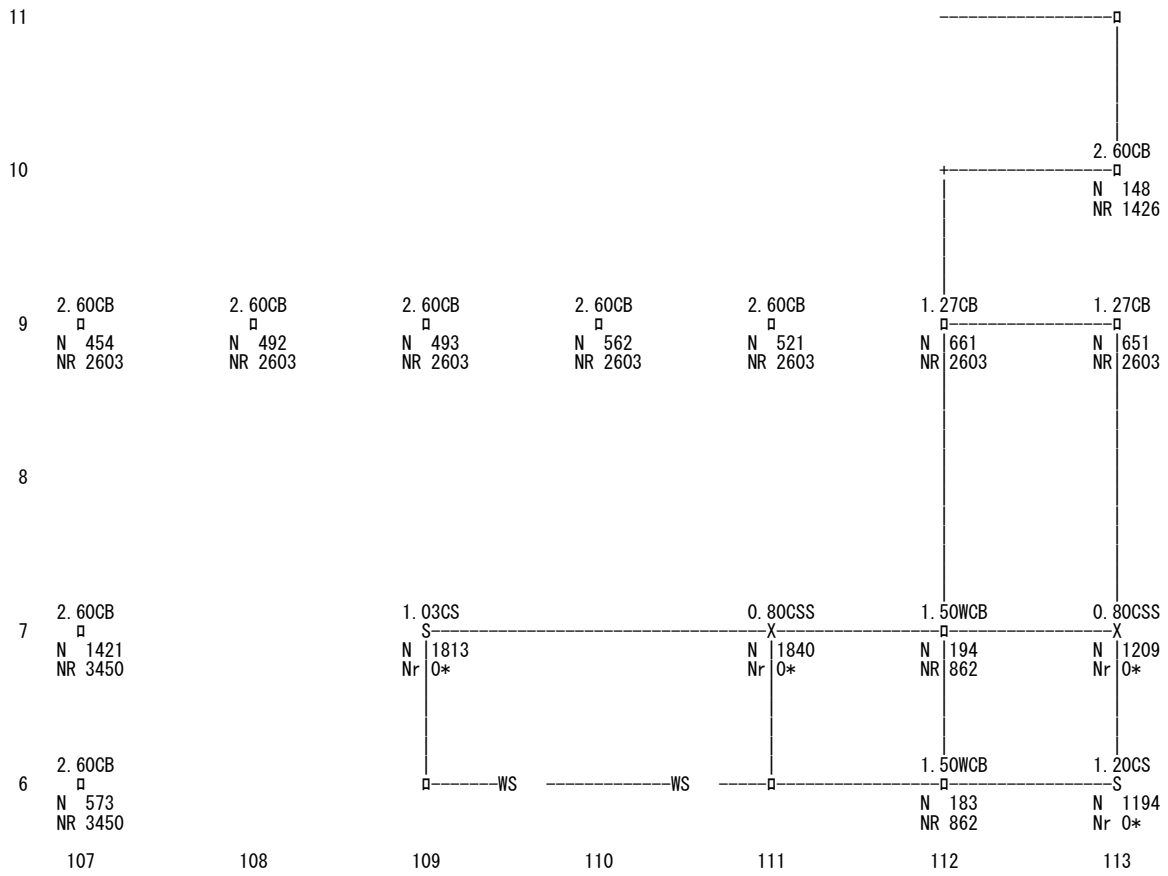
103

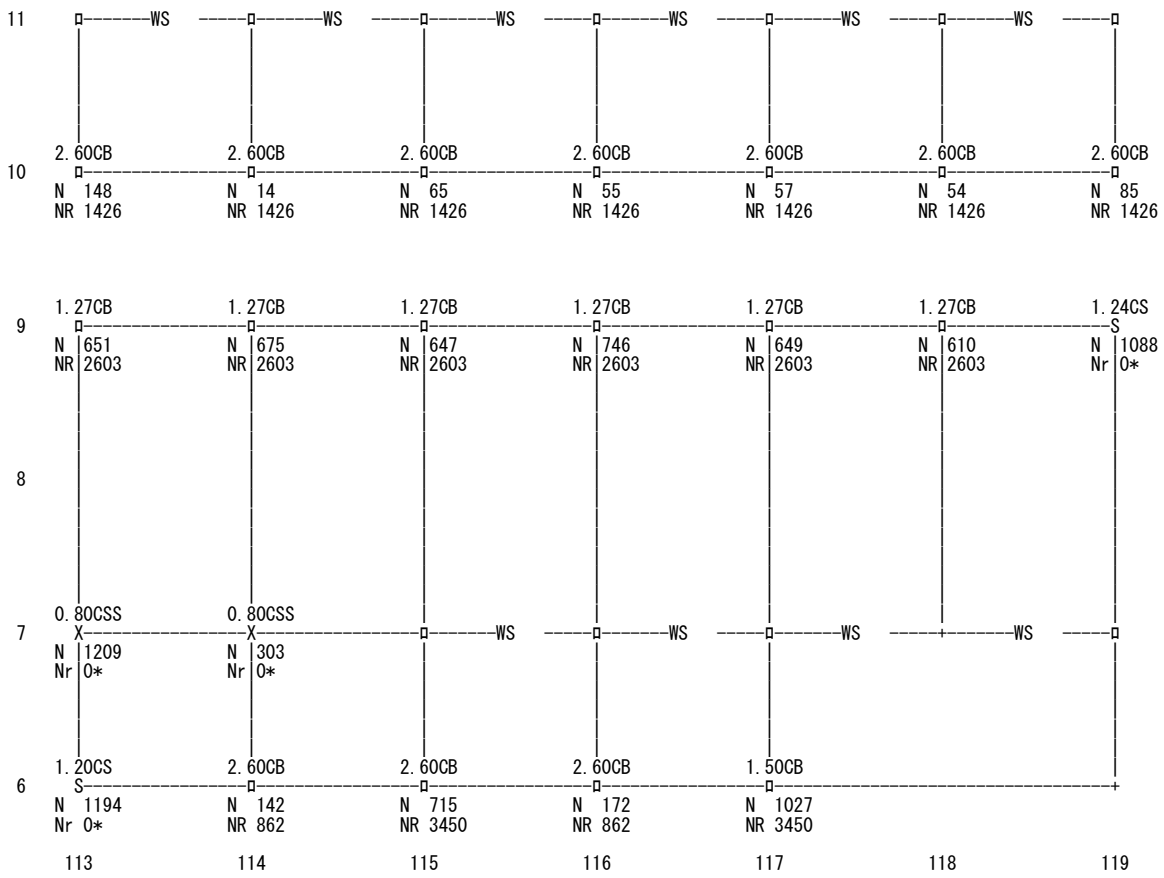
104

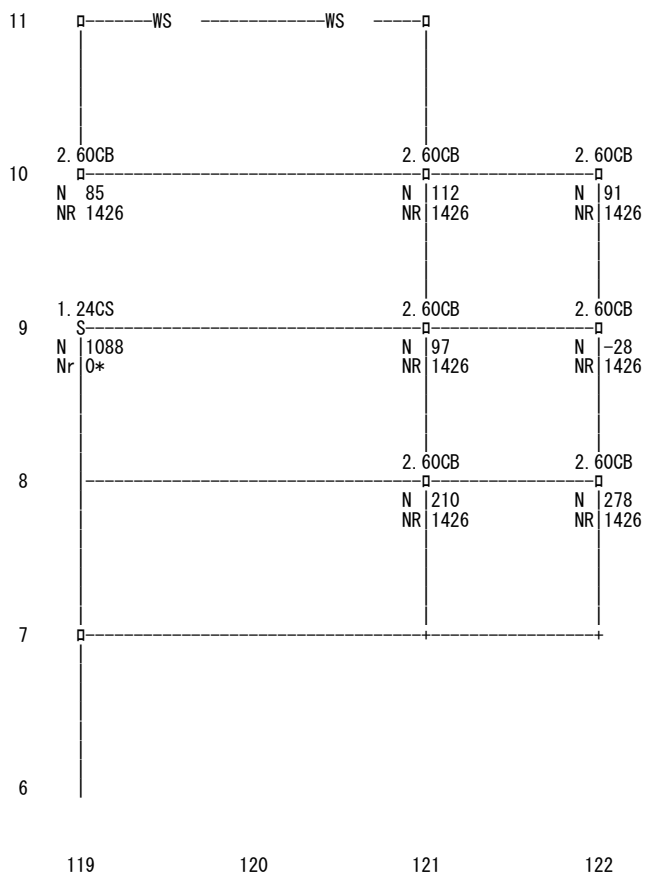
105

106

107







6

5		1. 27CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

4		1. 89CB □ N 871 NR 4646		2. 60CB □ N 732 NR 3450		2. 60CB □ N 562 NR 3450
---	--	----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

3		1. 27CB □ N 1247 NR 4646		2. 60CB □ N 980 NR 3450		2. 60CB □ N 997 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

2

1		2. 60CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

101

102

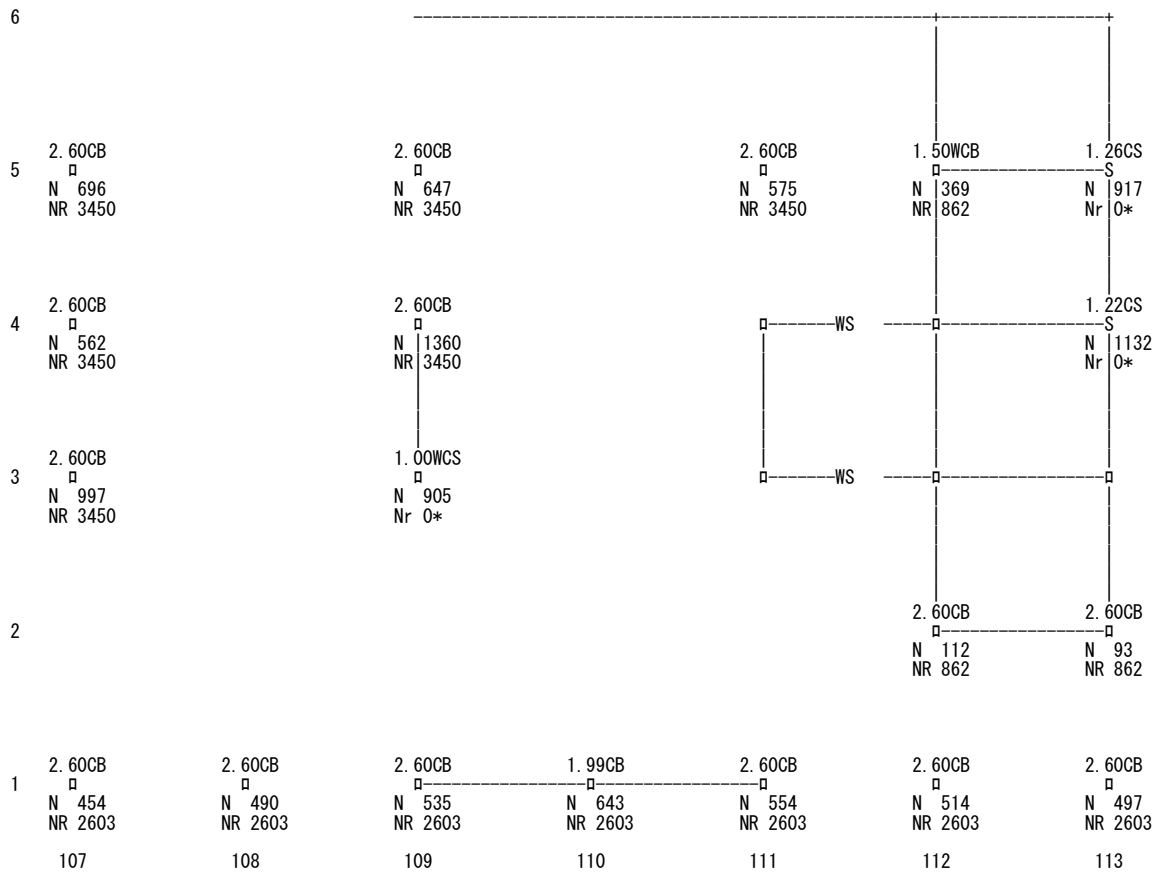
103

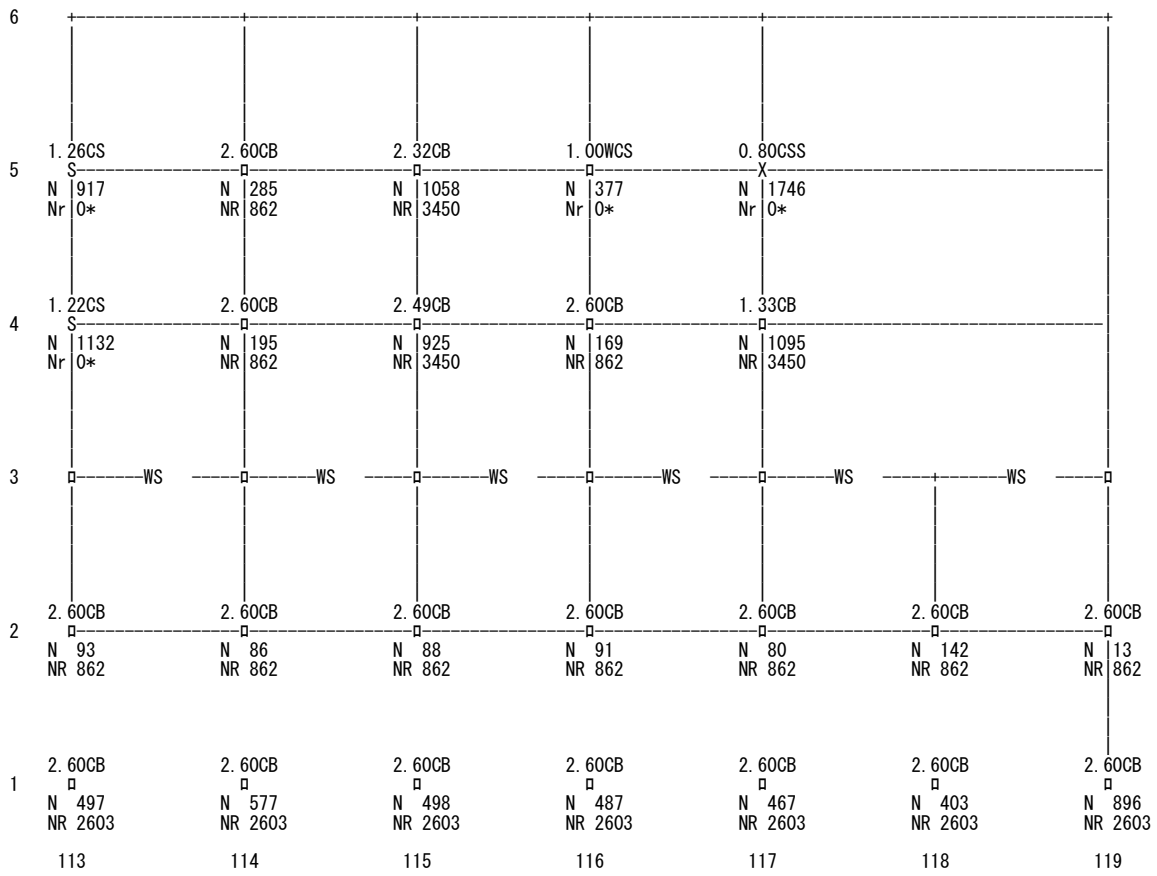
104

105

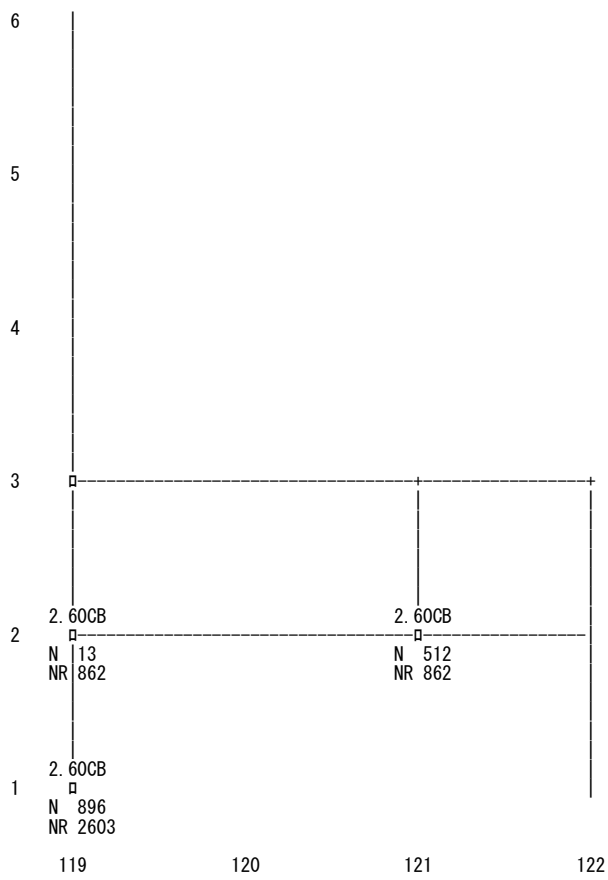
106

107









< 1 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 22 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 1953	2. 60CB □ N 387 NR 1953	2. 60CB □ N 463 NR 1953	2. 60CB □ N 482 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 Nr 0*		2. 60CB □ N 933 NR 2587		2. 60CB □ N 1421 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 3485		2. 60CB □ N 680 NR 2587		2. 60CB □ N 573 NR 2587
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

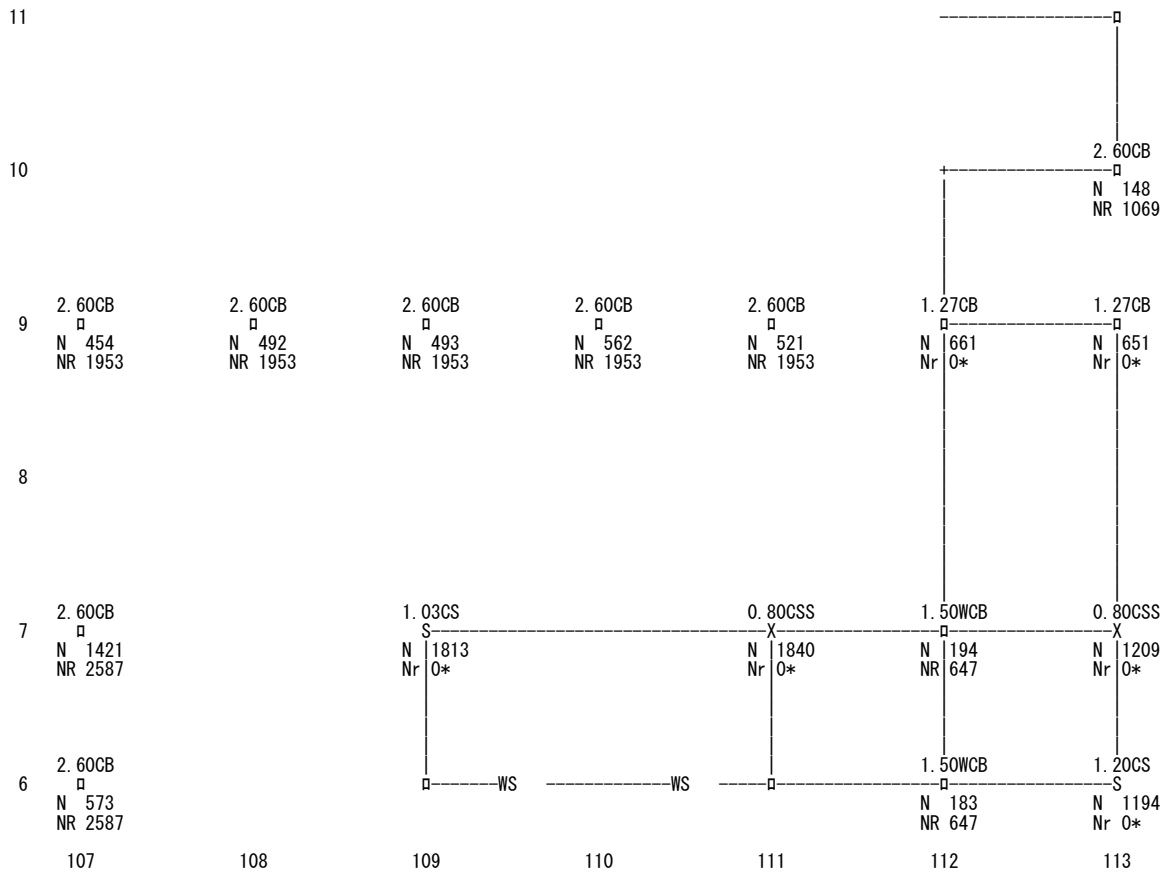
103

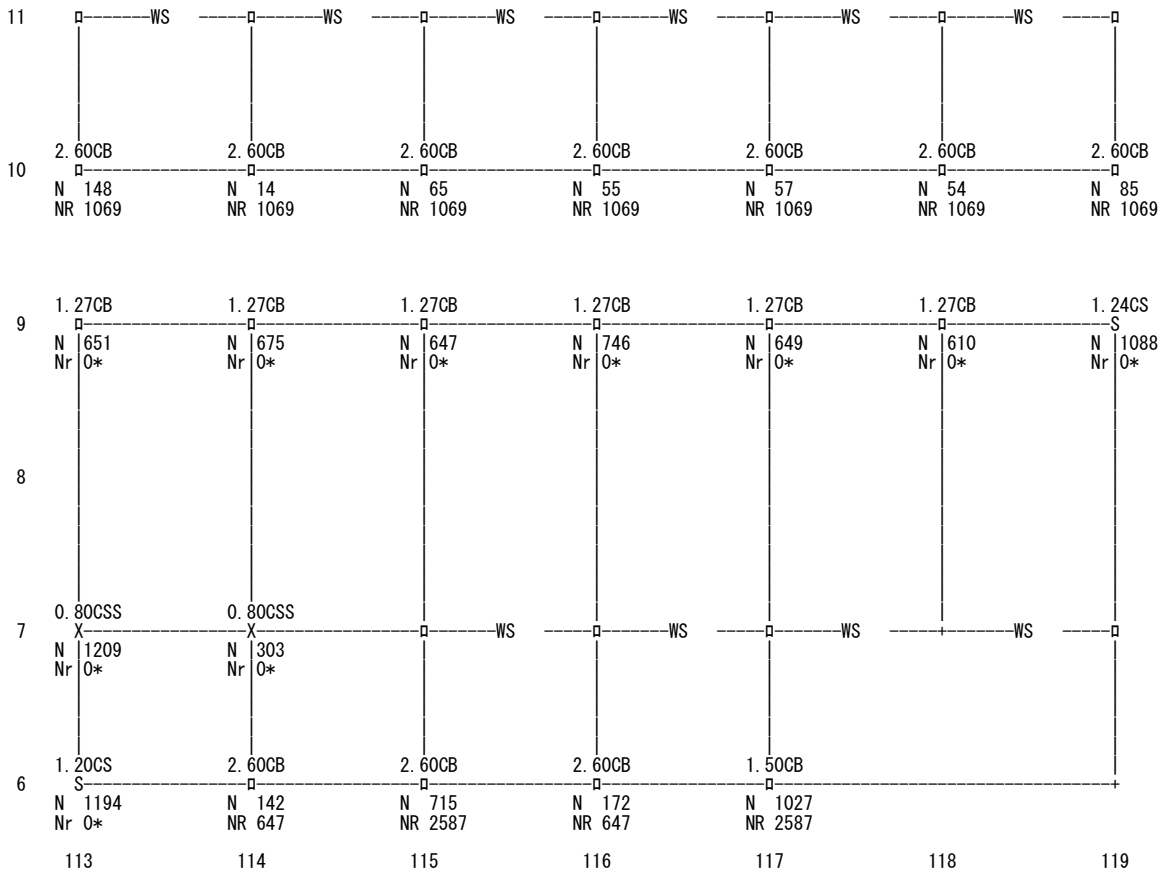
104

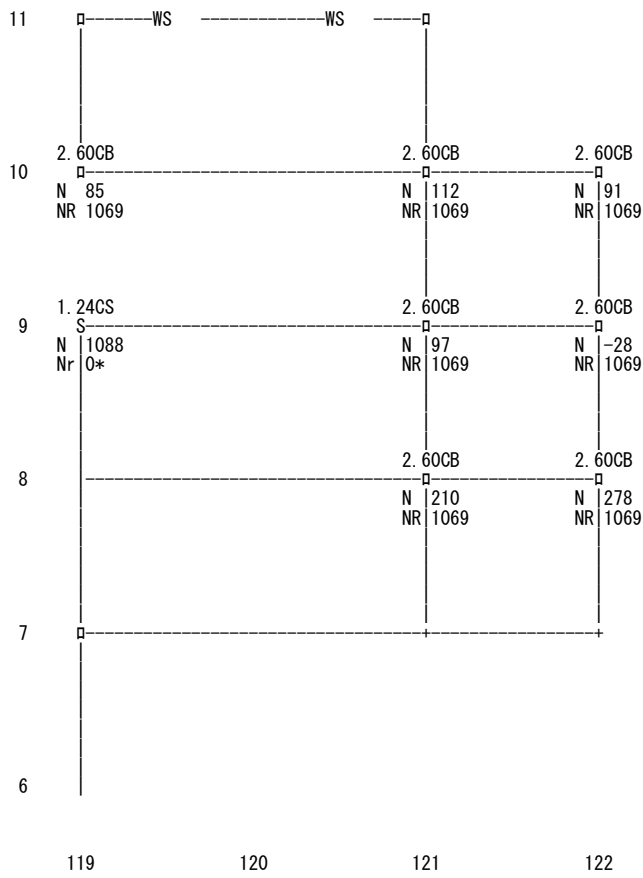
105

106

107







6

5

1. 27CB  
 □  
 N 1238  
 Nr 0\*

2. 60CB  
 □  
 N 1075  
 NR 2587

2. 60CB  
 □  
 N 696  
 NR 2587

4

1. 89CB  
 □  
 N 871  
 NR 3485

2. 60CB  
 □  
 N 732  
 NR 2587

2. 60CB  
 □  
 N 562  
 NR 2587

3

1. 27CB  
 □  
 N 1247  
 Nr 0\*

2. 60CB  
 □  
 N 980  
 NR 2587

2. 60CB  
 □  
 N 997  
 NR 2587

2

1

2. 60CB  
 □  
 N 877  
 NR 1953

2. 60CB  
 □  
 N 385  
 NR 1953

2. 60CB  
 □  
 N 462  
 NR 1953

2. 60CB  
 □  
 N 485  
 NR 1953

2. 60CB  
 □  
 N 454  
 NR 1953

101

102

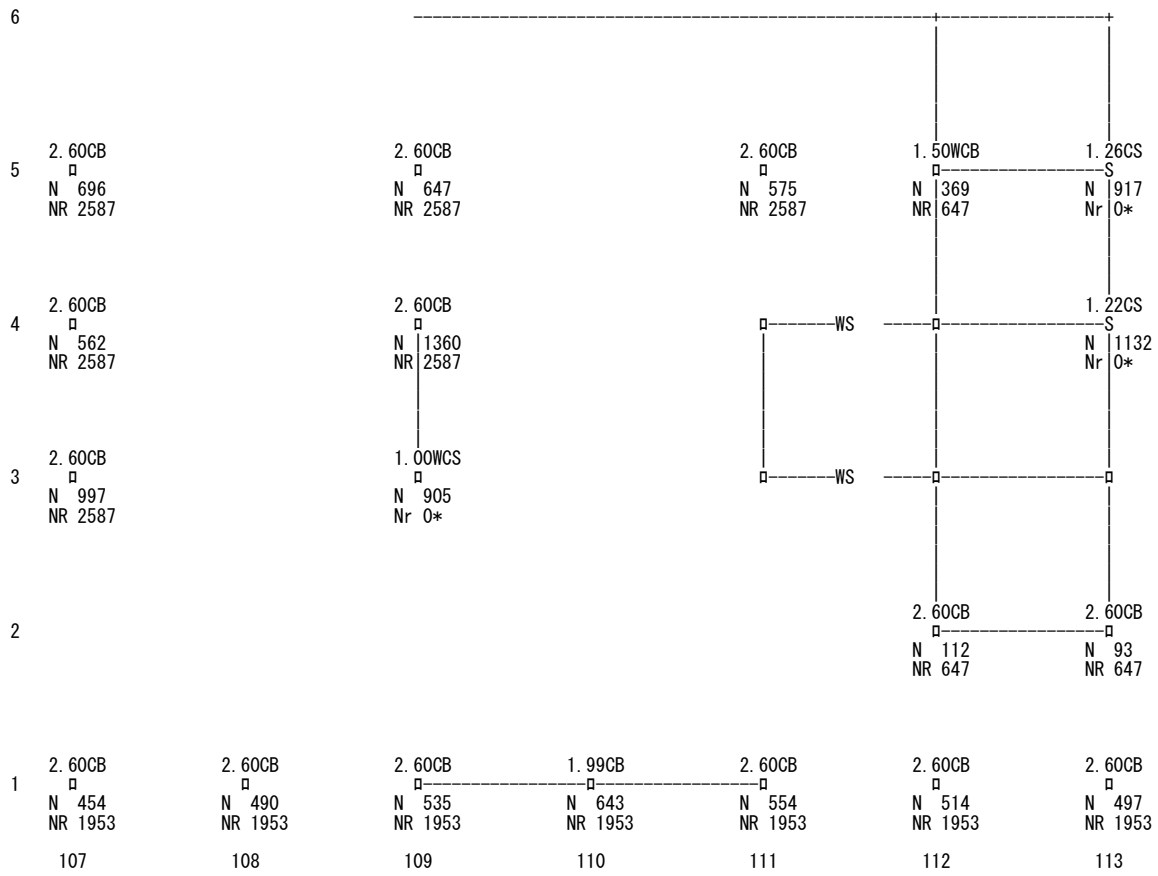
103

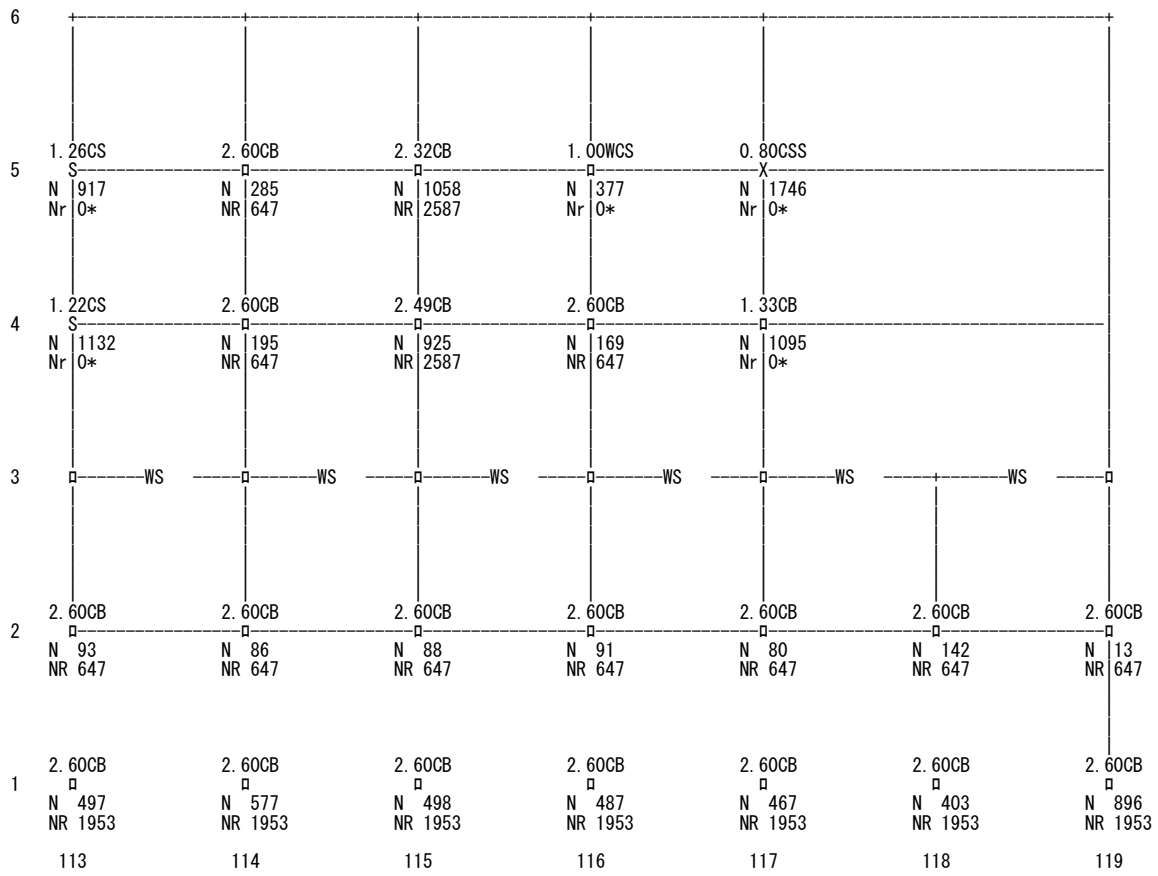
104

105

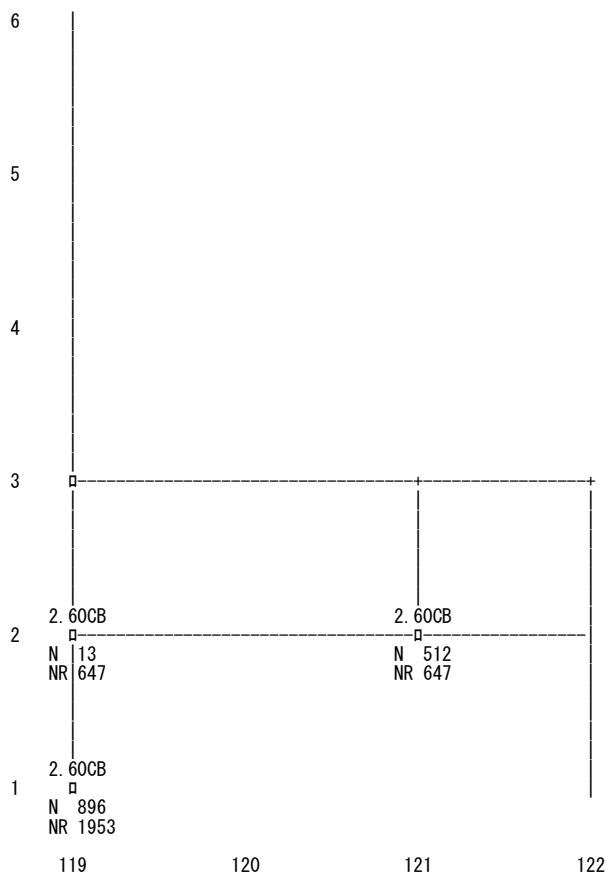
106

107









< 1 階 > 検討 F=1.75 要検討柱 27 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 1953	2. 60CB □ N 387 NR 1953	2. 60CB □ N 463 NR 1953	2. 60CB □ N 482 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 Nr 0*		2. 60CB □ N 933 NR 2587		2. 60CB □ N 1421 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 Nr 0*		2. 60CB □ N 680 NR 2587		2. 60CB □ N 573 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

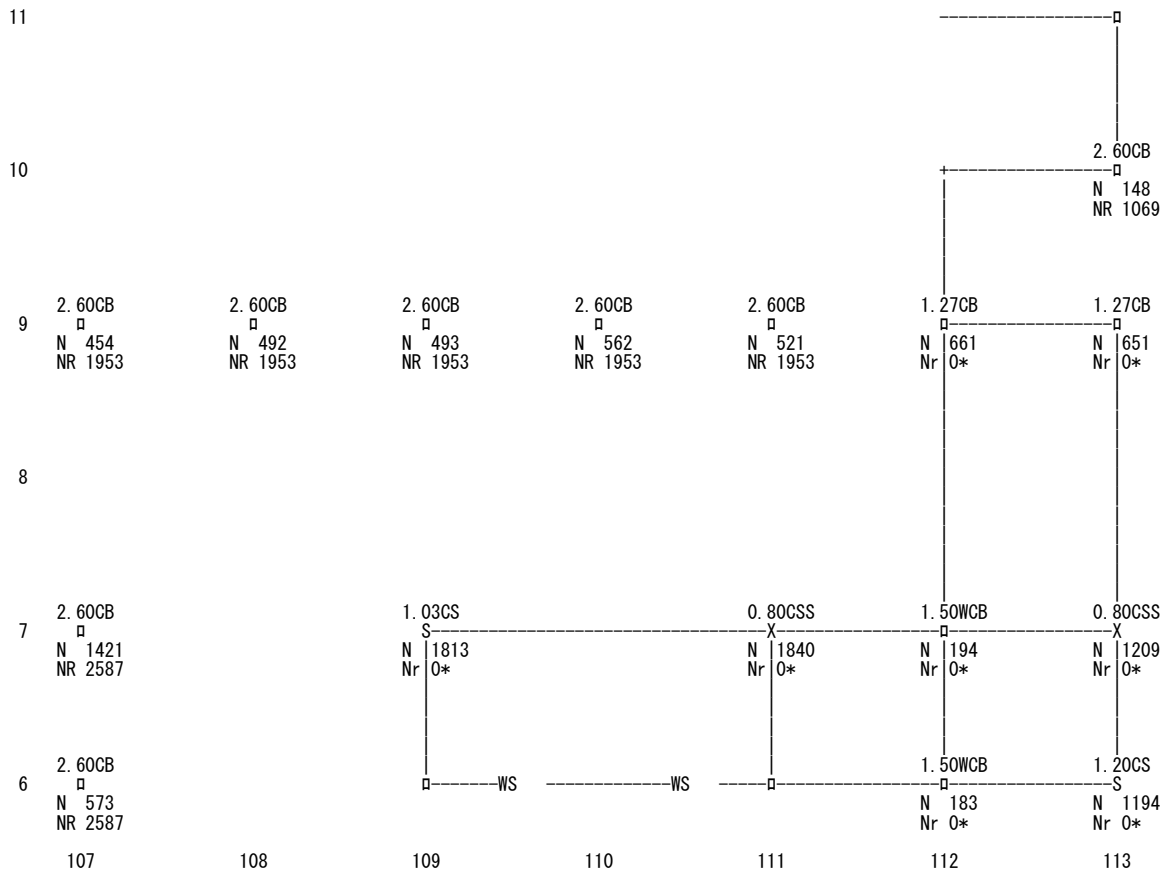
103

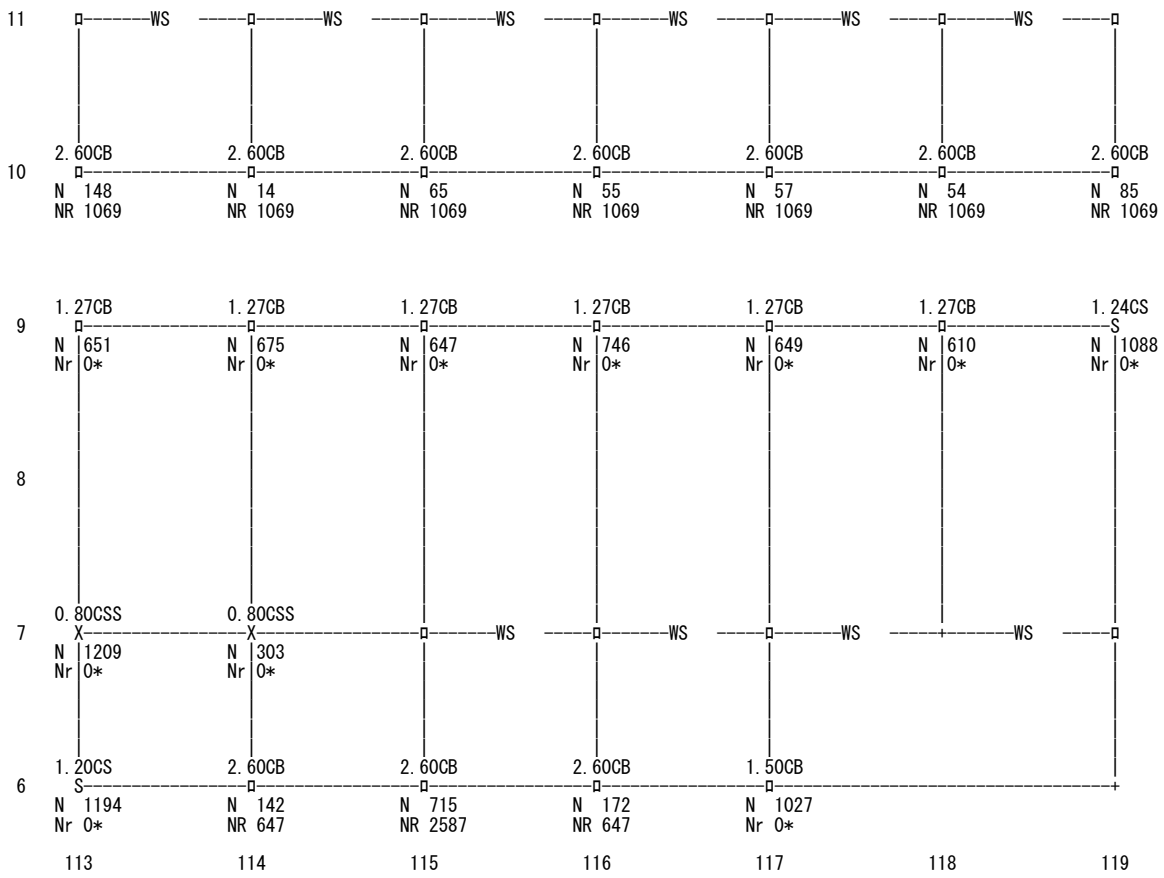
104

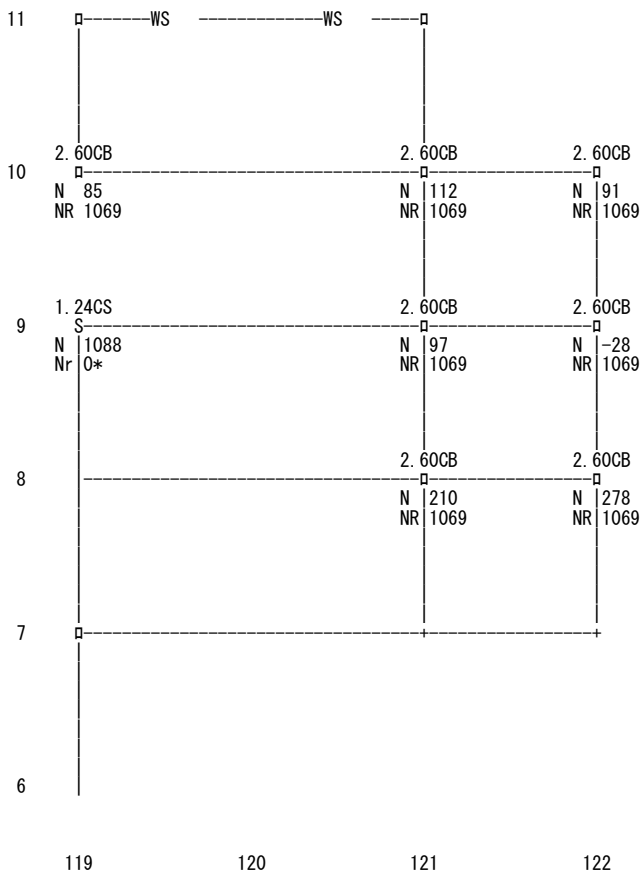
105

106

107







6

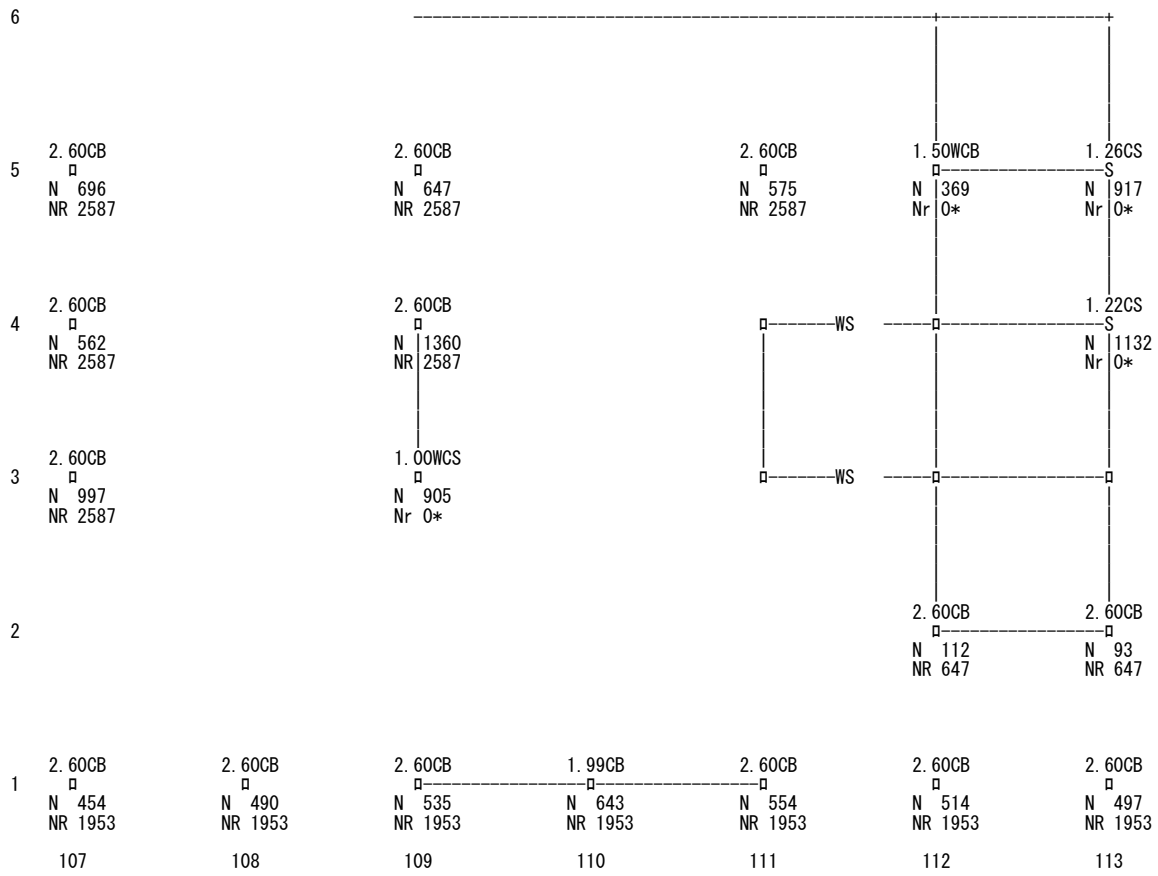
5		1. 27CB □ N 1238 Nr 0*		2. 60CB □ N 1075 NR 2587		2. 60CB □ N 696 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

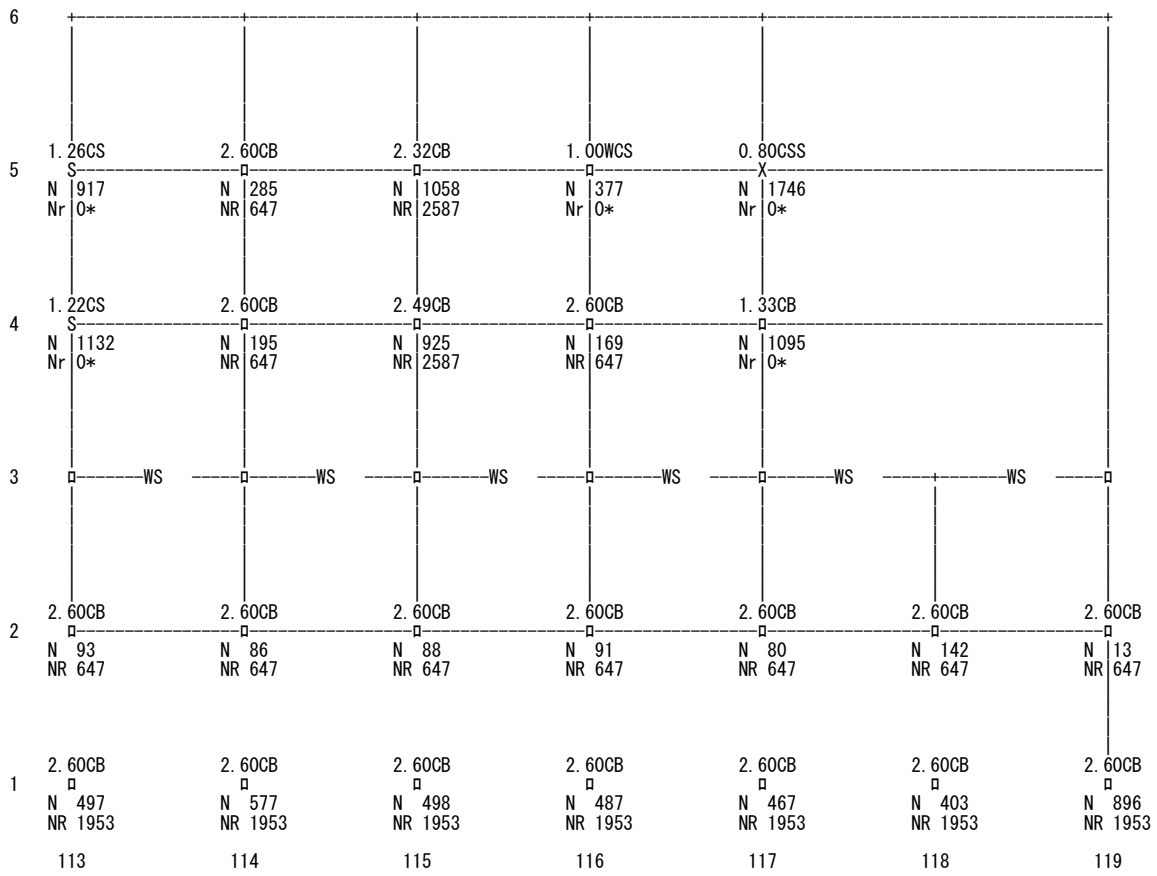
4		1. 89CB □ N 871 NR 3485		2. 60CB □ N 732 NR 2587		2. 60CB □ N 562 NR 2587
---	--	----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

3		1. 27CB □ N 1247 Nr 0*		2. 60CB □ N 980 NR 2587		2. 60CB □ N 997 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

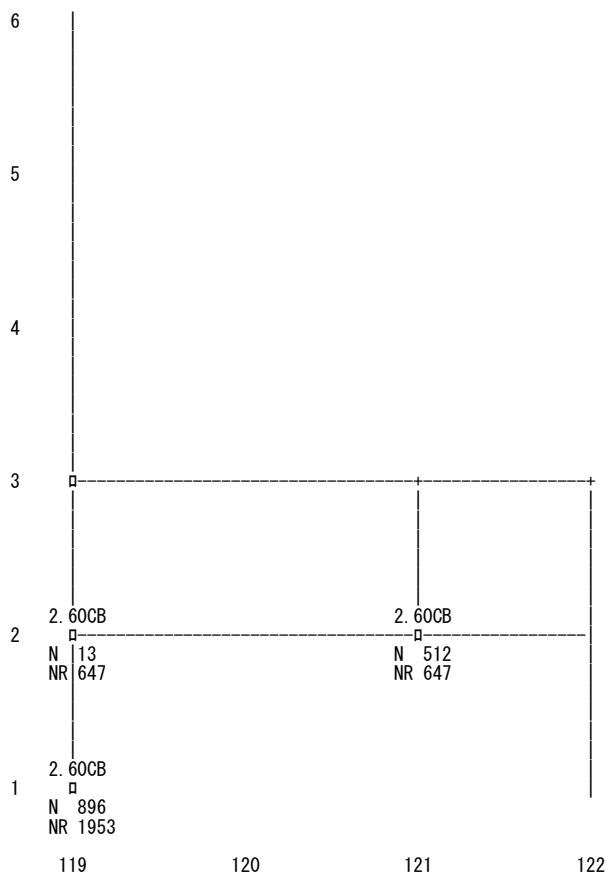
2

1		2. 60CB □ N 877 NR 1953	2. 60CB □ N 385 NR 1953	2. 60CB □ N 462 NR 1953	2. 60CB □ N 485 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=2.25 要検討柱 29 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 1302	2. 60CB □ N 387 NR 1302	2. 60CB □ N 463 NR 1302	2. 60CB □ N 482 NR 1302	2. 60CB □ N 454 NR 1302
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 Nr 0*		2. 60CB □ N 933 NR 1725		2. 60CB □ N 1421 NR 1725
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 Nr 0*		2. 60CB □ N 680 NR 1725		2. 60CB □ N 573 NR 1725
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

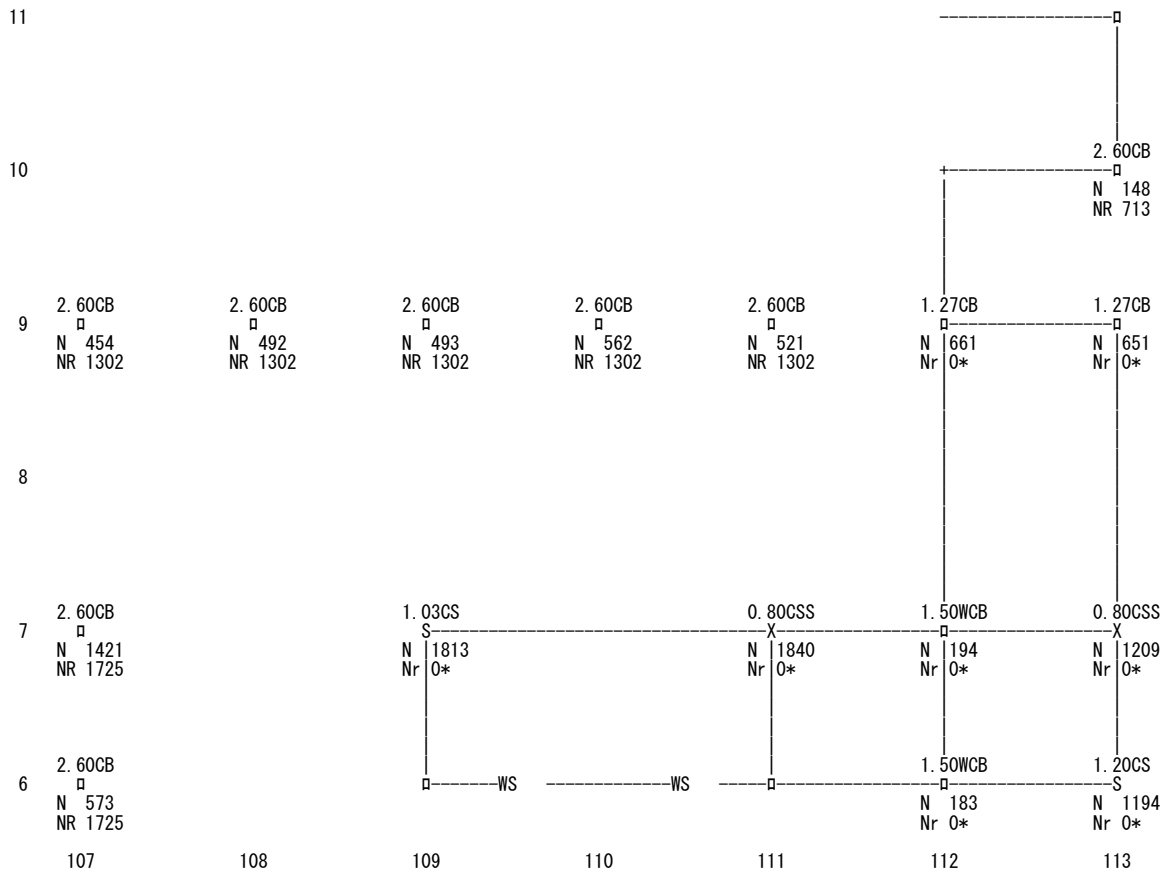
103

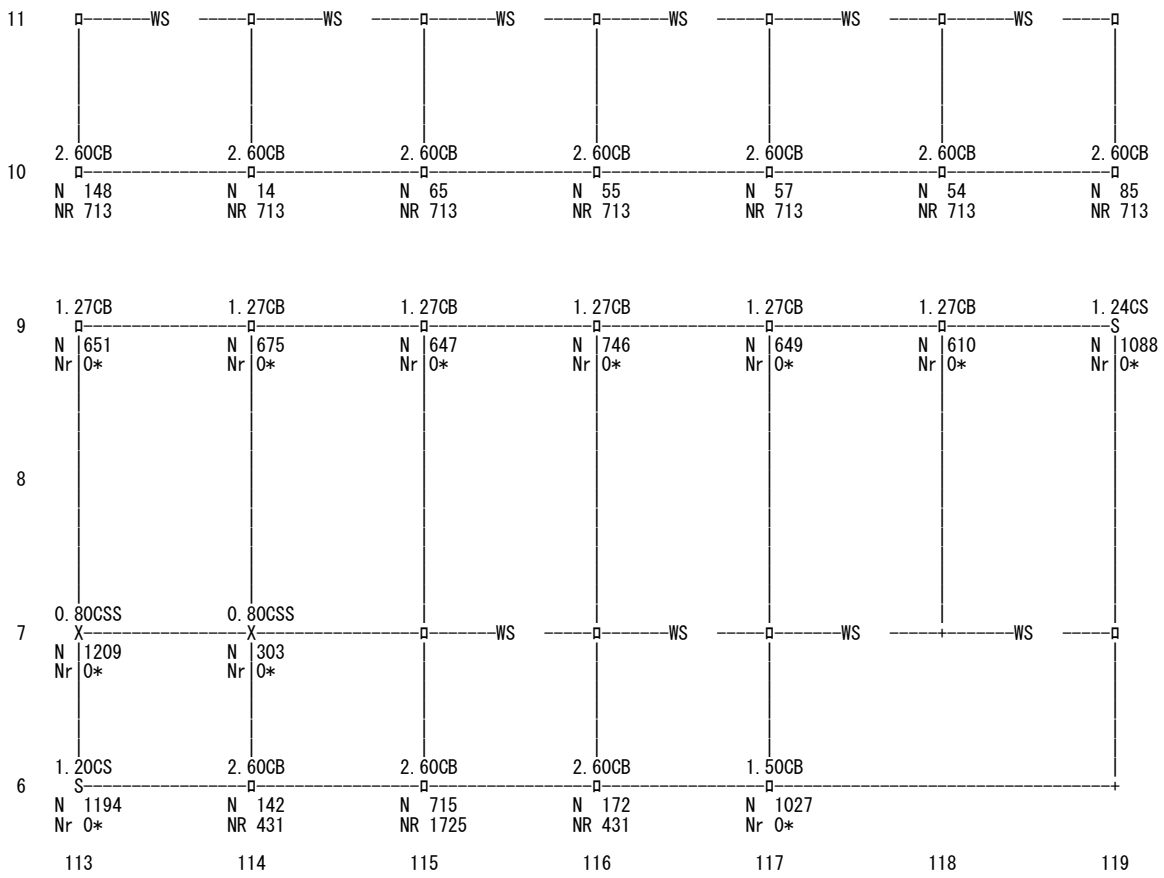
104

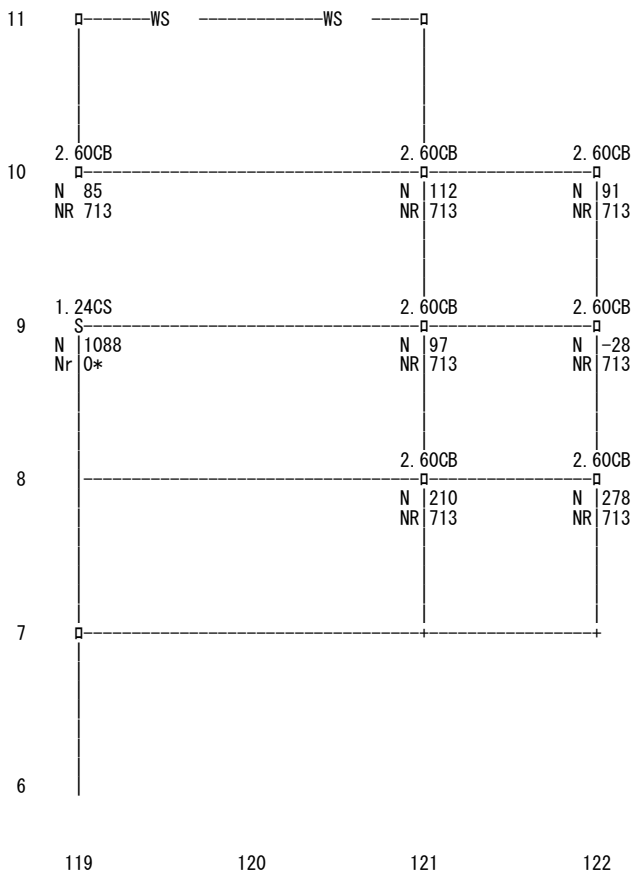
105

106

107







6

5	1. 27CB □ N 1238 Nr 0*	2. 60CB □ N 1075 NR 1725	2. 60CB □ N 696 NR 1725
---	---------------------------------	-----------------------------------	----------------------------------

4	1. 89CB □ N 871 Nr 0*	2. 60CB □ N 732 NR 1725	2. 60CB □ N 562 NR 1725
---	--------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

3	1. 27CB □ N 1247 Nr 0*	2. 60CB □ N 980 NR 1725	2. 60CB □ N 997 NR 1725
---	---------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

2

1	2. 60CB □ N 877 NR 1302	2. 60CB □ N 385 NR 1302	2. 60CB □ N 462 NR 1302	2. 60CB □ N 485 NR 1302	2. 60CB □ N 454 NR 1302
---	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

101

102

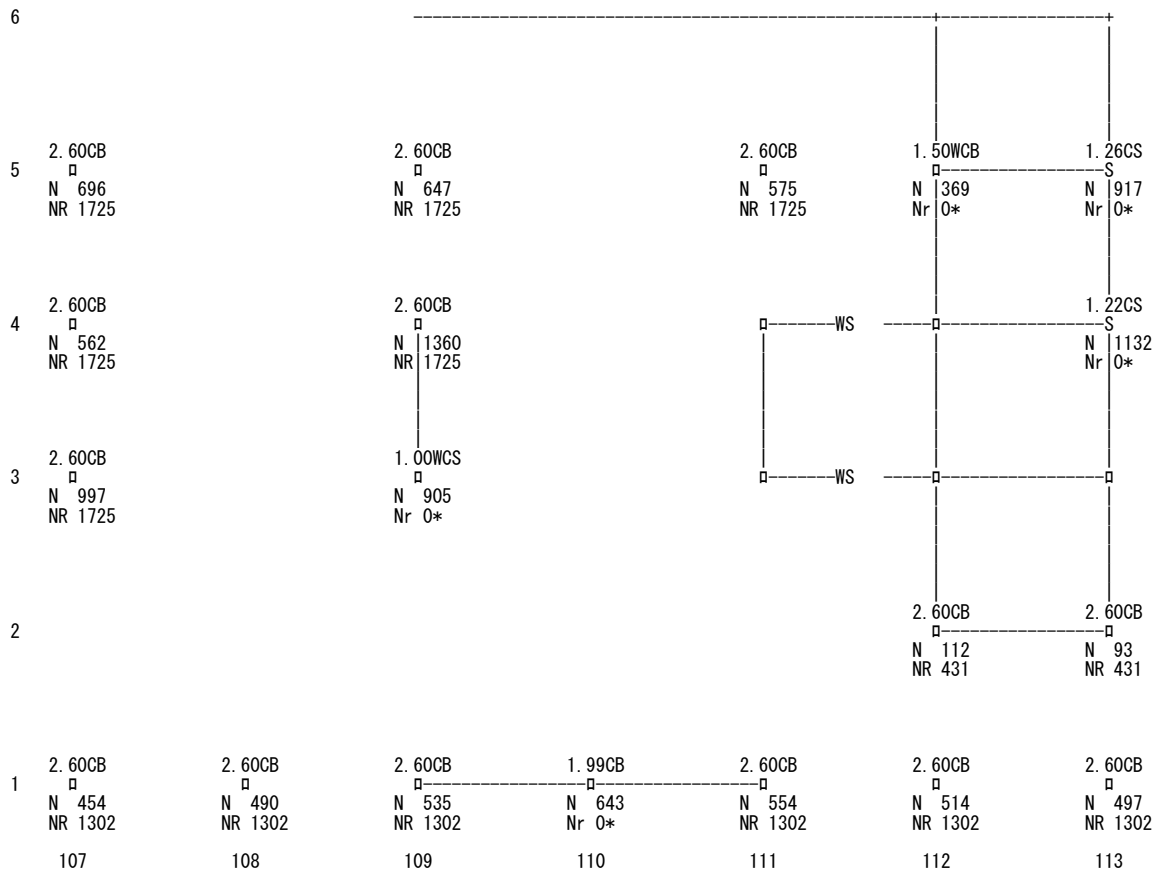
103

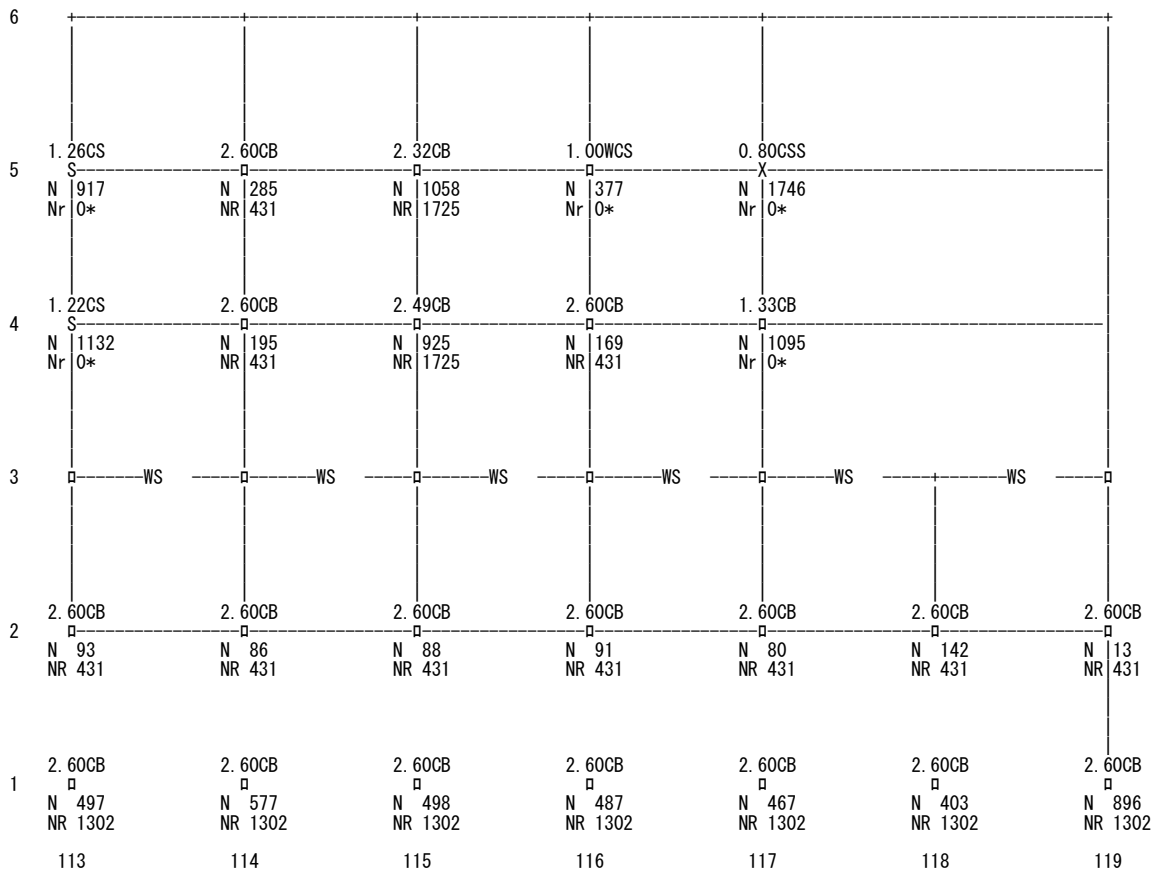
104

105

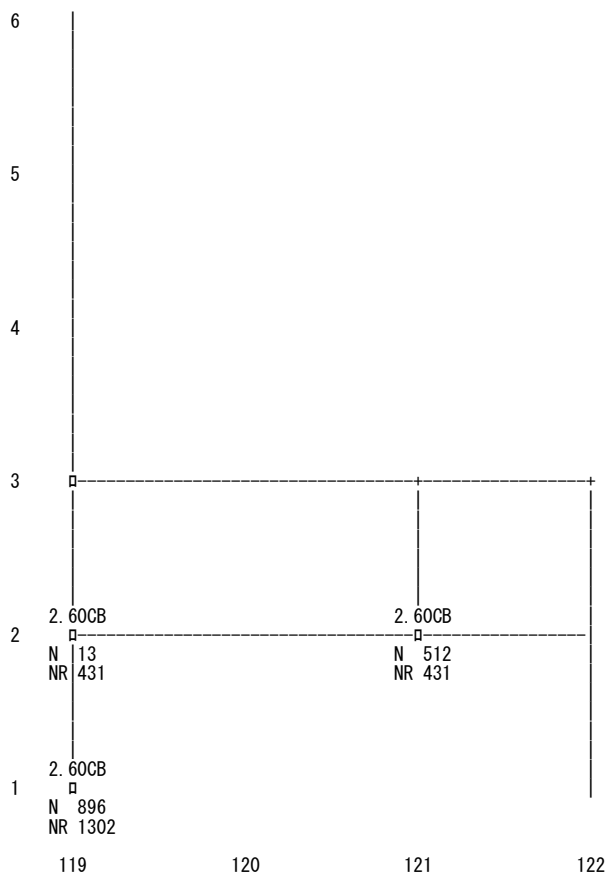
106

107









< 1 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 31 箇所

11

10

9		2.60CB □ N 857 NR 1302	2.60CB □ N 387 NR 1302	2.60CB □ N 463 NR 1302	2.60CB □ N 482 NR 1302	2.60CB □ N 454 NR 1302
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

8

7		1.27CB □ N 1324 Nr 0*		2.60CB □ N 933 NR 1725		2.60CB □ N 1421 NR 1725
---	--	--------------------------------	--	---------------------------------	--	----------------------------------

6		1.72CB □ N 1000 Nr 0*		2.60CB □ N 680 NR 1725		2.60CB □ N 573 NR 1725
---	--	--------------------------------	--	---------------------------------	--	---------------------------------

101

102

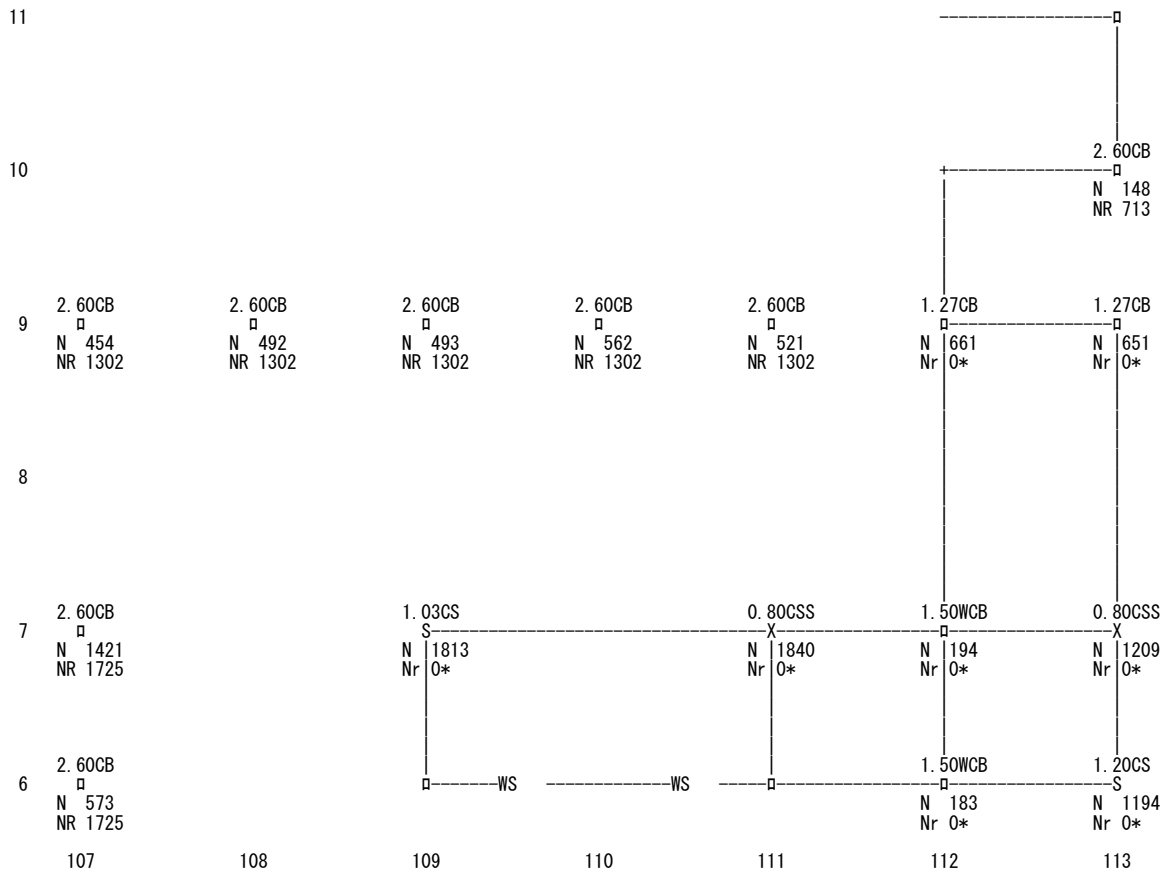
103

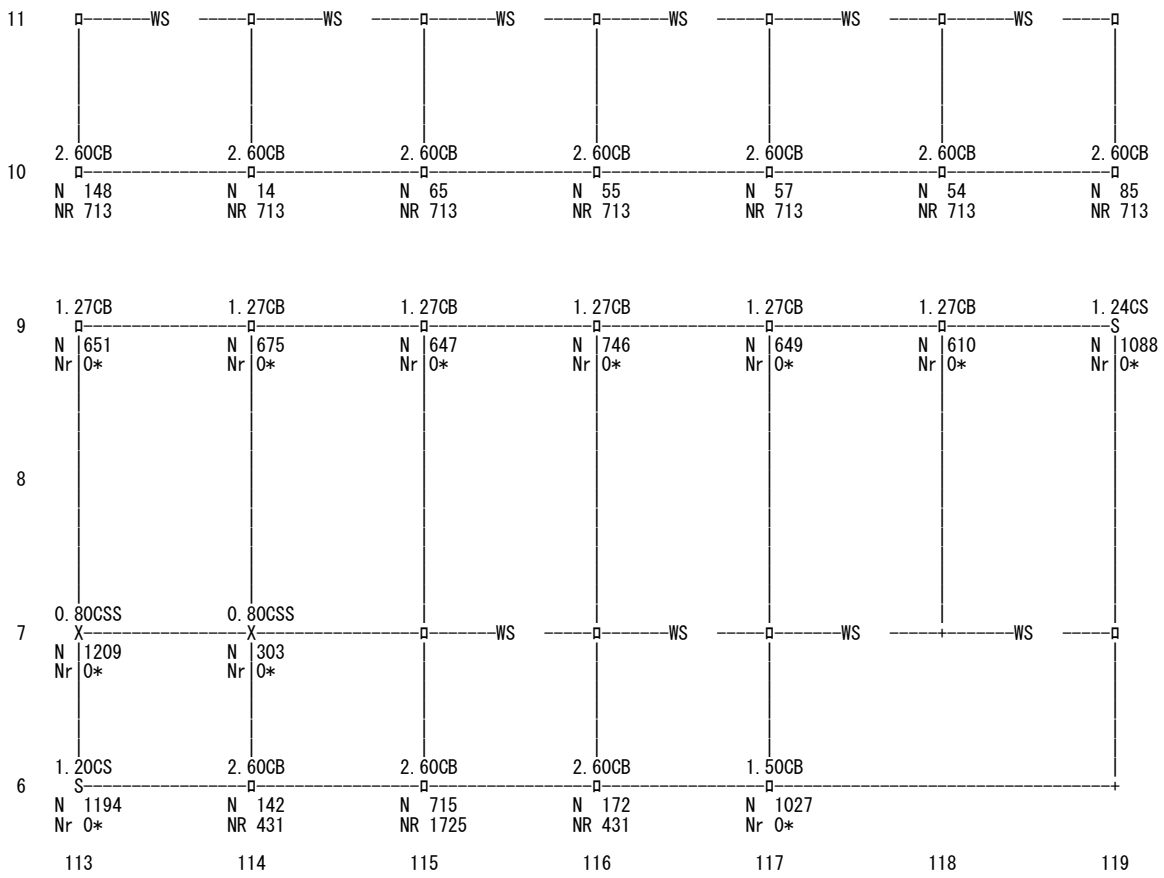
104

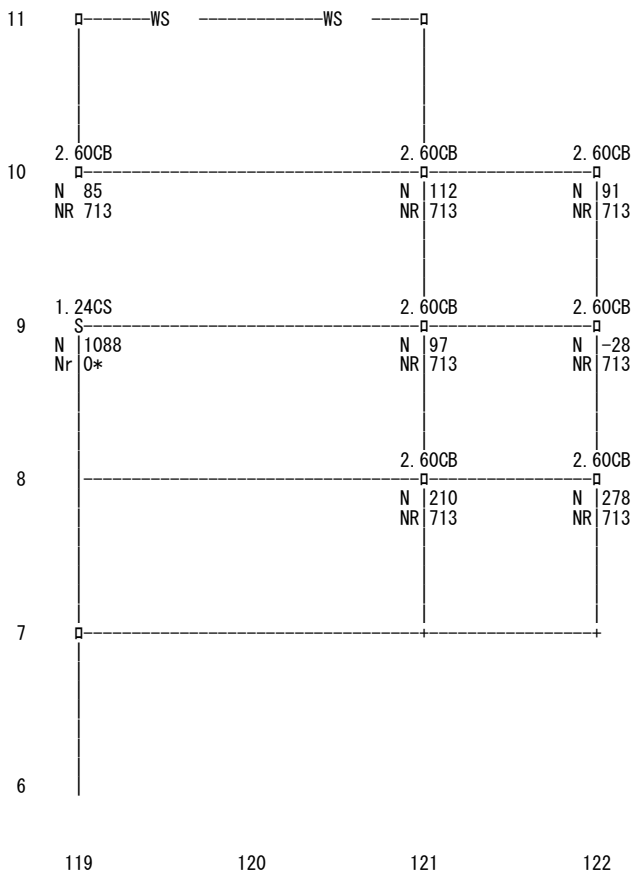
105

106

107







6

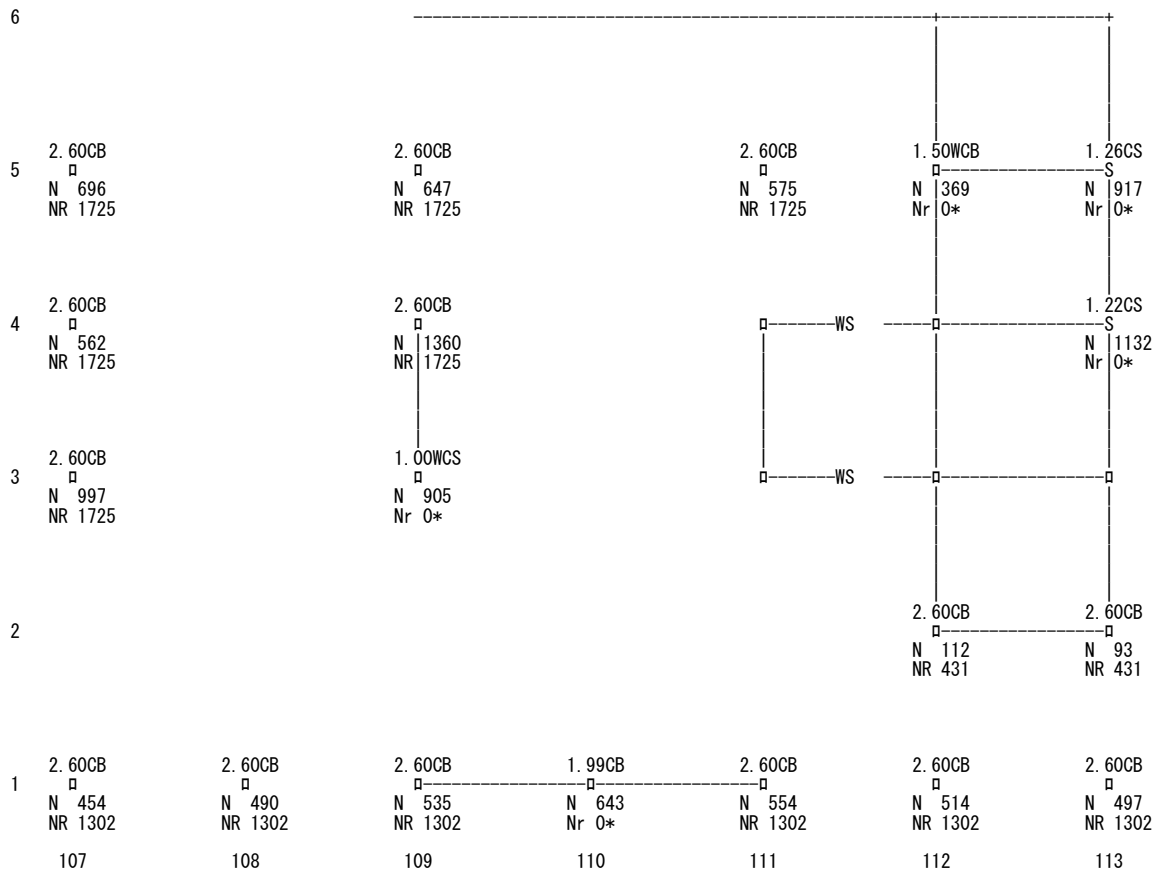
5		1. 27CB □ N 1238 Nr 0*		2. 60CB □ N 1075 NR 1725		2. 60CB □ N 696 NR 1725
---	--	---------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

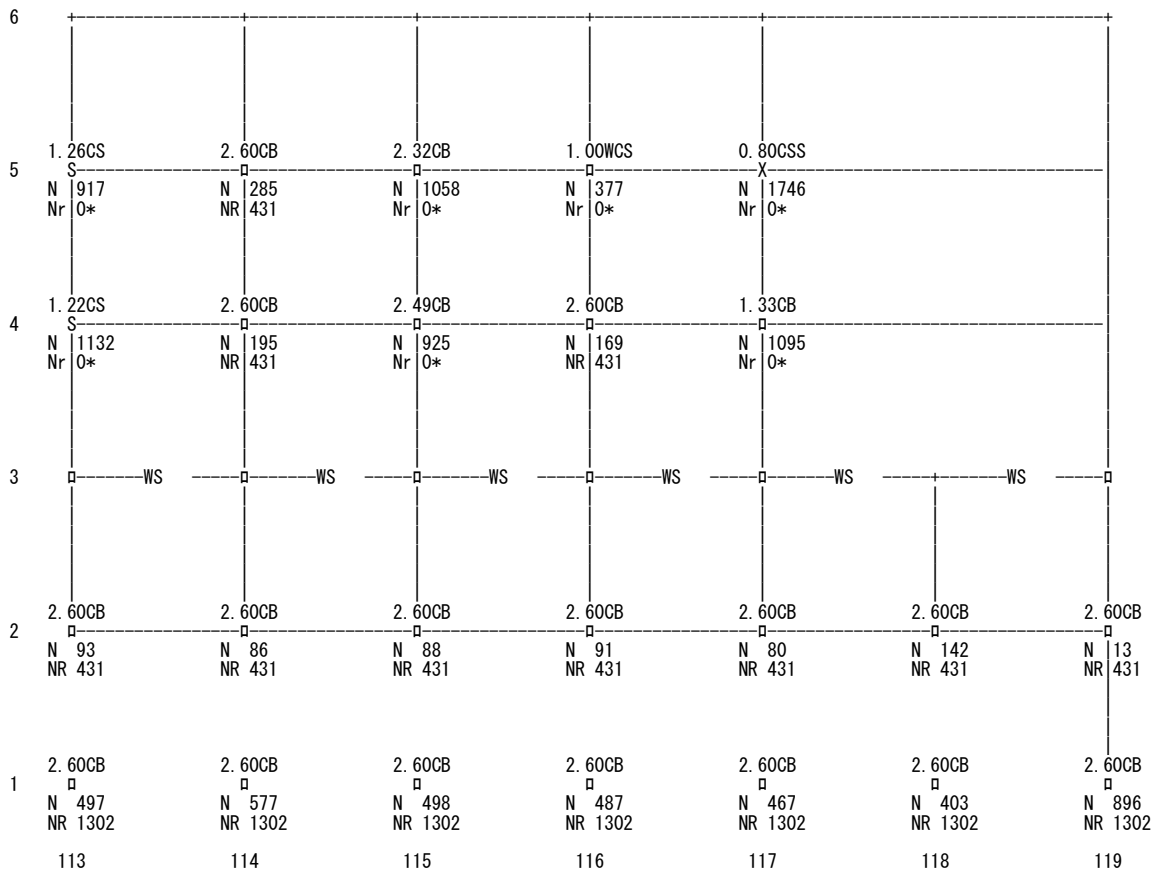
4		1. 89CB □ N 871 Nr 0*		2. 60CB □ N 732 NR 1725		2. 60CB □ N 562 NR 1725
---	--	--------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

3		1. 27CB □ N 1247 Nr 0*		2. 60CB □ N 980 NR 1725		2. 60CB □ N 997 NR 1725
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

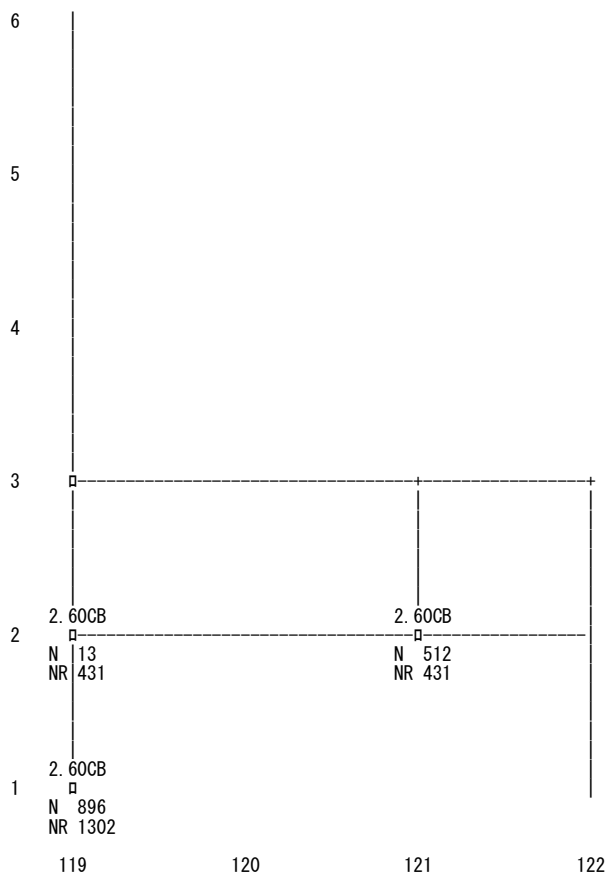
2

1		2. 60CB □ N 877 NR 1302	2. 60CB □ N 385 NR 1302	2. 60CB □ N 462 NR 1302	2. 60CB □ N 485 NR 1302	2. 60CB □ N 454 NR 1302
101	102	103	104	105	106	107









【グループ単位の各種柱・壁ごとのQuとF指標】 X方向 正加力時 2次診断

<記号説明>  
 ΣW : その階より上の建物全重量 (kN) CB : 曲げ柱、曲げ袖壁付柱 (ho/Ho ≤ 0.75)  
 G-No : グループ番号 CS : 極脆性柱、せん断柱  
 F, Fu : グループのF指標、終局限界F指標 W : 曲げ壁、せん断壁、曲げ柱型付壁、せん断柱型付壁、  
 曲げ袖壁付柱 (ho/Ho > 0.75)、せん断袖壁付柱  
 Qu(CB) : グループのCB部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (CB) : グループのCB部材のC指標値の総和  
 Qu(CS) : グループのCS部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (CS) : グループのCS部材のC指標値の総和  
 Qu(W) : グループのW部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (W) : グループの壁のC指標値の総和 (RC部材)  
 ΣQu : グループの終局時保有せん断力の総和 (kN) ΣC : グループのC指標値

< 3 階 > RC ΣW= 24416

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)	---	---	1790	---	---	---	---	---	480	---	8612	---	---
Qu(CS)	529	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
Qu(W)	---	26626	---	---	---	---	2056	---	---	---	---	---	---
ΣQu	529	26626	1790	---	---	---	2056	---	480	---	8612	---	---
C (CB)	---	---	0.073	---	---	---	---	---	0.020	---	0.353	---	---
C (CS)	0.022	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
C (W)	---	1.091	---	---	---	---	0.084	---	---	---	---	---	---
ΣC	0.022	1.091	0.073	---	---	---	0.084	---	0.020	---	0.353	---	---

< 2 階 > RC ΣW= 57647

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)	---	---	---	---	3400	880	1028	589	390	---	7612	---	---
Qu(CS)	---	5146	---	529	---	---	---	---	---	---	---	---	---
Qu(W)	---	46447	---	---	---	---	455	---	---	---	---	---	---
ΣQu	---	51592	---	529	3400	880	1483	589	390	---	7612	---	---
C (CB)	---	---	---	---	0.059	0.015	0.018	0.010	0.007	---	0.132	---	---
C (CS)	---	0.089	---	0.009	---	---	---	---	---	---	---	---	---
C (W)	---	0.806	---	---	---	---	0.008	---	---	---	---	---	---
ΣC	---	0.895	---	0.009	0.059	0.015	0.026	0.010	0.007	---	0.132	---	---

< 1 階 > RC ΣW= 76935

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)	---	---	---	---	4591	---	1027	861	---	683	9028	---	---
Qu(CS)	2698	637	---	2012	---	---	---	---	---	---	---	---	---
Qu(W)	---	64467	---	---	---	---	1189	---	---	---	---	---	---
ΣQu	2698	65104	---	2012	4591	---	2216	861	---	683	9028	---	---
C (CB)	---	---	---	---	0.060	---	0.013	0.011	---	0.009	0.117	---	---
C (CS)	0.035	0.008	---	0.026	---	---	---	---	---	---	---	---	---
C (W)	---	0.838	---	---	---	---	0.015	---	---	---	---	---	---
ΣC	0.035	0.846	---	0.026	0.060	---	0.029	0.011	---	0.009	0.117	---	---

【グループ単位の各種柱・壁の $\alpha$ と $\alpha C$ 】 X方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

- |                 |                        |                   |  |
|-----------------|------------------------|-------------------|--|
| $\Sigma W$ :    | その階より上の建物全重量 (kN)      | CB部材 :            | 曲げ柱、曲げ袖壁付柱 ( $h_o/H_o \leq 0.75$ )                             |
| G-No :          | グループ番号                 | CS部材 :            | 極脆性柱、せん断柱  |
| F, Fu :         | グループのF指標、終局限界F指標       | W部材 :             | 曲げ壁、せん断壁、曲げ柱型付壁、せん断柱型付壁<br>曲げ袖壁付柱 ( $h_o/H_o > 0.75$ )、せん断袖壁付柱 |
| $\alpha$ (CB) : | グループのCB部材の強度寄与係数       | $\alpha C$ (CB) : | グループの曲げ柱の強度寄与係数 $\times C$ 指標値                                 |
| $\alpha$ (CS) : | グループのCS部材の強度寄与係数       | $\alpha C$ (CS) : | グループのせん断柱の強度寄与係数 $\times C$ 指標値                                |
| $\alpha$ (W) :  | グループのW部材の強度寄与係数 (RC部材) | $\alpha C$ (W) :  | グループの壁の強度寄与係数 $\times C$ 指標値 (RC部材)                            |

< 3階 > RC  $\Sigma W = 24416$

(第1グループ 韌性指標が  $F=0.8$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	0.566	---	---	---	---	---	0.510	---	0.510	---	---
$\alpha$ (CS)	1.000	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	0.650	---	---	---	---	0.650	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	0.042	---	---	---	---	---	0.010	---	0.180	---	---
$\alpha C$ (CS)	0.022	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	0.709	---	---	---	---	0.055	---	---	---	---	---	---

(第1グループ 韌性指標が  $1.00 \leq F < 1.10$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	0.832	---	---	---	---	---	0.720	---	0.720	---	---
$\alpha$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	1.000	---	---	---	---	1.000	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	0.061	---	---	---	---	---	0.014	---	0.254	---	---
$\alpha C$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	1.091	---	---	---	---	0.084	---	---	---	---	---	---

(第1グループ 韌性指標が  $1.10 \leq F < 1.20$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	0.965	---	---	---	---	---	0.825	---	0.825	---	---
$\alpha$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	---	---	---	---	---	1.000	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	0.071	---	---	---	---	---	0.016	---	0.291	---	---
$\alpha C$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	---	---	---	---	---	0.084	---	---	---	---	---	---

(第1グループ) 韌性指標が  $1.20 \leq F < 1.27$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.27 \leq F$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	1.000	----	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	0.020	----	0.353	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	0.084	----	----	----	----	----	----	----

< 2階 > RC  $\Sigma W = 57647$

(第1グループ) 韌性指標が  $F = 0.8$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.00 \leq F < 1.10$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.720	0.720	0.720	0.720	0.720	----	0.720	----	----
$\alpha$ (CS)	----	0.935	----	0.726	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	1.000	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.042	0.011	0.013	0.007	0.005	----	0.095	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	0.083	----	0.007	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.806	----	----	----	----	0.008	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.10 \leq F < 1.20$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 靱性指標が  $1.20 \leq F < 1.27$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.929	0.929	0.929	0.929	0.929	----	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	0.937	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.055	0.014	0.017	0.009	0.006	----	0.123	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	0.009	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.008	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 靱性指標が  $1.27 \leq F$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	----	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.059	0.015	0.018	0.010	0.007	----	0.132	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.008	----	----	----	----	----	----

< 1階 > RC  $\Sigma W = 76935$ (第1グループ) 靱性指標が  $F = 0.8$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.510	----	0.510	0.510	----	0.510	0.510	----	----
$\alpha$ (CS)	1.000	0.670	----	0.510	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	0.650	----	----	----	----	0.650	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.030	----	0.007	0.006	----	0.005	0.060	----	----
$\alpha$ C (CS)	0.035	0.006	----	0.013	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.545	----	----	----	----	0.010	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 靱性指標が  $1.00 \leq F < 1.10$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.720	----	0.720	0.720	----	0.720	0.720	----	----
$\alpha$ (CS)	----	0.947	----	0.721	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	1.000	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.043	----	0.010	0.008	----	0.006	0.084	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	0.008	----	0.019	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.838	----	----	----	----	0.015	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 靱性指標が  $1.10 \leq F < 1.20$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.20 \leq F < 1.27$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.929	----	0.929	0.929	----	0.929	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	0.929	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.055	----	0.012	0.010	----	0.008	0.109	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	0.024	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.015	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.27 \leq F$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	1.000	----	1.000	1.000	----	1.000	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.060	----	0.013	0.011	----	0.009	0.117	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.015	----	----	----	----	----	----

【最大14グループにグルーピングした結果】 X方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

- ΣW : その階より上の建物全重量 (kN)
- G-No : グループ番号
- F, Fu : グループのF指標, 終局限界F指標
- ΣQu : 終局時保有せん断力の総和 (kN)
- C : グループのC指標値
- ΣαC1 : グループの第1グループ (F1=0.8)の終局強度時変形におけるC指標値の総和
- ΣαC2 : グループの第1グループ (1.00≤F1<1.10)の終局強度時変形におけるC指標値の総和
- ΣαC3 : グループの第1グループ (1.10≤F1<1.20)の終局強度時変形におけるC指標値の総和
- ΣαC4 : グループの第1グループ (1.20≤F1<1.27)の終局強度時変形におけるC指標値の総和
- ΣαC5 : グループの第1グループ (1.27≤F1)の終局強度時変形におけるC指標値の総和

< 3 階> RC ΣW= 24416

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
ΣQu	529	26626	1790				2056		480		8612		
C	0.022	1.091	0.073				0.084		0.020		0.353		
ΣαC1	0.022	0.709	0.042				0.055		0.010		0.180		
ΣαC2	---	1.091	0.061				0.084		0.014		0.254		
ΣαC3	---	---	0.071				0.084		0.016		0.291		
ΣαC4	---	---	---				---		---		---		
ΣαC5	---	---	---				0.084		0.020		0.353		
//	---	---	---				---		0.020		0.353		
//	---	---	---				---		---		0.353		

< 2 階> RC ΣW= 57647

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
ΣQu		51592		529	3400	880	1483	589	390		7612		
C		0.895		0.009	0.059	0.015	0.026	0.010	0.007		0.132		
ΣαC1		---		---	---	---	---	---	---		---		
ΣαC2		0.889		0.007	0.042	0.011	0.021	0.007	0.005		0.095		
ΣαC3		---		---	---	---	---	---	---		---		
ΣαC4		---		0.009	0.055	0.014	0.024	0.009	0.006		0.123		
ΣαC5		---		---	0.059	0.015	0.026	0.010	0.007		0.132		
//		---		---	---	0.015	0.026	0.010	0.007		0.132		
//		---		---	---	---	0.026	0.010	0.007		0.132		
//		---		---	---	---	---	0.010	0.007		0.132		
//		---		---	---	---	---	---	0.007		0.132		
//		---		---	---	---	---	---	---		0.132		

< 1 階 > RC  $\Sigma W = 76935$ 

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\Sigma Q_u$	2698	65104		2012	4591		2216	861		683	9028		
C	0.035	0.846		0.026	0.060		0.029	0.011		0.009	0.117		
$\Sigma \alpha C 1$	0.035	0.550		0.013	0.030		0.017	0.006		0.005	0.060		
$\Sigma \alpha C 2$	----	0.846		0.019	0.043		0.025	0.008		0.006	0.084		
$\Sigma \alpha C 3$	----	----		----	----		----	----		----	----		
$\Sigma \alpha C 4$	----	----		0.024	0.055		0.028	0.010		0.008	0.109		
$\Sigma \alpha C 5$	----	----		----	0.060		0.029	0.011		0.009	0.117		
"	----	----		----	----		0.029	0.011		0.009	0.117		
"	----	----		----	----		----	0.011		0.009	0.117		
"	----	----		----	----		----	----		0.009	0.117		
"	----	----		----	----		----	----		----	0.117		



【I s算定時にグルーピングした組み合わせ結果】 X方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

- G-No1, G-No2, G-No3 : 第1から第3グループ番号
- C 1, C 2, C 3 : 第1から第3グループのC指標値
- F 1, F 2, F 3 : 第1から第3グループのF指標値
- $\Sigma \alpha C$  : 第1グループの終局強度時変形時の他のグループの強度寄与係数を乗じたC指標値の総和
- CT・SD : 累積強度指標・形状指標 CT・SD<0.30・Z・G・U は“NG”を表示 (RC階)
- E o : (5)式および(4)式より計算された保有性能基本指標
- I s : 構造耐震指標
- I so : 構造耐震判定指標
- (N>Nr) : 残存軸耐力が長期軸力を下回った柱の本数を示す

< 3階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.666 I so= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	/(5)式/				/(4)式/						CT・SD	I s	(N>Nr)		
				C 1	$\Sigma \alpha C$	F 1	E o	C 1	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3				E o	
1	1-11			0.022	0.995	0.80	0.541							0.64	OK	0.492	0	
2	2-11			1.091	0.413	1.00	1.001							0.95	OK	0.911	1	
3	3-11			0.071	0.391	1.10	0.338							0.29	NG	0.308	5	
4	7-11			0.084	0.372	1.50	0.456							0.28	NG	0.415	11	
5	9-11			0.020	0.353	2.00	0.496							0.23	NG	0.451	13	
6	11-11			0.353	-----	2.60	0.610							0.22	NG	0.555	15	
7	2-2	3-11						1.091	1.00	0.462	1.10			0.801	0.29	NG	0.729	5
8	2-3	7-11						1.152	1.00	0.457	1.50			0.892	0.28	NG	0.812	11
9	2-7	9-11						1.236	1.00	0.372	2.00			0.960	0.23	NG	0.874	13
10	2-9	11-11						1.250	1.00	0.353	2.60			1.032	0.22	NG	0.939	15
11	3-3	7-11						0.071	1.10	0.457	1.50			0.459	0.28	NG	0.417	11
12	3-7	9-11						0.155	1.10	0.372	2.00			0.508	0.23	NG	0.463	13
13	3-9	11-11						0.171	1.10	0.353	2.60			0.623	0.22	NG	0.567	15
14	7-7	9-11						0.084	1.50	0.372	2.00			0.503	0.23	NG	0.457	13
15	7-9	11-11						0.104	1.50	0.353	2.60			0.619	0.22	NG	0.563	15
16	9-9	11-11						0.020	2.00	0.353	2.60			0.611	0.22	NG	0.556	15
17	2-2	3-3	7-11					1.091	1.00	0.071	1.10	0.457	1.50	0.859	0.28	NG	0.781	11
18	2-2	3-7	9-11					1.091	1.00	0.155	1.10	0.372	2.00	0.886	0.23	NG	0.807	13
19	2-2	3-9	11-11					1.091	1.00	0.171	1.10	0.353	2.60	0.957	0.22	NG	0.871	15
20	2-3	7-7	9-11					1.152	1.00	0.084	1.50	0.372	2.00	0.917	0.23	NG	0.834	13
21	2-3	7-9	11-11					1.152	1.00	0.104	1.50	0.353	2.60	0.985	0.22	NG	0.897	15
22	2-7	9-9	11-11					1.236	1.00	0.020	2.00	0.353	2.60	1.025	0.22	NG	0.933	15
23	3-3	7-7	9-11					0.071	1.10	0.084	1.50	0.372	2.00	0.505	0.23	NG	0.460	13
24	3-3	7-9	11-11					0.071	1.10	0.104	1.50	0.353	2.60	0.621	0.22	NG	0.565	15
25	3-7	9-9	11-11					0.155	1.10	0.020	2.00	0.353	2.60	0.621	0.22	NG	0.565	15
26	7-7	9-9	11-11					0.084	1.50	0.020	2.00	0.353	2.60	0.617	0.22	NG	0.561	15

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	1-11			0.022	0.995	0.80	0.541							0.64	OK	0.492	0
---	------	--	--	-------	-------	------	-------	--	--	--	--	--	--	------	----	-------	---

< 2階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.800 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
1	2-11			0.889	0.188	1.00	0.861								0.81	OK	0.784	0
2	4-11			0.009	0.232	1.20	0.230								0.18	NG	0.210	10
3	5-11			0.059	0.190	1.27	0.252								0.18	NG	0.230	11
4	6-11			0.015	0.175	1.40	0.212								0.14	NG	0.193	17
5	7-11			0.026	0.149	1.50	0.209								0.13	NG	0.190	19
6	8-11			0.010	0.139	1.75	0.208								0.11	NG	0.189	21
7	9-11			0.007	0.132	2.00	0.222								0.10	NG	0.202	22
8	11-11			0.132	---	2.60	0.274								0.10	NG	0.249	23
9	2-2	4-11						0.889	1.00	0.240	1.20			0.747	0.18	NG	0.680	10
10	2-4	5-11						0.896	1.00	0.249	1.27			0.759	0.18	NG	0.691	11
11	2-5	6-11						0.938	1.00	0.190	1.40			0.780	0.14	NG	0.710	17
12	2-6	7-11						0.949	1.00	0.175	1.50			0.787	0.13	NG	0.717	19
13	2-7	8-11						0.970	1.00	0.149	1.75			0.803	0.11	NG	0.731	21
14	2-8	9-11						0.977	1.00	0.139	2.00			0.812	0.10	NG	0.739	22
15	2-9	11-11						0.982	1.00	0.132	2.60			0.832	0.10	NG	0.757	23
16	4-4	5-11						0.009	1.20	0.249	1.27			0.253	0.18	NG	0.230	11
17	4-5	6-11						0.063	1.20	0.190	1.40			0.221	0.14	NG	0.201	17
18	4-6	7-11						0.078	1.20	0.175	1.50			0.222	0.13	NG	0.202	19
19	4-7	8-11						0.102	1.20	0.149	1.75			0.230	0.11	NG	0.209	21
20	4-8	9-11						0.112	1.20	0.139	2.00			0.246	0.10	NG	0.224	22
21	4-9	11-11						0.118	1.20	0.132	2.60			0.297	0.10	NG	0.270	23
22	5-5	6-11						0.059	1.27	0.190	1.40			0.221	0.14	NG	0.201	17
23	5-6	7-11						0.074	1.27	0.175	1.50			0.222	0.13	NG	0.202	19
24	5-7	8-11						0.100	1.27	0.149	1.75			0.232	0.11	NG	0.211	21
25	5-8	9-11						0.110	1.27	0.139	2.00			0.248	0.10	NG	0.226	22
26	5-9	11-11						0.117	1.27	0.132	2.60			0.299	0.10	NG	0.272	23
27	6-6	7-11						0.015	1.40	0.175	1.50			0.210	0.13	NG	0.191	19
28	6-7	8-11						0.041	1.40	0.149	1.75			0.213	0.11	NG	0.194	21
29	6-8	9-11						0.051	1.40	0.139	2.00			0.229	0.10	NG	0.208	22
30	6-9	11-11						0.058	1.40	0.132	2.60			0.282	0.10	NG	0.256	23
31	7-7	8-11						0.026	1.50	0.149	1.75			0.210	0.11	NG	0.191	21
32	7-8	9-11						0.036	1.50	0.139	2.00			0.226	0.10	NG	0.205	22
33	7-9	11-11						0.043	1.50	0.132	2.60			0.279	0.10	NG	0.254	23
34	8-8	9-11						0.010	1.75	0.139	2.00			0.222	0.10	NG	0.202	22
35	8-9	11-11						0.017	1.75	0.132	2.60			0.275	0.10	NG	0.250	23
36	9-9	11-11						0.007	2.00	0.132	2.60			0.274	0.10	NG	0.250	23
37	2-2	4-4	5-11					0.889	1.00	0.009	1.20	0.249	1.27	0.755	0.18	NG	0.687	11
38	2-2	4-5	6-11					0.889	1.00	0.063	1.20	0.190	1.40	0.744	0.14	NG	0.677	17
39	2-2	4-6	7-11					0.889	1.00	0.078	1.20	0.175	1.50	0.745	0.13	NG	0.678	19
40	2-2	4-7	8-11					0.889	1.00	0.102	1.20	0.149	1.75	0.747	0.11	NG	0.680	21
41	2-2	4-8	9-11					0.889	1.00	0.112	1.20	0.139	2.00	0.752	0.10	NG	0.685	22
42	2-2	4-9	11-11					0.889	1.00	0.118	1.20	0.132	2.60	0.770	0.10	NG	0.701	23
43	2-4	5-5	6-11					0.896	1.00	0.059	1.27	0.190	1.40	0.749	0.14	NG	0.682	17
44	2-4	5-6	7-11					0.896	1.00	0.074	1.27	0.175	1.50	0.750	0.13	NG	0.683	19
45	2-4	5-7	8-11					0.896	1.00	0.100	1.27	0.149	1.75	0.753	0.11	NG	0.685	21
46	2-4	5-8	9-11					0.896	1.00	0.110	1.27	0.139	2.00	0.758	0.10	NG	0.690	22
47	2-4	5-9	11-11					0.896	1.00	0.117	1.27	0.132	2.60	0.776	0.10	NG	0.706	23
48	2-5	6-6	7-11					0.938	1.00	0.015	1.40	0.175	1.50	0.779	0.13	NG	0.709	19
49	2-5	6-7	8-11					0.938	1.00	0.041	1.40	0.149	1.75	0.780	0.11	NG	0.710	21

&lt; 2階 &gt; RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.800 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I s	(N>Nr)
				C1	$\sum \alpha C$	F1	Eo	C1	F1	C2	F2	C3	F3			
50	2-5	6-8	9-11	0.938	1.00	0.051	1.40	0.139	2.00	0.784	0.10	NG	0.714	22		
51	2-5	6-9	11-11	0.938	1.00	0.058	1.40	0.132	2.60	0.801	0.10	NG	0.729	23		
52	2-6	7-7	8-11	0.949	1.00	0.026	1.50	0.149	1.75	0.788	0.11	NG	0.717	21		
53	2-6	7-8	9-11	0.949	1.00	0.036	1.50	0.139	2.00	0.792	0.10	NG	0.721	22		
54	2-6	7-9	11-11	0.949	1.00	0.043	1.50	0.132	2.60	0.809	0.10	NG	0.736	23		
55	2-7	8-8	9-11	0.970	1.00	0.010	1.75	0.139	2.00	0.807	0.10	NG	0.734	22		
56	2-7	8-9	11-11	0.970	1.00	0.017	1.75	0.132	2.60	0.823	0.10	NG	0.749	23		
57	2-8	9-9	11-11	0.977	1.00	0.007	2.00	0.132	2.60	0.828	0.10	NG	0.754	23		
58	4-4	5-5	6-11	0.009	1.20	0.059	1.27	0.190	1.40	0.221	0.14	NG	0.201	17		
59	4-4	5-6	7-11	0.009	1.20	0.074	1.27	0.175	1.50	0.222	0.13	NG	0.202	19		
60	4-4	5-7	8-11	0.009	1.20	0.100	1.27	0.149	1.75	0.232	0.11	NG	0.211	21		
61	4-4	5-8	9-11	0.009	1.20	0.110	1.27	0.139	2.00	0.248	0.10	NG	0.226	22		
62	4-4	5-9	11-11	0.009	1.20	0.117	1.27	0.132	2.60	0.299	0.10	NG	0.272	23		
63	4-5	6-6	7-11	0.063	1.20	0.015	1.40	0.175	1.50	0.219	0.13	NG	0.199	19		
64	4-5	6-7	8-11	0.063	1.20	0.041	1.40	0.149	1.75	0.222	0.11	NG	0.202	21		
65	4-5	6-8	9-11	0.063	1.20	0.051	1.40	0.139	2.00	0.237	0.10	NG	0.215	22		
66	4-5	6-9	11-11	0.063	1.20	0.058	1.40	0.132	2.60	0.288	0.10	NG	0.262	23		
67	4-6	7-7	8-11	0.078	1.20	0.026	1.50	0.149	1.75	0.223	0.11	NG	0.203	21		
68	4-6	7-8	9-11	0.078	1.20	0.036	1.50	0.139	2.00	0.238	0.10	NG	0.216	22		
69	4-6	7-9	11-11	0.078	1.20	0.043	1.50	0.132	2.60	0.289	0.10	NG	0.263	23		
70	4-7	8-8	9-11	0.102	1.20	0.010	1.75	0.139	2.00	0.243	0.10	NG	0.221	22		
71	4-7	8-9	11-11	0.102	1.20	0.017	1.75	0.132	2.60	0.292	0.10	NG	0.266	23		
72	4-8	9-9	11-11	0.112	1.20	0.007	2.00	0.132	2.60	0.294	0.10	NG	0.268	23		
73	5-5	6-6	7-11	0.059	1.27	0.015	1.40	0.175	1.50	0.218	0.13	NG	0.199	19		
74	5-5	6-7	8-11	0.059	1.27	0.041	1.40	0.149	1.75	0.221	0.11	NG	0.201	21		
75	5-5	6-8	9-11	0.059	1.27	0.051	1.40	0.139	2.00	0.237	0.10	NG	0.215	22		
76	5-5	6-9	11-11	0.059	1.27	0.058	1.40	0.132	2.60	0.288	0.10	NG	0.262	23		
77	5-6	7-7	8-11	0.074	1.27	0.026	1.50	0.149	1.75	0.223	0.11	NG	0.203	21		
78	5-6	7-8	9-11	0.074	1.27	0.036	1.50	0.139	2.00	0.238	0.10	NG	0.217	22		
79	5-6	7-9	11-11	0.074	1.27	0.043	1.50	0.132	2.60	0.289	0.10	NG	0.263	23		
80	5-7	8-8	9-11	0.100	1.27	0.010	1.75	0.139	2.00	0.244	0.10	NG	0.222	22		
81	5-7	8-9	11-11	0.100	1.27	0.017	1.75	0.132	2.60	0.293	0.10	NG	0.267	23		
82	5-8	9-9	11-11	0.110	1.27	0.007	2.00	0.132	2.60	0.296	0.10	NG	0.270	23		
83	6-6	7-7	8-11	0.015	1.40	0.026	1.50	0.149	1.75	0.211	0.11	NG	0.192	21		
84	6-6	7-8	9-11	0.015	1.40	0.036	1.50	0.139	2.00	0.226	0.10	NG	0.206	22		
85	6-6	7-9	11-11	0.015	1.40	0.043	1.50	0.132	2.60	0.279	0.10	NG	0.254	23		
86	6-7	8-8	9-11	0.041	1.40	0.010	1.75	0.139	2.00	0.227	0.10	NG	0.206	22		
87	6-7	8-9	11-11	0.041	1.40	0.017	1.75	0.132	2.60	0.279	0.10	NG	0.254	23		
88	6-8	9-9	11-11	0.051	1.40	0.007	2.00	0.132	2.60	0.280	0.10	NG	0.255	23		
89	7-7	8-8	9-11	0.026	1.50	0.010	1.75	0.139	2.00	0.224	0.10	NG	0.204	22		
90	7-7	8-9	11-11	0.026	1.50	0.017	1.75	0.132	2.60	0.277	0.10	NG	0.252	23		
91	7-8	9-9	11-11	0.036	1.50	0.007	2.00	0.132	2.60	0.278	0.10	NG	0.253	23		
92	8-8	9-9	11-11	0.010	1.75	0.007	2.00	0.132	2.60	0.275	0.10	NG	0.250	23		

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	2-11		0.889	0.188	1.00	0.861						0.81	OK	0.784	0	
2	4-11		0.009	0.232	1.20	0.230						0.18	NG	0.210	10	
9	2-2	4-11					0.889	1.00	0.240	1.20		0.747	0.18	NG	0.680	10

< 1階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	Is	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	Eo	C1	F1	C2	F2	C3	F3				Eo	
1	1-11			0.035	0.681	0.80	0.572							0.68	OK	0.521	0	
2	2-11			0.846	0.186	1.00	1.031							0.98	OK	0.938	4	
3	4-11			0.024	0.211	1.20	0.282							0.22	NG	0.256	7	
4	5-11			0.060	0.166	1.27	0.286							0.21	NG	0.261	11	
5	7-11			0.029	0.137	1.50	0.249							0.15	NG	0.226	22	
6	8-11			0.011	0.126	1.75	0.240							0.13	NG	0.218	27	
7	10-11			0.009	0.117	2.25	0.284							0.11	NG	0.258	29	
8	11-11			0.117	-----	2.60	0.305							0.11	NG	0.277	31	
9	2-2	4-11						0.846	1.00	0.235	1.20			0.891	0.22	NG	0.811	7
10	2-4	5-11						0.865	1.00	0.226	1.27			0.910	0.21	NG	0.829	11
11	2-5	7-11						0.908	1.00	0.166	1.50			0.941	0.15	NG	0.856	22
12	2-7	8-11						0.933	1.00	0.137	1.75			0.963	0.13	NG	0.876	27
13	2-8	10-11						0.941	1.00	0.126	2.25			0.982	0.11	NG	0.894	29
14	2-10	11-11						0.947	1.00	0.117	2.60			0.995	0.11	NG	0.905	31
15	4-4	5-11						0.024	1.20	0.226	1.27			0.288	0.21	NG	0.262	11
16	4-5	7-11						0.080	1.20	0.166	1.50			0.267	0.15	NG	0.243	22
17	4-7	8-11						0.108	1.20	0.137	1.75			0.272	0.13	NG	0.248	27
18	4-8	10-11						0.118	1.20	0.126	2.25			0.317	0.11	NG	0.288	29
19	4-10	11-11						0.126	1.20	0.117	2.60			0.340	0.11	NG	0.310	31
20	5-5	7-11						0.060	1.27	0.166	1.50			0.260	0.15	NG	0.237	22
21	5-7	8-11						0.088	1.27	0.137	1.75			0.265	0.13	NG	0.241	27
22	5-8	10-11						0.100	1.27	0.126	2.25			0.310	0.11	NG	0.282	29
23	5-10	11-11						0.109	1.27	0.117	2.60			0.334	0.11	NG	0.304	31
24	7-7	8-11						0.029	1.50	0.137	1.75			0.244	0.13	NG	0.222	27
25	7-8	10-11						0.040	1.50	0.126	2.25			0.290	0.11	NG	0.264	29
26	7-10	11-11						0.049	1.50	0.117	2.60			0.313	0.11	NG	0.285	31
27	8-8	10-11						0.011	1.75	0.126	2.25			0.284	0.11	NG	0.259	29
28	8-10	11-11						0.020	1.75	0.117	2.60			0.307	0.11	NG	0.279	31
29	10-10	11-11						0.009	2.25	0.117	2.60			0.305	0.11	NG	0.278	31
30	2-2	4-4	5-11					0.846	1.00	0.024	1.20	0.226	1.27	0.893	0.21	NG	0.813	11
31	2-2	4-5	7-11					0.846	1.00	0.080	1.20	0.166	1.50	0.886	0.15	NG	0.807	22
32	2-2	4-7	8-11					0.846	1.00	0.108	1.20	0.137	1.75	0.888	0.13	NG	0.808	27
33	2-2	4-8	10-11					0.846	1.00	0.118	1.20	0.126	2.25	0.903	0.11	NG	0.822	29
34	2-2	4-10	11-11					0.846	1.00	0.126	1.20	0.117	2.60	0.911	0.11	NG	0.829	31
35	2-4	5-5	7-11					0.865	1.00	0.060	1.27	0.166	1.50	0.903	0.15	NG	0.821	22
36	2-4	5-7	8-11					0.865	1.00	0.088	1.27	0.137	1.75	0.904	0.13	NG	0.823	27
37	2-4	5-8	10-11					0.865	1.00	0.100	1.27	0.126	2.25	0.918	0.11	NG	0.836	29
38	2-4	5-10	11-11					0.865	1.00	0.109	1.27	0.117	2.60	0.927	0.11	NG	0.843	31
39	2-5	7-7	8-11					0.908	1.00	0.029	1.50	0.137	1.75	0.939	0.13	NG	0.855	27
40	2-5	7-8	10-11					0.908	1.00	0.040	1.50	0.126	2.25	0.952	0.11	NG	0.867	29
41	2-5	7-10	11-11					0.908	1.00	0.049	1.50	0.117	2.60	0.960	0.11	NG	0.873	31
42	2-7	8-8	10-11					0.933	1.00	0.011	1.75	0.126	2.25	0.975	0.11	NG	0.887	29
43	2-7	8-10	11-11					0.933	1.00	0.020	1.75	0.117	2.60	0.981	0.11	NG	0.893	31

< 1階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
44	2-8	10-10	11-11					0.941	1.00	0.009	2.25	0.117	2.60	0.989	0.11	NG	0.900	31
45	4-4	5-5	7-11					0.024	1.20	0.060	1.27	0.166	1.50	0.262	0.15	NG	0.238	22
46	4-4	5-7	8-11					0.024	1.20	0.088	1.27	0.137	1.75	0.267	0.13	NG	0.243	27
47	4-4	5-8	10-11					0.024	1.20	0.100	1.27	0.126	2.25	0.312	0.11	NG	0.284	29
48	4-4	5-10	11-11					0.024	1.20	0.109	1.27	0.117	2.60	0.336	0.11	NG	0.305	31
49	4-5	7-7	8-11					0.080	1.20	0.029	1.50	0.137	1.75	0.262	0.13	NG	0.238	27
50	4-5	7-8	10-11					0.080	1.20	0.040	1.50	0.126	2.25	0.305	0.11	NG	0.278	29
51	4-5	7-10	11-11					0.080	1.20	0.049	1.50	0.117	2.60	0.328	0.11	NG	0.298	31
52	4-7	8-8	10-11					0.108	1.20	0.011	1.75	0.126	2.25	0.312	0.11	NG	0.284	29
53	4-7	8-10	11-11					0.108	1.20	0.020	1.75	0.117	2.60	0.333	0.11	NG	0.303	31
54	4-8	10-10	11-11					0.118	1.20	0.009	2.25	0.117	2.60	0.336	0.11	NG	0.306	31
55	5-5	7-7	8-11					0.060	1.27	0.029	1.50	0.137	1.75	0.255	0.13	NG	0.232	27
56	5-5	7-8	10-11					0.060	1.27	0.040	1.50	0.126	2.25	0.300	0.11	NG	0.273	29
57	5-5	7-10	11-11					0.060	1.27	0.049	1.50	0.117	2.60	0.322	0.11	NG	0.293	31
58	5-7	8-8	10-11					0.088	1.27	0.011	1.75	0.126	2.25	0.306	0.11	NG	0.278	29
59	5-7	8-10	11-11					0.088	1.27	0.020	1.75	0.117	2.60	0.327	0.11	NG	0.297	31
60	5-8	10-10	11-11					0.100	1.27	0.009	2.25	0.117	2.60	0.330	0.11	NG	0.301	31
61	7-7	8-8	10-11					0.029	1.50	0.011	1.75	0.126	2.25	0.287	0.11	NG	0.262	29
62	7-7	8-10	11-11					0.029	1.50	0.020	1.75	0.117	2.60	0.310	0.11	NG	0.282	31
63	7-8	10-10	11-11					0.040	1.50	0.009	2.25	0.117	2.60	0.311	0.11	NG	0.283	31
64	8-8	10-10	11-11					0.011	1.75	0.009	2.25	0.117	2.60	0.306	0.11	NG	0.278	31

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	1-11			0.035	0.681	0.80	0.572								0.68	OK	0.521	0
2	2-11			0.846	0.186	1.00	1.031								0.98	OK	0.938	4
3	4-11			0.024	0.211	1.20	0.282								0.22	NG	0.256	7
9	2-2	4-11						0.846	1.00	0.235	1.20			0.891	0.22	NG	0.811	7

## 【終局限界Fuにおける保有性能基本指標】 X方向 正加力時 2次診断

## &lt;記号説明&gt;

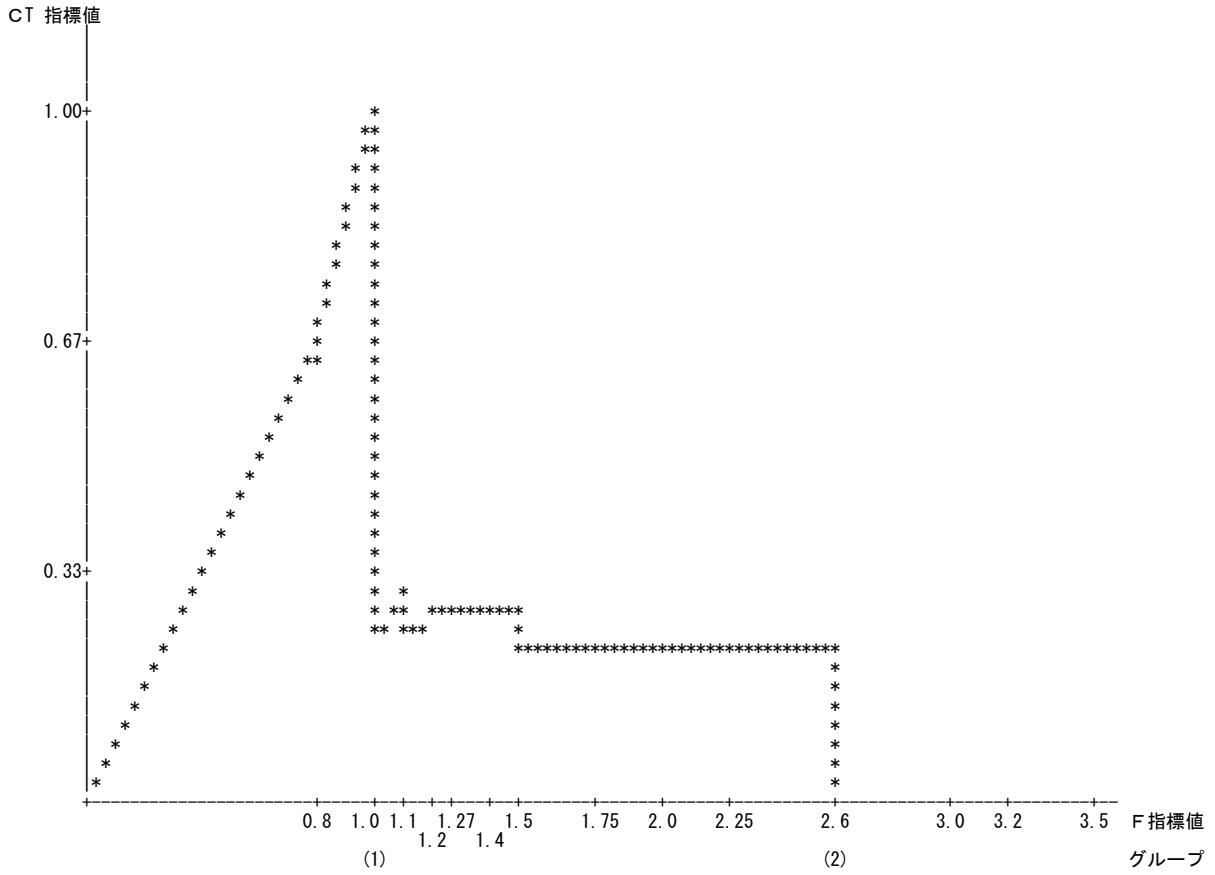
C1, C2, C3 : 第1から第3グループのC指標値  
 F1, F2, F3 : 第1から第3グループのF指標値  
 $\Sigma \alpha C$  : 第1グループの終局強度時変形時の他のグループの強度寄与係数を乗じたC指標値の総和  
 Fu : 採用Is値に対応したF指標値  
 Eo1 : (5)式による保有性能基本指標  
 Eo2 : (4)式による保有性能基本指標

階	主体構造		Eo	C1	$\Sigma \alpha C$	F1	C2	F2	C3	F3	
3	RC	<Fu=0.80>	Eo1	0.541	0.022	0.995	0.80	----	----	----	----
			Eo2	----	----	----	----	----	----	----	----
		<Fu=1.00>	Eo1	1.001	1.091	0.413	1.00	----	----	----	----
			Eo2	----	----	----	----	----	----	----	----
		<Fu=1.10>	Eo1	0.338	0.071	0.391	1.10	----	----	----	----
			Eo2	0.801	1.091	----	1.00	0.462	1.10	----	----
		<Fu=1.50>	Eo1	0.456	0.084	0.372	1.50	----	----	----	----
			Eo2	0.892	1.152	----	1.00	0.457	1.50	----	----
		<Fu=2.00>	Eo1	0.496	0.020	0.353	2.00	----	----	----	----
			Eo2	0.960	1.236	----	1.00	0.372	2.00	----	----
		<Fu=2.60>	Eo1	0.610	0.353	----	2.60	----	----	----	----
			Eo2	1.032	1.250	----	1.00	0.353	2.60	----	----
2	RC	<Fu=1.00>	Eo1	0.861	0.889	0.188	1.00	----	----	----	----
			Eo2	----	----	----	----	----	----	----	----
		<Fu=1.20>	Eo1	0.230	0.009	0.232	1.20	----	----	----	----
			Eo2	0.747	0.889	----	1.00	0.240	1.20	----	----
		<Fu=1.27>	Eo1	0.252	0.059	0.190	1.27	----	----	----	----
			Eo2	0.759	0.896	----	1.00	0.249	1.27	----	----
		<Fu=1.40>	Eo1	0.212	0.015	0.175	1.40	----	----	----	----
			Eo2	0.780	0.938	----	1.00	0.190	1.40	----	----
		<Fu=1.50>	Eo1	0.209	0.026	0.149	1.50	----	----	----	----
			Eo2	0.787	0.949	----	1.00	0.175	1.50	----	----
		<Fu=1.75>	Eo1	0.208	0.010	0.139	1.75	----	----	----	----
			Eo2	0.803	0.970	----	1.00	0.149	1.75	----	----
		<Fu=2.00>	Eo1	0.222	0.007	0.132	2.00	----	----	----	----

階	主体構造		E <sub>o</sub>	C 1	$\Sigma \alpha C$	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3
		E <sub>o2</sub>	0.812	0.977	----	1.00	0.139	2.00	----	----
	<Fu=2.60>	E <sub>o1</sub>	0.274	0.132	----	2.60	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.832	0.982	----	1.00	0.132	2.60	----	----
1	RC	<Fu=0.80>	E <sub>o1</sub>	0.572	0.035	0.681	0.80	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	----	----	----	----	----	----	----	----
	<Fu=1.00>	E <sub>o1</sub>	1.031	0.846	0.186	1.00	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	----	----	----	----	----	----	----	----
	<Fu=1.20>	E <sub>o1</sub>	0.282	0.024	0.211	1.20	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.891	0.846	----	1.00	0.235	1.20	----	----
	<Fu=1.27>	E <sub>o1</sub>	0.286	0.060	0.166	1.27	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.910	0.865	----	1.00	0.226	1.27	----	----
	<Fu=1.50>	E <sub>o1</sub>	0.249	0.029	0.137	1.50	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.941	0.908	----	1.00	0.166	1.50	----	----
	<Fu=1.75>	E <sub>o1</sub>	0.240	0.011	0.126	1.75	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.963	0.933	----	1.00	0.137	1.75	----	----
	<Fu=2.25>	E <sub>o1</sub>	0.284	0.009	0.117	2.25	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.982	0.941	----	1.00	0.126	2.25	----	----
	<Fu=2.60>	E <sub>o1</sub>	0.305	0.117	----	2.60	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.995	0.947	----	1.00	0.117	2.60	----	----

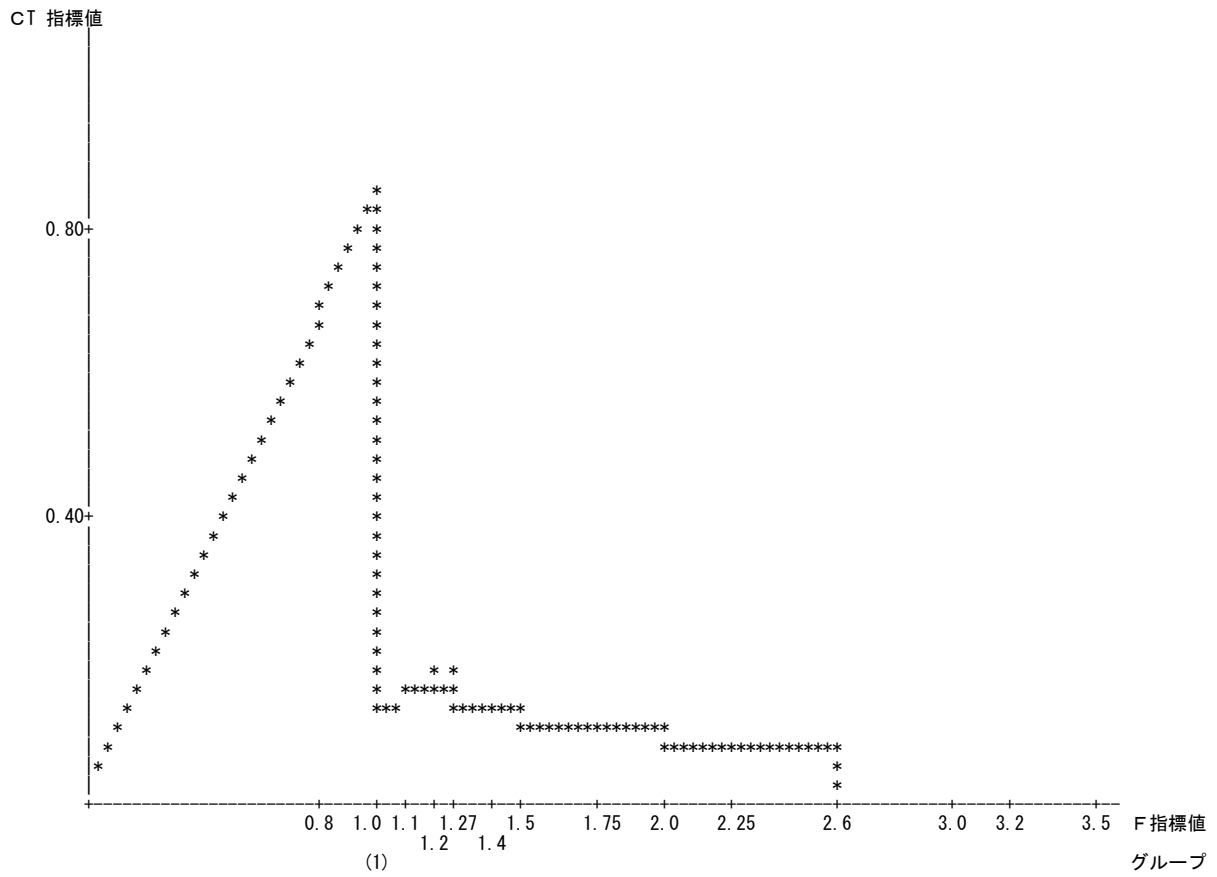
【CT-F関係図】 X方向 正加力時 2次診断

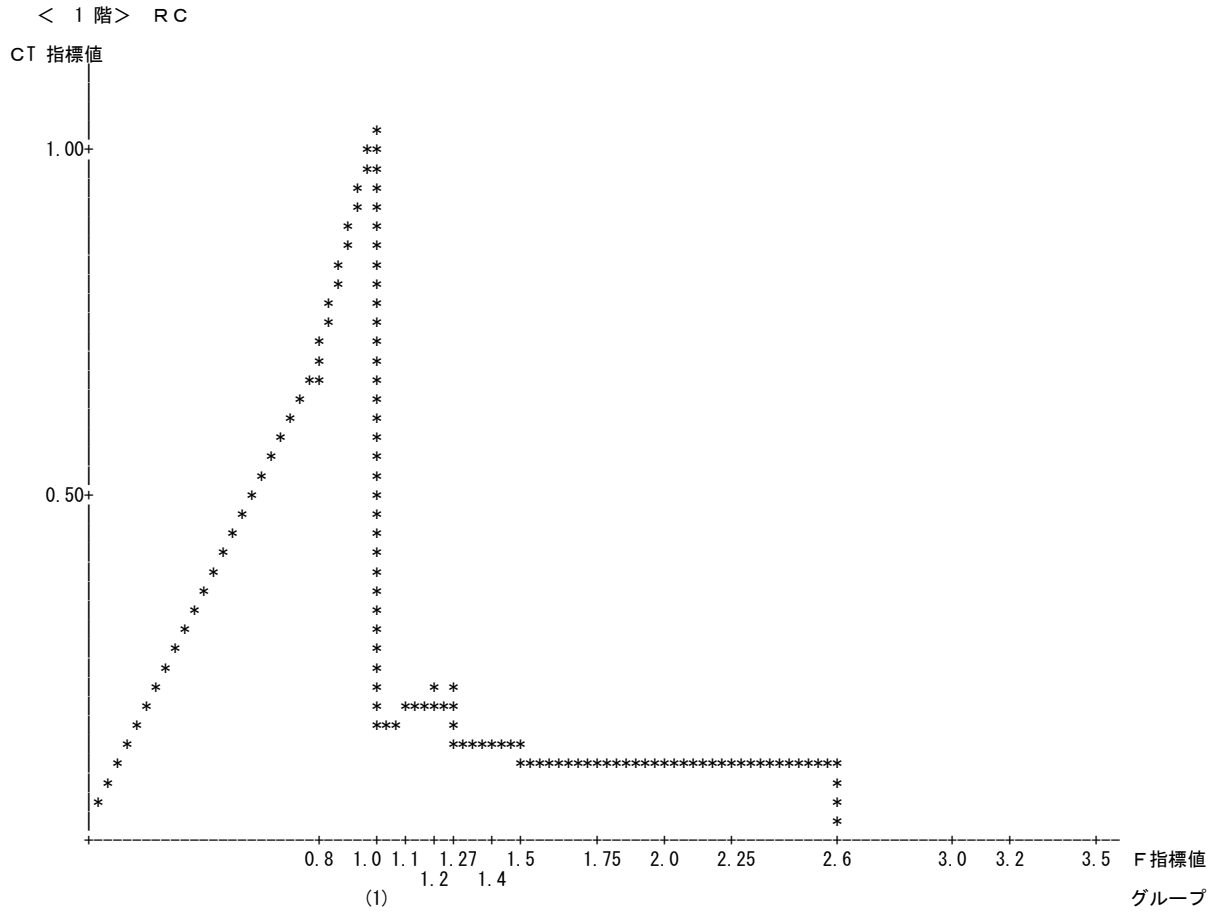
< 3階 > RC





< 2 階 > RC





## 【耐震性能診断表】 X方向 正加力時 2次診断

建物名：伊賀市南庁舎耐震補強計画				建設年月日：昭和38年11月									
方向：X方向 正加力		診断者：		診断年月日：									
診断回数：2次		経年指標 $T = 0.958$   構造耐震判定指標 $I_{so} = E_s \cdot Z \cdot G \cdot U = 0.60 * 1.00 * 1.00 * 1.25 = 0.750$											
階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定			
3	(5)式	0.80	( 1.01)	0.80	CB, CSS, WB, WS, WCB, WCS	0.541	0.95	0.492	0.64	( 0)			
		1.00	( 1.50)	1.00	CB, WB, WS, WCB, WCS	1.001		0.911	0.95	( 1)	OK		
		1.10	( 0.46)	1.10	CB, WB, WCB	0.338		0.308	0.29	( 5)			
		1.50	( 0.45)	1.50	CB, WB, WCB	0.456		0.415	0.28	( 11)			
		2.00	( 0.37)	2.00	CB	0.496		0.451	0.23	( 13)			
		2.60	( 0.35)	2.60	CB	0.610		0.555	0.22	( 15)			
		(4)式	1.10	1.09 ( 0.46)	1.00 1.10	WS, WCS CB, WB, WCB		0.801	0.729	0.29	( 5)		
	1.50		1.15 ( 0.45)	1.00 1.50	CB, WS, WCS CB, WB, WCB	0.892	0.812	0.28	( 11)				
	2.00		1.23 ( 0.37)	1.00 2.00	CB, WB, WS, WCB, WCS CB	0.960	0.874	0.23	( 13)				
	2.60		1.25 ( 0.35)	1.00 2.60	CB, WB, WS, WCB, WCS CB	1.032	0.939	0.22	( 15)				
	2		(5)式	1.00	( 1.07)	1.00	CB, CS, WB, WS, WCS	0.861	0.95	0.784	0.81	( 0)	OK
				1.20	( 0.24)	1.20	CB, CS, WB	0.230		0.210	0.18	( 10)	
				1.27	( 0.24)	1.27	CB, WB	0.252		0.230	0.18	( 11)	
		1.40		( 0.19)	1.40	CB, WB	0.212	0.193		0.14	( 17)		
1.50		( 0.17)		1.50	CB, WB	0.209	0.190	0.13		( 19)			
1.75		( 0.14)		1.75	CB	0.208	0.189	0.11		( 21)			

階		Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定
2	(5)式	2.00	( 0.13)	2.00	CB	0.222	0.95	0.202	0.10	( 22)	
		2.60	( 0.13)	2.60	CB	0.274		0.249	0.10	( 23)	
	(4)式	1.20	0.88 ( 0.24)	1.00 1.20	CS, WS, WCS CB, CS, WB	0.747		0.680	0.18	( 10)	
		1.27	0.89 ( 0.24)	1.00 1.27	CS, WS, WCS CB, WB	0.759		0.691	0.18	( 11)	
		1.40	0.93 ( 0.19)	1.00 1.40	CB, CS, WS, WCS CB, WB	0.780		0.710	0.14	( 17)	
		1.50	0.94 ( 0.17)	1.00 1.50	CB, CS, WS, WCS CB, WB	0.787		0.717	0.13	( 19)	
		1.75	0.97 ( 0.14)	1.00 1.75	CB, CS, WB, WS, WCS CB	0.803		0.731	0.11	( 21)	
		2.00	0.97 ( 0.13)	1.00 2.00	CB, CS, WB, WS, WCS CB	0.812		0.739	0.10	( 22)	
		2.60	0.98 ( 0.13)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCS CB	0.832		0.757	0.10	( 23)	
		1	(5)式	0.80	( 0.71)	0.80	CB, CS, GSS, WB, WS, WCB, WCS	0.572	0.95	0.521	0.68
1.00	( 1.03)			1.00	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS	1.031	0.938	0.98		( 4)	OK 採用
1.20	( 0.23)			1.20	CB, CS, WB, WCB	0.282	0.256	0.22		( 7)	
1.27	( 0.22)			1.27	CB, WB, WCB	0.286	0.261	0.21		( 11)	
1.50	( 0.16)			1.50	CB, WB, WCB	0.249	0.226	0.15		( 22)	
1.75	( 0.13)			1.75	CB	0.240	0.218	0.13		( 27)	
2.25	( 0.12)			2.25	CB	0.284	0.258	0.11		( 29)	
2.60	( 0.11)			2.60	CB	0.305	0.277	0.11		( 31)	

階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定			
1	(4)式	1.20 (0.23)	0.84 1.20	1.00 1.20	CS, WS, WCS CB, CS, WB, WCB	0.891	0.95	0.811	0.22	(7)			
		1.27 (0.22)	0.86 1.27	1.00 1.27	CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.910					0.829	0.21	(11)
		1.50 (0.16)	0.90 1.50	1.00 1.50	CB, CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.941					0.856	0.15	(22)
		1.75 (0.13)	0.93 1.75	1.00 1.75	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	0.963					0.876	0.13	(27)
		2.25 (0.12)	0.94 2.25	1.00 2.25	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	0.982					0.894	0.11	(29)
		2.60 (0.11)	0.94 2.60	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	0.995					0.905	0.11	(31)

CB : 曲げ柱            CS : せん断柱            CSS : 極脆性柱  
 CWB : 曲げ袖壁付柱    CWS : せん断袖壁付柱    CWSS : 極脆性袖壁付柱  
 WCB : 曲げ柱型付壁    WCS : せん断柱型付壁  
 WB : 曲げ壁            WS : せん断壁

※ C指標の( )内は, "CT" と"CTu"の計算に使用するC指標値を示す。

※ (Nr<N)欄の( )内は, "残存軸耐力<軸力"の条件に該当する部材数を示す。  
 また, このような柱が存在する欄のIsやCTu・SDは参考値であり, 第2種構造要素の検討なしには採用出来ません。

---

\*\*\* 終了時メッセージ \*\*\*

---

《直接入力に対するメッセージ》

- ・ 梁下から床上までの内のり標準高さが直接入力されています。
- ・ 破壊形式・F指標・保有せん断力 または 強度寄与係数を直接入力している鉛直部材が存在します。
- ・ 内法高さの直接入力指定されています。

\* 参照する出力箇所 \*

【建物の規模】  
【鉛直部材の直接入力】  
【柱の内法高さの直接入力】

《診断基準に記載されていない内容に対するメッセージ》

- ・ 中間梁が取付かない吹き抜け柱が存在します。
- ・ 両側柱付壁の付帯柱と壁板部でコンクリート設計強度(Fc)が異なります。壁板部(Fc)を採用します。
- ・ 連スパン両側柱付壁で、壁板部分のコンクリート設計強度(Fc) または コンクリート種別が異なります。最小のFc または 種別が異なる場合、種別による低減係数 $\alpha=0.9$ を採用します。
- ・ 地震時付加軸力が指定されていません。地震時軸方向力は長期軸力を採用します。

\* 参照する出力箇所 \*

【鉛直部材の諸元：(軸組)】  
部位ごとの【コンクリート材料】  
部位ごとの【コンクリート材料】  
【柱軸力】 【鉛直部材の諸元】

《評価適用外に対するメッセージ》に該当する結果については参考値となります。

\* 参照する出力箇所 \*

- ・ 複数の開口を包絡せずに柱の内法高さを計算しています。
- 

【柱配置】 【柱の内法高さ】

---

\*\*\* X方向 正加力時 2次診断 正常に終了しました。\*\*\*

---

[RC袖壁付柱の終局せん断強度] X方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

F <sub>c</sub>	: コンクリート圧縮強度	N	: 軸力	(kN)
Q <sub>su</sub> (採)	: 採用した終局せん断強度	be, de, d	: 等価断面幅、等価断面せい、柱有効せい	(cm)
袖壁形状	: =C=(両側付)、=C (左片側付)、C=(右片側付)	je	: Q1:(7/8)de, Q2:(7/8)de, Q3:0.8D, Q4:0.8L'	(cm)
分類	: C:柱, CW:袖壁付柱, W:壁	M/Qde	: Q1:hcwo/L', Q2:hcwo/L', Q3:hco/d, Q4:hwo/L'	を採用
t1, t2	: 左袖壁、右袖壁の壁厚	p te	: 等価断面の引張鉄筋比	(%)
L1, L2	: 左袖壁、右袖壁の長さ	σ oe	: 等価断面の軸方向応力度	(N/mm <sup>2</sup> )
B, D	: 柱幅、柱せい	p w σ y	: 等価断面のせん断補強筋比×降伏点強度	
w1, w2at	: 左袖壁、右袖壁の端部補強筋断面積	Qsu	: 等価断面の終局せん断強度	(kN)
Tat, Bat	: 柱頭、柱脚の柱引張鉄筋断面積	Qsu1	: 袖壁せん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
w1, w2pw	: 左袖壁、右袖壁せん断補強筋比	Qsu2	: 等価断面積に置換した終局せん断強度	(kN)
c pw	: 柱せん断補強筋比	Qsu3	: 柱のせん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
hco	: 柱として算定される反曲点高さ	Qsu4	: 壁せん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
hwo	: 両側柱付壁として算定される反曲点高さ	Type	: Qsu1~Qsu4の最大値に"*"を出力	
hcwo	: 反曲点高さ	σ sy1, σ sy2	: 左袖壁、右袖壁における横筋の降伏点強度	(N/mm <sup>2</sup> )
L	: 袖壁を含む全せい(L1+D+L2)	σ wy	: 帯筋の降伏点強度	(N/mm <sup>2</sup> )
L	: 標準スパン長さ (0の場合、hcwoは階高を採用)	Mu	: 長方形断面における曲げ終局強度	(kN·m)
Ho	: 梁下から床までの内法標準寸法	前添え字		
H	: 階高(H<hcwo+腰壁高さ:最上階除くは"*"を出力)	T, B	: 柱頭、柱脚の(吹抜け柱は最上階柱頭、最下階柱脚の)	

< 3階 > RC F<sub>c</sub>= 17.6 (普通) Ho= 252.0

階	軸	Q <sub>su</sub> (採)	部材データ						終局せん断強度																			
			t1	L1	w1at	w1pw	σ <sub>sy1</sub>	Type	be	de	je	M/Qde	p te	σ oe	p w σ y	Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3	Qsu4								
		袖壁形状	t2	L2	w2at	w2pw	σ <sub>sy2</sub>																					
		分類	B	D	Tat	Bat	c pw	σ wy																				
		H	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N				D	0.8D	L'	0.8L'													
1	103	1859	18.0	471.5	2.6		0.283	294	[Q1]	T:	86.0	37.0	32.3	1.00	0.595	1.54	0.17	558	1237									
		=C								B:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.41	0.63	1915										
		W	86.0	43.0	18.9	18.9	0.059	294	[Q2*]	T:	23.6	509.5	445.8	1.00	0.022	0.41	0.63	1804	1859									
		352.0	225.0	126.0	352.0	352.0	0.68	430	B:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.41	0.63	1915											
										[Q3]	T:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.16	0.17	293	293								
										B:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.16	0.17	293										
										[Q4]	T:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.46	0.83	1344	1344								
										B:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.46	0.83	1344										
119	1857	1857	18.0	471.5	2.6		0.283	294	[Q1]	T:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.39	0.63	1913	1235									
		=C								B:	86.0	37.0	32.3	1.00	0.595	1.47	0.17	556										
		W	86.0	43.0	18.9	18.9	0.059	294	[Q2*]	T:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.39	0.63	1913	1857									
		352.0	450.0	126.0	352.0	352.0	0.68	410	B:	23.6	509.5	445.8	1.00	0.022	0.39	0.63	1802											
										[Q3]	T:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.11	0.17	291	291								
										B:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.11	0.17	291										
										[Q4]	T:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.44	0.83	1342	1342								
										B:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.44	0.83	1342										

< 3階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 252.0

階	軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類	部材データ							終局せん断強度									
			t1 B L	L1 D hco	w1at w2at hwo	w1pw w2pw cpw	σsy1 σsy2 σwy	Type	be	de	je	M/Qde	ρte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1 Qsu2 Qsu3 Qsu4		
4	109	1540	-----	-----	-----	-----	-----	-----	[Q1]	T:	22.7	421.0	368.3	1.00	0.159	0.98	0.66	1585	1060
		C=	18.0	372.0	2.6		0.283	294	B:	55.0	49.0	42.8	1.00	0.564	3.49	0.27	535		
		W	55.0	55.0	15.2	15.2	0.093	294	[Q2*]	T:	22.7	421.0	368.3	1.00	0.159	0.98	0.66	1585	1540
		528.0	900.0	71.5	528.0	178.6	0.42	823	B:	22.7	422.0	369.2	1.00	0.028	0.98	0.66	1496		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>				[Q3]	T:	55.0	55.0	44.0	1.46	0.503	2.72	0.27	420	420
									B:	55.0	55.0	44.0	1.46	0.503	2.72	0.27	420		
									[Q4]	T:	18.0	427.0	341.6	1.24	0.035	1.07	0.83	1046	1046
									B:	18.0	427.0	341.6	1.24	0.035	1.07	0.83	1046		
7	109	552	-----	-----	-----	-----	-----	-----	[Q1]	T:	41.2	81.5	71.3	1.17	0.452	3.17	0.36	603	551
		C=	18.0	32.5	2.6		0.283	294	B:	55.0	49.0	42.8	1.17	0.564	3.96	0.27	500		
		W	55.0	55.0	15.2	15.2	0.093	294	[Q2*]	T:	41.2	81.5	71.3	1.17	0.452	3.17	0.36	603	552
		352.0	900.0	95.5	352.0	102.5	1.17	934	B:	41.2	82.5	72.1	1.17	0.078	3.14	0.36	502		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>				[Q3]	T:	55.0	55.0	44.0	1.95	0.503	3.09	0.27	370	370
									B:	55.0	55.0	44.0	1.95	0.503	3.09	0.27	370		
									[Q4]	T:	18.0	87.5	70.0	3.00	0.169	5.93	0.83	223	223
									B:	18.0	87.5	70.0	3.00	0.169	5.93	0.83	223		
9	103	1860	18.0	471.5	2.6		0.283	294	[Q1]	T:	86.0	37.0	32.3	1.00	0.595	1.55	0.17	558	1237
		C=	86.0	43.0	18.9	18.9	0.059	294	B:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.41	0.63	1915		
		W	86.0	43.0	18.9	18.9	0.059	294	[Q2*]	T:	23.6	509.5	445.8	1.00	0.022	0.41	0.63	1804	1860
		352.0	225.0	126.0	352.0	352.0	0.68	432	B:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.41	0.63	1915		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>				[Q3]	T:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.17	0.17	293	293
									B:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.17	0.17	293		
									[Q4]	T:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.47	0.83	1344	1344
									B:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.47	0.83	1344		
119	109	1857	-----	-----	-----	-----	-----	-----	[Q1]	T:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.39	0.63	1913	1244
		C=	18.0	471.5	2.6		0.283	294	B:	86.0	37.0	32.3	1.00	0.717	1.47	0.17	574		
		W	86.0	43.0	18.9	22.8	0.059	294	[Q2*]	T:	23.6	508.5	444.9	1.00	0.157	0.39	0.63	1913	1857
		352.0	450.0	134.0	352.0	352.0	0.68	409	B:	23.6	509.5	445.8	1.00	0.022	0.39	0.63	1802		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>				[Q3]	T:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.512	1.11	0.17	291	294
									B:	86.0	43.0	34.4	3.00	0.617	1.11	0.17	298		
									[Q4]	T:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.44	0.83	1342	1342
									B:	18.0	514.5	411.6	1.00	0.029	0.44	0.83	1342		



< 2 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 259.0

階	軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類	部材データ							終局せん断強度									
			t1	L1	w1at	w1pw	σsy1	Type	be	de	je	M/Qde	ρte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3
			t2	L2	w2at	w2pw	σsy2												
			B	D	Tat	cpw	σwy												
			H	L	hco	hwo	N												
3	109	838	-----	-----	-----	-----	-----	---	[Q1]	T:	35.8	179.0	156.6	1.49	0.297	1.45	0.42	886	754
		C=	15.0	115.0	2.6		0.339	294	B:	70.0	64.0	56.0	1.49	0.424	2.31	0.21	622		
		W	70.0	70.0	19.0	19.0	0.073	294	[Q2*]	T:	35.8	179.0	156.6	1.49	0.297	1.45	0.42	886	838
		574.0	900.0	231.6	574.0	275.3	1.49	811	B:	35.8	180.0	157.5	1.49	0.041	1.60	0.42	790		
			<hco 算定用Mu>				<袖壁付・柱頭Mu>												
			TMu 589				左側引張 2282												
			BMu 613				右側引張 900												
	111	2022	15.0	115.0	2.6		0.339	294	[Q1]	T:	22.9	476.5	416.9	1.00	0.174	1.35	0.65	1866	1509
		=C=	15.0	412.5	2.6		0.339	294	B:	35.8	179.0	156.6	1.00	0.297	2.31	0.42	1152		
		W	70.0	70.0	19.0	19.0	0.073	294	[Q2*]	T:	21.4	592.5	518.4	1.00	0.021	1.17	0.70	2022	2022
		379.0	900.0	129.5	379.0	275.7	0.46	1298	B:	21.4	592.5	518.4	1.00	0.021	1.17	0.70	2022		
			<hco 算定用Mu>				<袖壁付・柱頭Mu>												
			TMu 711				左側引張 11635												
			BMu 711				右側引張 4761												
4	111	1187	-----	-----	-----	-----	-----	---	[Q1]	T:	32.1	219.0	191.6	1.00	0.270	2.25	0.47	1263	1049
		C=	15.0	155.0	2.6		0.339	294	B:	70.0	64.0	56.0	1.00	0.424	3.54	0.21	835		
		W	70.0	70.0	19.0	19.0	0.073	294	[Q2*]	T:	32.1	219.0	191.6	1.00	0.270	2.25	0.47	1263	1187
		379.0	900.0	129.5	379.0	172.5	0.77	1386	B:	32.1	220.0	192.5	1.00	0.038	2.24	0.47	1111		
			<hco 算定用Mu>				<袖壁付・柱頭Mu>												
			TMu 731				左側引張 3718												
			BMu 731				右側引張 1175												

< 1 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 228.0

階	軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類	部材データ							終局せん断強度									
			t1	L1	w1at	w1pw	σsy1	Type	be	de	je	M/Qde	ρte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3
			t2	L2	w2at	w2pw	σsy2												
			B	D	Tat	cpw	σwy												
			H	L	hco	hwo	N												
3	109	838	-----	-----	-----	-----	-----	---	[Q1]	T:	35.8	179.0	156.6	1.49	0.297	1.45	0.42	886	754
		C=	15.0	115.0	2.6		0.339	294	B:	70.0	64.0	56.0	1.49	0.424	2.31	0.21	622		
		W	70.0	70.0	19.0	19.0	0.073	294	[Q2*]	T:	35.8	179.0	156.6	1.49	0.297	1.45	0.42	886	838
		574.0	900.0	231.6	574.0	275.3	1.49	905	B:	35.8	180.0	157.5	1.49	0.041	1.60	0.42	790		
			<hco 算定用Mu>				<袖壁付・柱頭Mu>												
			TMu 589				左側引張 2357												
			BMu 613				右側引張 923												

< 1 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 228.0

階	軸	部材データ							終局せん断強度										
		Qsu(採) 袖壁形状 分類 H	t1 B L	L1 L2 D hco	w1at w2at hwo	Bat hco	w1pw w2pw hcwo/L'	σsy1 σsy2 σwy N	Type	be	de	je	M/Qde	ρte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1 Qsu2 Qsu3 Qsu4	
5	112	675	12.0	258.5	1.3		0.212	294	[Q1]	T:	35.0	29.0	25.3	1.00	0.838	4.15	0.43	230	468
		=C							B:	14.7	287.5	251.5	1.00	0.201	0.99	0.57	706		
		W	35.0	35.0	8.5	8.5	0.145	294	[Q2*]	T:	14.7	288.5	252.4	1.00	0.031	0.99	0.57	645	675
		308.0	450.0	114.0	308.0	225.4	0.77	369	B:	14.7	287.5	251.5	1.00	0.201	0.99	0.57	706		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>			[Q3]	T:	35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	3.01	0.43	138	138	
								B:	35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	3.01	0.43	138			
								[Q4]	T:	12.0	293.5	234.8	1.05	0.038	1.05	0.62	486	486	
								B:	12.0	293.5	234.8	1.05	0.038	1.05	0.62	486			
6	112	827	15.0	258.5	2.6		0.339	294	[Q1]	T:	35.0	29.0	25.3	1.00	0.838	2.06	0.43	211	532
		=C							B:	17.3	287.5	251.5	1.00	0.170	0.42	0.86	853		
		W	35.0	35.0	8.5	8.5	0.145	294	[Q2*]	T:	17.3	288.5	252.4	1.00	0.053	0.42	0.86	800	827
		308.0	450.0	114.0	308.0	225.4	0.77	183	B:	17.3	287.5	251.5	1.00	0.170	0.42	0.86	853		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>			[Q3]	T:	35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	1.49	0.43	124	124	
								B:	35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	1.49	0.43	124			
								[Q4]	T:	15.0	293.5	234.8	1.05	0.060	0.42	1.00	648	648	
								B:	15.0	293.5	234.8	1.05	0.060	0.42	1.00	648			
7	112	368	15.0	65.5	2.6		0.339	294	[Q1]	T:	35.0	29.0	25.3	1.00	0.838	2.18	0.43	212	304
		=C							B:	21.9	94.5	82.6	1.00	0.410	1.07	0.68	396		
		W	35.0	35.0	8.5	8.5	0.145	294	[Q2*]	T:	21.9	95.5	83.5	1.00	0.127	1.06	0.68	340	368
		308.0	450.0	47.5	308.0	85.4	0.85	194	B:	21.9	94.5	82.6	1.00	0.410	1.07	0.68	396		
		<hco 算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>			[Q3]	T:	35.0	35.0	28.0	1.64	0.694	1.58	0.43	167	167	
								B:	35.0	35.0	28.0	1.64	0.694	1.58	0.43	167			
								[Q4]	T:	15.0	100.5	80.4	3.00	0.176	1.29	1.00	167	167	
								B:	15.0	100.5	80.4	3.00	0.176	1.29	1.00	167			

【RC鉛直部材の諸元】 X方向 負加力時 2次診断

<b>&lt;記号説明&gt;</b>			
Ho	: 梁下から床上までの内法標準寸法 (cm)	p t	: 引張鉄筋比 (%)
分類	: 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱、極脆性袖壁付柱	h o/D	: 柱の内法寸法/柱せい
	: 曲げ袖壁付柱、せん断袖壁付柱、せん断柱型付壁	s/db	: 帯筋間隔/主筋径
	: 曲げ柱型付壁、曲げ壁、せん断壁	s	: 帯筋間隔 (mm)
N	: 柱軸力(釣り合い軸力を越えた柱は*を付ける) (kN)	cRmaxn	: 軸力による曲げ終局変形角の上限
Nc	: 釣り合い軸力 (0.4bDFc) (kN)	cRmaxs	: せん断応力による曲げ終局変形角の上限
h o, h w	: 内法寸法、連層と扱った上部までの高さ (cm)	cRmaxt	: 引張主筋比による曲げ終局変形角の上限
h o/H o	: h o/H o>1.0の場合は、1.0とする (曲げ袖壁付柱(h o/H o>0.75)の場合は*を付ける)	cRmaxb	: 帯筋間隔による曲げ終局変形角の上限
hcwo	: 袖壁付柱又は柱型付壁の反曲点高さ (cm)	cRmaxh	: 内のり高さによる曲げ終局変形角の上限
TMu, BMu	: 柱頭・柱脚の曲げ終局強度 (kN・m)	cRmax	: 柱の曲げ終局変形角の上限(上限を決定した因子項目 [N/bDFc, τ u/Fc, p t, h o/D, s/db]に*を付ける)
QMu	: 曲げ終局強度時のせん断力 (ΣMu/h o 又は BMu/hcwo) (kN)	Ry	: 層の降伏変形角
QSu	: せん断終局強度(計算条件によります) (kN)	cRmy	: 柱の曲げ降伏変形角
Qu	: 終局時保有せん断力 (kN)	Rmy	: 柱の曲げ降伏層間変形角
F	: F指標値 (Rmu=1/50のとき、F=2.60とする)	cRmp	: 柱の曲げ塑性変形角 (=10(cQsu/cQmu-q)・cRmy)
N/bDFc	: 軸方向応力度/コンクリート圧縮強度	q	: cRmp計算時の係数 (s≤100mmのとき、q=1.0、s>100mmのとき、q=1.1)
ηL、ηH	: 軸力によるcRmaxに関する係数 (s≤100mmのとき、ηL=0.25、ηH=0.5 s>100mmのとき、ηL=0.2、ηH=0.4)	cRmu	: 柱の曲げ終局変形角
τ u/Fc	: 曲げ終局時せん断応力度/コンクリート圧縮強度	Rmu	: 柱の曲げ終局時層間変形角
B, D, D'	: 柱幅、柱せい、袖壁付柱におけるcRmy算定用柱せい(cm)	Rsu	: せん断柱の終局時層間変形角
		cα	: せん断柱における強度寄与係数

< 3 階 > RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類			N Nc	h o h o/H o	h w hcwo	TMu BMu	QMu QSu	Qu QSu/QMu	F Ry cRmy	N/bDFc cRmaxn	τ u/Fc cRmaxs cRmp	p t cRmaxt cRmu	s/db cRmaxb Rmu	h o/D cRmaxh Rsu	s cRmax cα
		B	D	D'													
1	103	せん断柱型付壁 86.0 43.0			430 ---	252.0 1.000	---	---	2438 1859	1859 0.763	1.00						
	104	曲げ柱 86.0 43.0			155 2603	252.0 1.000	---	240 240	190 271	190 1.422	2.60 1/150	0.02 1/30	0.04 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	5.860 1/30	250 1/50
	105	曲げ柱 86.0 43.0			208 2603	252.0 1.000	---	248 248	197 275	197 1.394	2.60 1/150	0.03 1/30	0.04 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	5.860 1/30	250 1/50
	106	曲げ柱 86.0 43.0			213 2603	252.0 1.000	---	249 249	198 275	198 1.392	2.60 1/150	0.03 1/30	0.04 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	5.860 1/30	250 1/50
	107	曲げ柱 86.0 43.0			203 2603	252.0 1.000	---	248 248	197 275	197 1.397	2.60 1/150	0.03 1/30	0.04 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	5.860 1/30	250 1/50

&lt; 3階 &gt; RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
108	曲げ柱	86.0 43.0	214 2603	252.0 1.000	----	249 249	198 275	198 1.391	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
109	曲げ柱	86.0 43.0	201 2603	252.0 1.000	----	247 247	196 274	196 1.398	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/50	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
110	曲げ柱	86.0 43.0	215 2603	252.0 1.000	----	278 326	240 284	240 1.185	2.00 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/177	0.720 1/30 1/81	11.3* 1/81 1/81	5.860 1/30 ----	250 1/50
111	曲げ柱	86.0 43.0	215 2603	252.0 1.000	----	278 326	240 284	240 1.185	2.00 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/177	0.720 1/30 1/81	11.3* 1/81 1/81	5.860 1/30 ----	250 1/50
112	曲げ柱	86.0 43.0	227 2603	252.0 1.000	----	251 251	200 276	200 1.385	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
113	曲げ柱	86.0 43.0	199 2603	252.0 1.000	----	247 247	196 274	196 1.399	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/50	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
114	曲げ柱	86.0 43.0	213 2603	252.0 1.000	----	249 249	198 275	198 1.392	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
115	曲げ柱	86.0 43.0	203 2603	252.0 1.000	----	248 248	197 275	197 1.397	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
116	曲げ柱	86.0 43.0	214 2603	252.0 1.000	----	249 249	198 275	198 1.391	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
117	曲げ柱	86.0 43.0	206 2603	252.0 1.000	----	248 248	197 275	197 1.395	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
118	曲げ柱	86.0 43.0	163 2603	252.0 1.000	----	241 241	191 271	191 1.418	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/47	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
119	曲げ柱型付壁	86.0 43.0	410 ----	252.0 1.000	352.0	2508	713 1857	713 2.607	1.50						

&lt; 3 階 &gt; RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
3	102	曲げ柱 40.0 40.0	315 1126	272.0 1.000	----	133 133	98 159	98 1.618	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
	104	曲げ柱 40.0 40.0	220 1126	272.0 1.000	----	121 121	89 151	89 1.700	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
	105	曲げ柱 55.0 55.0	305 2130	199.0 0.790	----	288 288	289 313	289 1.082	1.12 1/150 1/150	0.06 1/30 1/190	0.07 1/30 1/0	0.503 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/190	3.618 1/30 ----	250 1/50
	107	曲げ柱 55.0 55.0	395 2130	199.0 0.790	----	306 306	308 320	308 1.041	1.12 1/150 1/150	0.07 1/30 1/190	0.07 1/30 1/0	0.503 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/190	3.618 1/30 ----	250 1/50
	109	111 せん断壁	996 ----	----	352.0 ----	34790 34790	9884 3585	3585 0.363	1.00						
	113	115 せん断壁	769 ----	----	352.0 ----	27879 27879	7920 5851	4300 0.739	1.00						
	117	曲げ柱 55.0 55.0	309 2130	199.0 0.790	----	289 289	290 313	290 1.080	1.12 1/150 1/150	0.06 1/30 1/190	0.07 1/30 1/0	0.503 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/190	3.618 1/30 ----	250 1/50
	118	曲げ柱 40.0 40.0	218 1126	272.0 1.000	----	121 121	89 151	89 1.702	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
	120	曲げ柱 40.0 40.0	298 1126	272.0 1.000	----	131 131	96 157	96 1.631	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
4	102	曲げ柱 40.0 40.0	242 1126	272.0 1.000	----	124 124	91 153	91 1.678	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
	104	曲げ柱 40.0 40.0	200 1126	272.0 1.000	----	118 118	87 149	87 1.720	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
	105	曲げ柱 55.0 55.0	137 2130	272.0 1.000	----	253 253	186 253	186 1.362	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/57	0.503 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	4.945 1/30 ----	250 1/50

< 3 階 > RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
109		曲げ柱型付壁 55.0 55.0	823 ---	143.0 0.567	---	1919	1074 1540	1074 1.434	1.50						
111	113	せん断壁	1132 ---	---	528.0 ---	28551 28551	5407 3066	3066 0.567	1.00						
117		曲げ柱 55.0 55.0	135 2130	272.0 1.000	---	252 252	185 253	185 1.363	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/57	0.503 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	4.945 1/30 ---	250 1/50
118		曲げ柱 40.0 40.0	195 1126	272.0 1.000	---	117 117	86 149	86 1.726	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ---	250 1/50
120		曲げ柱 40.0 40.0	228 1126	272.0 1.000	---	122 122	90 152	90 1.692	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ---	250 1/50
5	102	曲げ柱 40.0 40.0	340 1126	272.0 1.000	---	137 137	100 161	100 1.600	2.60 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.04 1/30 1/30	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ---	250 1/50
104		曲げ柱 40.0 40.0	283 1126	272.0 1.000	---	129 129	95 156	95 1.642	2.60 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ---	250 1/50
105		曲げ柱 55.0 55.0	235 2130	272.0 1.000	---	273 273	201 261	201 1.297	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.05 1/30 1/76	0.503 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	4.945 1/30 ---	250 1/50
117		曲げ柱 55.0 55.0	234 2130	272.0 1.000	---	273 273	201 261	201 1.298	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.05 1/30 1/76	0.503 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	4.945 1/30 ---	250 1/50
118		曲げ柱 40.0 40.0	288 1126	272.0 1.000	---	130 130	96 157	96 1.638	2.60 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ---	250 1/50
120		曲げ柱 40.0 40.0	321 1126	272.0 1.000	---	134 134	99 159	99 1.614	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ---	250 1/50
6	102	曲げ柱 40.0 40.0	243 1126	272.0 1.000	---	124 124	91 153	91 1.677	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ---	250 1/50

< 3 階 > RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hc <sub>w</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	R <sub>y</sub>	cRmaxn	cRmaxs	cRmaxt	cRmaxb	cRmaxh	cRmaxα
		D'							cRmy	cRmp	cRmu	cRmu	R <sub>su</sub>		
104		曲げ柱 40.0 40.0	196 1126	272.0 1.000	----	118 118	86 149	86 1.725	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
105		曲げ柱 55.0 55.0	140 2130	272.0 1.000	----	253 253	186 253	186 1.360	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/58	0.503 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	4.945 1/30 ----	250 1/50
109	113	せん断壁	2671 ----	----	528.0 ----	94262 94262	17853 5542	5542 0.310	1.00						
117		曲げ柱 55.0 55.0	151 2130	272.0 1.000	----	256 256	188 254	188 1.352	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/60	0.503 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	4.945 1/30 ----	250 1/50
118		曲げ柱 40.0 40.0	178 1126	272.0 1.000	----	115 115	85 148	85 1.745	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
120		曲げ柱 40.0 40.0	219 1126	272.0 1.000	----	121 121	89 151	89 1.701	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
7 102		曲げ柱 40.0 40.0	314 1126	272.0 1.000	----	133 133	98 159	98 1.619	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
104		曲げ柱 40.0 40.0	236 1126	272.0 1.000	----	123 123	90 152	90 1.684	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
105	107	せん断壁	755 ----	----	352.0 ----	27741 27741	7881 5728	4300 0.727	1.00						
109		曲げ柱型付壁 55.0 55.0	934 ----	191.0 0.758	----	480	468 552	468 1.181	1.30						
111		極脆性柱 55.0 55.0	918 2130	70.0 0.278	----	402 402	1150 529	529 0.460	0.80 ----	----	----	----	----	1.273 ----	----
113		曲げ柱 55.0 55.0	413 2130	199.0 0.790	----	310 310	311 322	311 1.034	1.12 1/150 1/150	0.08 1/30 1/190	0.07 1/30 1/0	0.503 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/190	3.618 1/30 ----	250 1/50

< 3 階 > RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
115	曲げ柱	55.0 55.0	383 2130	199.0 0.790	----	304 304	305 319	1.046	1.12 1/150 1/150	0.07 1/30 1/190	0.07 1/30 1/0	0.503 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/190	3.618 1/30 ----	250 1/50
117	曲げ柱	55.0 55.0	295 2130	199.0 0.790	----	286 286	287 312	1.087	1.12 1/150 1/150	0.06 1/30 1/190	0.07 1/30 1/0	0.503 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/190	3.618 1/30 ----	250 1/50
118	曲げ柱	40.0 40.0	257 1126	272.0 1.000	----	126 126	93 154	1.665	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.04 1/30 1/27	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
120	曲げ柱	40.0 40.0	304 1126	272.0 1.000	----	132 132	97 158	1.626	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.532 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.800 1/30 ----	250 1/50
9 103	せん断柱型付壁	86.0 43.0	432 ----	252.0 1.000	352.0	8591	2441 1860	0.762	1.00						
104	曲げ柱	86.0 43.0	151 2603	252.0 1.000	----	239 239	190 270	1.424	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/46	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
105	曲げ柱	86.0 43.0	209 2603	252.0 1.000	----	249 249	197 275	1.394	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
106	曲げ柱	86.0 43.0	212 2603	252.0 1.000	----	249 249	198 275	1.392	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
107	曲げ柱	86.0 43.0	203 2603	252.0 1.000	----	248 248	197 275	1.397	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
108	曲げ柱	86.0 43.0	215 2603	252.0 1.000	----	250 250	198 275	1.391	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/52	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
109	曲げ柱	86.0 43.0	233 2603	252.0 1.000	----	252 252	200 277	1.382	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
110	曲げ柱	86.0 43.0	261 2603	252.0 1.000	----	257 257	204 279	1.369	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/56	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50



< 3 階 > RC Ho= 252.0

フレーム	軸 - 軸	分類	Nc	ho	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	$\tau u/Fc$	pt	s/db	ho/D	s
B	D	D'	Nc	ho/Ho	hcwo	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry	cRmaxn	cRmaxs	cRmaxt	cRmaxb	cRmaxh	cRmaxc
									cRmy	Rmy	cRmp	cRmu	Rmu	Rsu	c $\alpha$
111	曲げ柱	86.0 43.0	234 2603	252.0 1.000	----	253 253	200 277	200 1.382	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
112	曲げ柱	86.0 43.0	225 2603	252.0 1.000	----	251 290	215 280	215 1.302	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/74	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
113	曲げ柱	86.0 43.0	200 2603	252.0 1.000	----	247 286	212 278	212 1.312	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/71	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
114	曲げ柱	86.0 43.0	214 2603	252.0 1.000	----	249 288	213 279	213 1.306	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/73	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
115	曲げ柱	86.0 43.0	203 2603	252.0 1.000	----	248 287	212 278	212 1.311	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/71	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
116	曲げ柱	86.0 43.0	214 2603	252.0 1.000	----	249 288	213 279	213 1.306	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/73	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
117	曲げ柱	86.0 43.0	207 2603	252.0 1.000	----	248 287	213 278	213 1.309	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/72	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
118	曲げ柱	86.0 43.0	157 2603	252.0 1.000	----	240 279	206 274	206 1.330	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/65	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.860 1/30 ----	250 1/50
119	曲げ柱型付壁	86.0 43.0	409 ----	252.0 1.000	352.0	2544	723 1857	723 2.570	1.50						
6 109	雑壁 曲げ壁 (フレーム内)		0 ----	----	352.0	98 98	28 131	28 4.697	1.50 <雑壁 $\tau u$ >	0.18 N/mm2				(雑壁No. 6)	
9 111	雑壁 曲げ壁 (フレーム外)		0 ----	----	352.0	1024 1024	291 736	291 2.530	1.50 <雑壁 $\tau u$ >	0.57 N/mm2				(雑壁No. 26)	
4 109	雑壁 曲げ壁 (フレーム内)		0 ----	----	352.0	58 58	16 102	16 6.249	1.50 <雑壁 $\tau u$ >	0.15 N/mm2				(雑壁No. 28)	

< 3 階 > RC Ho= 252.0

階	軸	軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
	B		D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
			D'							cR <sub>my</sub>	cR <sub>my</sub>	cR <sub>mp</sub>	cR <sub>mu</sub>	R <sub>mu</sub>	R <sub>su</sub>	
7	109	雑壁	曲げ壁 (7階平面内)	0	----	352.0	779	221	221	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.42	N/mm2		(雑壁No.	30)
				----	----	----	779	672	3.036							
7	109	雑壁	曲げ壁 (7階平面内)	0	----	352.0	257	73	73	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.26	N/mm2		(雑壁No.	31)
				----	----	----	257	271	3.708							

< 2 階 > RC Ho= 259.0

階	軸	軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
	B		D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
			D'							cR <sub>my</sub>	cR <sub>my</sub>	cR <sub>mp</sub>	cR <sub>mu</sub>	R <sub>mu</sub>	R <sub>su</sub>	
1	103	曲げ柱	86.0 43.0	848	494.0	----	343	140	140	2.60	0.13	0.03	0.512	13.1*	11.488	250
				2603	1.000	----	347	327	2.344	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
										1/150	1/150	1/12	1/50	1/50	----	
				<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
	104	曲げ柱	86.0 43.0	356	494.0	----	272	111	111	2.60	0.05	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
				2603	1.000	----	276	288	2.595	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
										1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	
				<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
	105	曲げ柱	86.0 43.0	433	494.0	----	284	116	116	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
				2603	1.000	----	288	294	2.542	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
										1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	
				<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
	106	曲げ柱	86.0 43.0	456	494.0	----	287	117	117	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
				2603	1.000	----	291	296	2.527	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
										1/150	1/150	1/11	1/50	1/50	----	
				<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
	107	曲げ柱	86.0 43.0	424	494.0	----	282	115	115	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
				2603	1.000	----	287	293	2.547	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
										1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	
				<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
	108	曲げ柱	86.0 43.0	460	494.0	----	288	117	117	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
				2603	1.000	----	292	296	2.524	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
										1/150	1/150	1/11	1/50	1/50	----	
				<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>max</sub>
		D'							cR <sub>my</sub>	cR <sub>mp</sub>	cR <sub>mu</sub>	cR <sub>mb</sub>	cR <sub>mh</sub>	cR <sub>α</sub>	
109		せん断柱 86.0 43.0	398 2603	104.0 0.402	----	278 278	535 450	450 0.842	1.00 1/150 1/195	0.06 1/30 1/250	0.09 1/30 ---	0.512 1/30 ---	13.1* 1/50 ---	2.419 1/30 1/250	250 1/50 1.000
110		せん断柱 86.0 43.0	416 2603	104.0 0.402	----	356 356	685 477	477 0.697	1.00 1/150 1/195	0.06 1/30 1/250	0.09 1/30 ---	0.720 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	2.419 1/30 1/250	250 1/50 1.000
111		せん断柱 86.0 43.0	418 2603	104.0 0.402	----	357 357	686 478	478 0.697	1.00 1/150 1/195	0.06 1/30 1/250	0.09 1/30 ---	0.720 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	2.419 1/30 1/250	250 1/50 1.000
112		曲げ柱 86.0 43.0	479 2603	607.0 1.000	----	291 296	97 298	97 3.086	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
															<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用
113		曲げ柱 86.0 43.0	463 2603	607.0 1.000	----	288 293	96 297	96 3.098	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
															<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用
114		曲げ柱 86.0 43.0	542 2603	607.0 1.000	----	300 305	100 303	100 3.041	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
															<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用
115		曲げ柱 86.0 43.0	463 2603	607.0 1.000	----	288 293	96 297	96 3.098	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
															<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用
116		曲げ柱 86.0 43.0	452 2603	607.0 1.000	----	286 292	95 296	95 3.106	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
															<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用
117		曲げ柱 86.0 43.0	432 2603	607.0 1.000	----	283 289	94 294	94 3.122	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
															<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
B	D	D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
118	曲げ柱	86.0 43.0	368 2603	607.0 1.000	----	274 279	91 289	91 3.176	2.60 1/150	0.06 1/30	0.02 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	14.116 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
119	曲げ柱	86.0 43.0	828 2603	607.0 1.000	----	340 349	114 327	114 2.880	2.60 1/150	0.13 1/30	0.02 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	14.116 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
3 103	曲げ柱	55.0 120.0	1160 4646	454.0 1.000	----	1471 1513	657 713	657 1.085	1.27 1/150	0.10 1/30	0.07 1/30	0.403 1/30	11.3* 1/50	3.783 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
105	曲げ柱	70.0 70.0	928 3450	454.0 1.000	----	619 632	276 421	276 1.527	2.60 1/150	0.11 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
107	曲げ柱	70.0 70.0	930 3450	454.0 1.000	----	620 637	277 422	277 1.524	2.60 1/150	0.11 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
109	曲げ柱型付壁	70.0 70.0	811 ----	454.0 1.000	----	923	335 838	335 2.499	1.50						
			<吹き抜け柱のF> 1.50 ※曲げ終局強度は最下階柱脚を採用、せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
111	曲げ柱型付壁	70.0 70.0	1298 ----	259.0 1.000	----	4761	1727 2022	1727 1.171	1.28						
113 117	せん断壁		3057 ----	----	731.0 ----	150495 150495	41175 12338	10700 0.300	1.00						
119	せん断柱	55.0 120.0	1064 4646	259.0 1.000	----	1425 1425	1100 963	963 0.875	1.00 1/150	0.09 1/30	0.10 1/30	0.403 1/30	11.3* 1/50	2.158 1/30	250 1/50
			1/226 1/226 --- --- --- 1/250 0.933												

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s					
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα					
4	103	曲げ柱 55.0 120.0	892 4646	454.0 1.000	----	1341 1331	589 688	589 1.168	1.89 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.06 1/30 1/220	0.403 1/30 1/89	11.3* 1/50 1/89	3.783 1/30 ----	250 1/50					
			<吹き抜け柱のF> 1.89 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用																	
	105	曲げ柱 70.0 70.0	668 3450	454.0 1.000	----	551 568	247 401	247 1.625	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50					
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用																	
	107	曲げ柱 70.0 70.0	500 3450	454.0 1.000	----	506 523	227 387	227 1.709	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.03 1/30 1/25	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50					
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用																	
	109	曲げ柱 70.0 70.0	1283 3450	454.0 1.000	----	707 725	315 450	315 1.428	2.60 1/150 1/150	0.15 1/30 1/150	0.05 1/30 1/46	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50					
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用																	
	111	曲げ柱型付壁 70.0 70.0	1386 ----	259.0 1.000	----	1175	681 1187	681 1.742	1.50											
	113 115	せん断壁	1508 ----	----	379.0 ----	43118 43118	11377 8375	6500 0.736	1.00											
	117	曲げ柱 70.0 70.0	797 3450	259.0 1.000	----	585 585	452 495	452 1.096	1.27 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.07 1/30 1/0	0.388 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.700 1/30 ----	250 1/50					
	119	せん断柱 55.0 120.0	828 4646	271.0 1.000	----	1310 1310	966 918	918 0.950	1.03 1/150 1/213	0.07 1/30 1/213	0.10 1/30 ----	0.403 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.258 1/229	250 0.897					
5	103	曲げ柱 55.0 120.0	1194 4646	454.0 1.000	----	1488 1509	660 714	660 1.082	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.07 1/30 1/0	0.403 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.783 1/30 ----	250 1/50					
			<吹き抜け柱のF> 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用																	

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
105	曲げ柱	70.0 70.0	1036 3450	454.0 1.000	----	647 656	287 429	287 1.495	2.60 1/150	0.12 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
107	曲げ柱	70.0 70.0	658 3450	454.0 1.000	----	549 559	244 399	244 1.635	2.60 1/150	0.08 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
109	曲げ柱	70.0 70.0	609 3450	454.0 1.000	----	535 546	238 395	238 1.659	2.60 1/150	0.07 1/30	0.03 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
111	曲げ柱	70.0 70.0	530 3450	567.0 1.000	----	514 526	183 389	183 2.120	2.60 1/150	0.06 1/30	0.03 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	8.100 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
113	曲げ柱	70.0 70.0	657 3450	259.0 1.000	----	548 548	423 484	423 1.143	1.70 1/150	0.08 1/30	0.06 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	3.700 1/30	250 1/50
115	曲げ柱	70.0 70.0	732 3450	259.0 1.000	----	568 568	439 490	439 1.117	1.45 1/150	0.08 1/30	0.06 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	3.700 1/30	250 1/50
117	せん断柱	70.0 70.0	1214 3450	259.0 1.000	----	690 690	533 529	529 0.992	1.26 1/150	0.14 1/30	0.08 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	3.700 1/30	250 1/50
119	せん断柱	55.0 120.0	1148 4646	271.0 1.000	----	1466 1466	1082 944	944 0.872	1.00 1/150	0.10 1/30	0.10 1/30	0.403 1/30	11.3* 1/50	2.258 1/30	250 1/50
6 103	曲げ柱	55.0 120.0	913 4646	454.0 1.000	----	1351 1394	605 694	605 1.147	1.72 1/150	0.08 1/30	0.07 1/30	0.403 1/30	11.3* 1/50	3.783 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 1.72 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
B	D	D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxc</sub>
105	曲げ柱	70.0 70.0	690 3450	454.0 1.000	----	557 554	245 400	245 1.632	2.60 1/150	0.08 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107	曲げ柱	70.0 70.0	509 3450	454.0 1.000	----	508 526	228 388	228 1.704	2.60 1/150	0.06 1/30	0.03 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109	111	せん断壁	3263 ----	----	907.0 ----	49243 49243	10858 9124	9500 0.840	1.00						
113	曲げ柱	70.0 70.0	987 3450	259.0 1.000	----	634 634	490 511	490 1.042	1.27 1/150	0.11 1/30	0.07 1/30	0.388 1/150	11.3* 1/150	3.700 1/30	250 1/50
115	曲げ柱	70.0 70.0	496 3450	259.0 1.000	----	505 505	390 471	390 1.209	2.15 1/150	0.06 1/30	0.06 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	3.700 1/30	250 1/50
117	曲げ柱	70.0 70.0	743 3450	259.0 1.000	----	571 571	441 491	441 1.113	1.41 1/150	0.09 1/30	0.06 1/30	0.388 1/132	11.3* 1/132	3.700 1/30	250 1/50
119	せん断柱	55.0 120.0	795 4646	271.0 1.000	----	1293 1293	954 915	915 0.959	1.04 1/150	0.07 1/30	0.10 1/30	0.403 1/30	11.3* 1/50	2.258 1/30	250 1/50
7	103	曲げ柱	1146 4646	454.0 1.000	----	1465 1549	664 716	664 1.079	1.27 1/150	0.10 1/30	0.07 1/30	0.403 1/30	11.3* 1/50	3.783 1/30	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
105	曲げ柱	70.0 70.0	915 3450	454.0 1.000	----	616 621	272 419	272 1.537	2.60 1/150	0.11 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107	曲げ柱	70.0 70.0	1118 3450	454.0 1.000	----	667 740	310 446	310 1.441	2.60 1/150	0.13 1/30	0.04 1/30	0.388 1/30	11.3* 1/50	6.486 1/30	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															

< 2階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
	B	D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
109	111	せん断壁	3225	----	379.0	86490	22821	6900	1.00						
			----	----	----	86490	7700	0.337							
113		曲げ柱	921	259.0	----	617	477	477	1.27	0.11	0.07	0.388	11.3*	3.700	250
	70.0	70.0	3450	1.000	----	617	505	1.060	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/0	1/150	1/150	----	----
115	119	せん断壁	3142	----	379.0	175097	46200	9900	1.00						
			----	----	----	175097	10220	0.221							
9	103	曲げ柱	827	494.0	----	340	139	139	2.60	0.13	0.03	0.512	13.1*	11.488	250
	86.0	43.0	2603	1.000	----	344	326	2.351	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/12	1/50	1/50	----	----
									＜吹き抜け柱のF＞ 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
104		曲げ柱	357	494.0	----	272	111	111	2.60	0.05	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
	86.0	43.0	2603	1.000	----	277	288	2.594	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	----
									＜吹き抜け柱のF＞ 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
105		曲げ柱	433	494.0	----	284	116	116	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
	86.0	43.0	2603	1.000	----	288	294	2.542	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	----
									＜吹き抜け柱のF＞ 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
106		曲げ柱	452	494.0	----	286	117	117	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
	86.0	43.0	2603	1.000	----	291	296	2.529	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	----
									＜吹き抜け柱のF＞ 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
107		曲げ柱	425	494.0	----	282	115	115	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
	86.0	43.0	2603	1.000	----	287	293	2.547	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/10	1/50	1/50	----	----
									＜吹き抜け柱のF＞ 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
108		曲げ柱	457	494.0	----	287	117	117	2.60	0.07	0.02	0.512	13.1*	11.488	250
	86.0	43.0	2603	1.000	----	292	296	2.525	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/11	1/50	1/50	----	----
									＜吹き抜け柱のF＞ 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						



< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
109	曲げ柱	86.0 43.0	458 2603	607.0 1.000	----	287 293	96 296	96 3.101	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
110	曲げ柱	86.0 43.0	528 2603	607.0 1.000	----	298 303	99 302	99 3.051	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
111	曲げ柱	86.0 43.0	486 2603	607.0 1.000	----	292 297	97 299	97 3.080	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
112	曲げ柱	86.0 43.0	472 2603	299.0 1.000	----	327 327	219 303	219 1.383	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ----	250 1/50
113	曲げ柱	86.0 43.0	422 2603	299.0 1.000	----	320 320	214 299	214 1.396	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ----	250 1/50
114	曲げ柱	86.0 43.0	457 2603	299.0 1.000	----	325 325	217 302	217 1.386	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/52	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ----	250 1/50
115	曲げ柱	86.0 43.0	426 2603	299.0 1.000	----	321 321	214 299	214 1.395	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ----	250 1/50
116	曲げ柱	86.0 43.0	472 2603	299.0 1.000	----	327 327	219 303	219 1.383	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/53	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ----	250 1/50
117	曲げ柱	86.0 43.0	433 2603	299.0 1.000	----	322 322	215 300	215 1.393	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/51	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ----	250 1/50
118	曲げ柱	86.0 43.0	359 2603	299.0 1.000	----	311 311	208 294	208 1.414	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/48	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ----	250 1/50

< 2 階 > RC Ho= 259.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
119		曲げ柱 86.0 43.0	834 2603	299.0 1.000	----	378 378	253 332	253 1.313	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.05 1/30 1/70	0.617 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.953 1/30 ----	250 1/50
5 117	雑壁	曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	379.0 ----	862 862	227 705	227 3.101	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> > 0.41 N/mm2				(雑壁No. 2)	2)
5 117	雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	862 862	227 705	227 3.101	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> > 0.41 N/mm2				(雑壁No. 22)	22)

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
1 103		曲げ柱 86.0 43.0	877 2603	494.0 1.000	----	343 347	140 327	140 2.344	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.03 1/30 1/12	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
104		曲げ柱 86.0 43.0	385 2603	494.0 1.000	----	272 276	111 288	111 2.595	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
105		曲げ柱 86.0 43.0	462 2603	494.0 1.000	----	284 288	116 294	116 2.542	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
106		曲げ柱 86.0 43.0	485 2603	494.0 1.000	----	287 291	117 296	117 2.527	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/11	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
107		曲げ柱 86.0 43.0	454 2603	494.0 1.000	----	282 287	115 293	115 2.547	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/10	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
B	D	D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
108	曲げ柱	86.0 43.0	490 2603	494.0 1.000	----	288 292	117 296	117 2.524	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/11	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.488 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
109	曲げ柱	86.0 43.0	535 2603	335.0 1.000	----	299 299	178 301	178 1.688	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/26	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.791 1/30 ----	250 1/50
110	曲げ柱	86.0 43.0	643 2603	285.0 1.000	----	388 388	272 322	272 1.183	1.99 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.05 1/30 1/181	0.720 1/30 1/82	11.3* 1/82 1/82	6.628 1/30 ----	250 1/50
111	曲げ柱	86.0 43.0	554 2603	335.0 1.000	----	376 376	224 315	224 1.404	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.04 1/30 1/49	0.720 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.791 1/30 ----	250 1/50
112	曲げ柱	86.0 43.0	514 2603	607.0 1.000	----	291 296	97 298	97 3.086	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
113	曲げ柱	86.0 43.0	497 2603	607.0 1.000	----	288 293	96 297	96 3.098	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
114	曲げ柱	86.0 43.0	577 2603	607.0 1.000	----	300 305	100 303	100 3.041	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
115	曲げ柱	86.0 43.0	498 2603	607.0 1.000	----	288 293	96 297	96 3.098	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
116	曲げ柱	86.0 43.0	487 2603	607.0 1.000	----	286 292	95 296	95 3.106	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
117	曲げ柱	86.0 43.0	467 2603	607.0 1.000	----	283 289	94 294	94 3.122	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
118	曲げ柱	86.0 43.0	403 2603	607.0 1.000	----	274 279	91 289	91 3.176	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.02 1/30 1/7	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
119	曲げ柱	86.0 43.0	896 2603	607.0 1.000	----	340 349	114 327	114 2.880	2.60 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
2 112	曲げ柱	35.0 35.0	112 862	258.0 1.000	----	89 89	69 118	69 1.710	2.60 1/150 1/150	0.05 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ---	250 1/50
113	曲げ柱	35.0 35.0	93 862	258.0 1.000	----	87 87	67 116	67 1.731	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ---	250 1/50
114	曲げ柱	35.0 35.0	86 862	258.0 1.000	----	86 86	67 116	67 1.739	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ---	250 1/50
115	曲げ柱	35.0 35.0	88 862	258.0 1.000	----	86 86	67 116	67 1.736	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ---	250 1/50
116	曲げ柱	35.0 35.0	91 862	258.0 1.000	----	87 87	67 116	67 1.733	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ---	250 1/50
117	曲げ柱	35.0 35.0	80 862	258.0 1.000	----	85 85	66 115	66 1.746	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ---	250 1/50
118	曲げ柱	35.0 35.0	142 862	258.0 1.000	----	92 92	72 120	72 1.680	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ---	250 1/50

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
119		曲げ柱 35.0 35.0	13 862	258.0 1.000	----	77 77	60 110	60 1.842	2.60 1/150 1/150	0.01 1/30 1/150	0.03 1/30 1/20	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
121		曲げ柱 35.0 35.0	512 862	258.0 1.000	----	128 128	99 150	99 1.516	2.60 1/150 1/150	0.24 1/45 1/150	0.06 1/30 1/36	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3 103		曲げ柱 55.0 120.0	1247 4646	454.0 1.000	----	1471 1513	657 713	657 1.085	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.403 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.783 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
105		曲げ柱 70.0 70.0	980 3450	454.0 1.000	----	619 632	276 421	276 1.527	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
107		曲げ柱 70.0 70.0	997 3450	454.0 1.000	----	620 637	277 422	277 1.524	2.60 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
109		曲げ柱型付壁 70.0 70.0	905 ----	454.0 1.000	----	275.3 923	335 838	335 2.499	1.50						
			<吹き抜け柱のF> 1.50 ※曲げ終局強度は最下階柱脚を採用、せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
111 112		せん断壁	1762 ----	----	308.0 ----	11946 11946	3879 1944	1944 0.501	1.00						
113 119		せん断壁	6015 ----	----	1039.0 ----	444237 444237	85512 20055	19200 0.235	1.00						
4 103		曲げ柱 55.0 120.0	871 4646	454.0 1.000	----	1341 1331	589 688	589 1.168	1.89 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.06 1/30 1/220	0.403 1/30 1/89	11.3* 1/50 1/89	3.783 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 1.89 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw<sub>o</sub></sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
105		曲げ柱 70.0 70.0	732 3450	454.0 1.000	----	551 568	247 401	247 1.625	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107		曲げ柱 70.0 70.0	562 3450	454.0 1.000	----	506 523	227 387	227 1.709	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.03 1/30 1/25	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109		曲げ柱 70.0 70.0	1360 3450	454.0 1.000	----	707 725	315 450	315 1.428	2.60 1/150 1/150	0.16 1/30 1/150	0.05 1/30 1/46	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
111	112	せん断壁	1742 ----	----	308.0 ----	9370 9370	3042 2339	2339 0.769	1.00						
113		せん断柱 70.0 70.0	1132 3450	228.0 1.000	----	670 670	588 557	557 0.948	1.22 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.08 1/30 ---	0.388 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	3.257 1/30 1/162	250 1/50 0.720
114		曲げ柱 35.0 35.0	195 862	228.0 1.000	----	98 98	86 125	86 1.445	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.05 1/30 1/43	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.514 1/30 ---	250 1/50
115		曲げ柱 70.0 70.0	925 3450	372.0 1.000	----	618 618	333 425	333 1.277	2.49 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/85	0.388 1/30 1/54	11.3* 1/50 1/54	5.314 1/30 ---	250 1/50
116		曲げ柱 35.0 35.0	169 862	372.0 1.000	----	95 95	51 122	51 2.387	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/12	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	10.629 1/30 ---	250 1/50
117		曲げ柱 70.0 70.0	1095 3450	305.0 1.000	----	661 661	434 479	434 1.105	1.33 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.06 1/30 1/2761	0.388 1/30 1/142	11.3* 1/50 1/142	4.357 1/30 ---	250 1/50
5	103	曲げ柱 55.0 120.0	1238 4646	454.0 1.000	----	1488 1509	660 714	660 1.082	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.403 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.783 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
105		曲げ柱 70.0 70.0	1075 3450	454.0 1.000	----	647 656	287 429	287 1.495	2.60 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.04 1/30 1/38	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107		曲げ柱 70.0 70.0	696 3450	454.0 1.000	----	549 559	244 399	244 1.635	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109		曲げ柱 70.0 70.0	647 3450	454.0 1.000	----	535 546	238 395	238 1.659	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/27	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
111		曲げ柱 70.0 70.0	575 3450	567.0 1.000	----	514 526	183 389	183 2.120	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.03 1/30 1/15	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	8.100 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
112		せん断柱型付壁 35.0 35.0	369 ----	228.0 1.000	----	225.4 2412	1070 675	675 0.631	1.00						
113		せん断柱 70.0 70.0	917 3450	228.0 1.000	----	616 616	541 540	540 0.999	1.26 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.08 1/30 ---	0.388 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	3.257 1/30 1/150	250 1/50 0.720
114		曲げ柱 35.0 35.0	285 862	372.0 1.000	----	108 108	58 132	58 2.278	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.03 1/30 1/13	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	10.629 1/30 ---	250 1/50
115		曲げ柱 70.0 70.0	1058 3450	372.0 1.000	----	652 652	351 435	351 1.242	2.32 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.05 1/30 1/106	0.388 1/30 1/62	11.3* 1/50 1/62	5.314 1/30 ---	250 1/50
116		せん断柱型付壁 35.0 35.0	377 ----	70.0 0.307	----	46.0 180	391 320	320 0.820	1.00						
117		極脆性柱 70.0 70.0	1746 3450	40.0 0.175	----	811 811	4057 825	825 0.203	0.80 ---	---	---	---	---	0.571 ---	---

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cwo</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
6	103	曲げ柱 55.0 120.0	1000 4646	454.0 1.000	----	1351 1394	605 694	605 1.147	1.72 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.07 1/30 1/320	0.403 1/30 1/102	11.3* 1/50 1/102	3.783 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.72 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	105	曲げ柱 70.0 70.0	680 3450	454.0 1.000	----	557 554	245 400	245 1.632	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	107	曲げ柱 70.0 70.0	573 3450	454.0 1.000	----	508 526	228 388	228 1.704	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.03 1/30 1/25	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109	111	せん断壁	3926 ----	----	1215.0 ----	46285 46285	7619 4872	4872 0.639	1.00						
	112	せん断柱型付壁 35.0 35.0	183 ----	228.0 1.000	----	225.4 2210	980 827	827 0.843	1.00						
	113	せん断柱 70.0 70.0	1194 3450	228.0 1.000	----	686 686	601 562	562 0.935	1.20 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.388 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/165	250 0.720
	114	曲げ柱 35.0 35.0	142 862	228.0 1.000	----	92 92	81 120	81 1.484	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/39	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.514 1/30 ----	250 1/50
	115	曲げ柱 70.0 70.0	715 3450	372.0 1.000	----	564 564	303 408	303 1.345	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/61	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.314 1/30 ----	250 1/50
	116	曲げ柱 35.0 35.0	172 862	372.0 1.000	----	96 96	51 123	51 2.384	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/12	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	10.629 1/30 ----	250 1/50
	117	曲げ柱 70.0 70.0	1027 3450	305.0 1.000	----	644 644	423 474	423 1.122	1.50 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.06 1/30 1/693	0.388 1/30 1/123	11.3* 1/50 1/123	4.357 1/30 ----	250 1/50



< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
B	D	D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
7	103	曲げ柱 55.0 120.0	1324 4646	454.0 1.000	----	1465 1549	664 716	664 1.079	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.403 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.783 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 1.27 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	105	曲げ柱 70.0 70.0	933 3450	454.0 1.000	----	616 621	272 419	272 1.537	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.04 1/30 1/34	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	107	曲げ柱 70.0 70.0	1421 3450	454.0 1.000	----	667 740	310 446	310 1.441	2.60 1/150 1/150	0.16 1/30 1/150	0.04 1/30 1/44	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	6.486 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
	109	せん断柱 70.0 70.0	1813 3450	228.0 1.000	----	955 955	838 637	637 0.761	1.03 1/150 1/150	0.21 1/33 1/150	0.09 1/30 ----	0.543 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/227	250 1/50 0.720
	111	極脆性柱 70.0 70.0	1840 3450	80.0 0.351	----	960 960	2401 875	875 0.365	0.80 ----	----	----	----	----	1.143 ----	----
	112	せん断柱型付壁 35.0 35.0	194 ----	95.0 0.417	----	515	603 368	368 0.611	1.00 ----	----	----	----	----	----	----
	113	極脆性柱 70.0 70.0	1209 3450	65.0 0.285	----	689 689	2121 782	782 0.369	0.80 ----	----	----	----	----	0.929 ----	----
	114	極脆性柱 35.0 35.0	303 862	65.0 0.285	----	109 109	336 216	216 0.641	0.80 ----	----	----	----	----	1.857 ----	----
	115	119 せん断壁	4925 ----	----	687.0 ----	275216 275216	80121 15258	15000 0.190	1.00 ----	----	----	----	----	----	----
8	121	曲げ柱 45.0 45.0	210 1426	258.0 1.000	----	169 169	131 182	131 1.391	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.05 1/30 1/52	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	122	曲げ柱 45.0 45.0	278 1426	258.0 1.000	----	179 179	139 187	139 1.347	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/61	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
B	D	D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
9	103	曲げ柱 86.0 43.0	857 2603	494.0 1.000	----	340 344	139 326	139 2.351	2.60 1/150	0.13 1/30	0.03 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	11.488 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
104	曲げ柱 86.0 43.0	387 2603	494.0 1.000	----	272 277	111 288	111 2.594	2.60 1/150	0.06 1/30	0.02 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	11.488 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
105	曲げ柱 86.0 43.0	463 2603	494.0 1.000	----	284 288	116 294	116 2.542	2.60 1/150	0.07 1/30	0.02 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	11.488 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
106	曲げ柱 86.0 43.0	482 2603	494.0 1.000	----	286 291	117 296	117 2.529	2.60 1/150	0.07 1/30	0.02 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	11.488 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
107	曲げ柱 86.0 43.0	454 2603	494.0 1.000	----	282 287	115 293	115 2.547	2.60 1/150	0.07 1/30	0.02 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	11.488 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
108	曲げ柱 86.0 43.0	492 2603	494.0 1.000	----	287 292	117 296	117 2.525	2.60 1/150	0.08 1/30	0.02 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	11.488 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
109	曲げ柱 86.0 43.0	493 2603	607.0 1.000	----	287 293	96 296	96 3.101	2.60 1/150	0.08 1/30	0.02 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	14.116 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
110	曲げ柱 86.0 43.0	562 2603	607.0 1.000	----	298 303	99 302	99 3.051	2.60 1/150	0.09 1/30	0.02 1/30	0.512 1/30	13.1* 1/50	14.116 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N c	h <sub>o</sub> / Ho	h <sub>w</sub> / h <sub>cw</sub>	BMu	QSu	QSu/ QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
111		曲げ柱 86.0 43.0	521 2603	607.0 1.000	----	292 297	97 299	97 3.080	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.02 1/30 1/8	0.512 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	14.116 1/30 ----	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
112		曲げ柱 86.0 43.0	661 2603	228.0 1.000	----	354 354	311 318	311 1.023	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
113		曲げ柱 86.0 43.0	651 2603	228.0 1.000	----	353 353	310 317	310 1.024	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
114		曲げ柱 86.0 43.0	675 2603	228.0 1.000	----	356 356	312 319	312 1.021	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
115		曲げ柱 86.0 43.0	647 2603	228.0 1.000	----	352 352	309 317	309 1.025	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
116		曲げ柱 86.0 43.0	746 2603	228.0 1.000	----	366 366	321 325	321 1.011	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
117		曲げ柱 86.0 43.0	649 2603	228.0 1.000	----	353 353	309 317	309 1.025	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
118		曲げ柱 86.0 43.0	610 2603	228.0 1.000	----	347 347	305 314	305 1.030	1.27 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.06 1/30 1/0	0.617 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.302 1/30 ----	250 1/50
119		せん断柱 86.0 43.0	1088 2603	228.0 1.000	----	410 410	360 352	352 0.978	1.24 1/150 1/150	0.17 1/30 1/150	0.07 1/30 ----	0.617 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	5.302 1/30 1/154	250 1/50 0.720
121		曲げ柱 45.0 45.0	97 1426	258.0 1.000	----	150 150	116 173	116 1.485	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/39	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
122		曲げ柱 45.0 45.0	-28 1426	258.0 1.000	----	129 129	100 165	100 1.657	2.60 1/150 1/150	0.00 1/30 1/150	0.03 1/30 1/27	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
10	113	曲げ柱 45.0 45.0	148 1426	258.0 1.000	----	159 159	123 177	123 1.438	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/44	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	114	曲げ柱 45.0 45.0	14 1426	258.0 1.000	----	136 136	105 166	105 1.577	2.60 1/150 1/150	0.00 1/30 1/150	0.04 1/30 1/31	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	115	曲げ柱 45.0 45.0	65 1426	258.0 1.000	----	145 145	112 170	112 1.518	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/36	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	116	曲げ柱 45.0 45.0	55 1426	258.0 1.000	----	143 143	111 170	111 1.528	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	117	曲げ柱 45.0 45.0	57 1426	258.0 1.000	----	143 143	111 170	111 1.526	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	118	曲げ柱 45.0 45.0	54 1426	258.0 1.000	----	143 143	111 169	111 1.530	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	119	曲げ柱 45.0 45.0	85 1426	258.0 1.000	----	148 148	115 172	115 1.497	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.04 1/30 1/38	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	121	曲げ柱 45.0 45.0	112 1426	258.0 1.000	----	153 153	118 174	118 1.470	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/40	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
	122	曲げ柱 45.0 45.0	91 1426	258.0 1.000	----	149 149	116 172	116 1.491	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.04 1/30 1/38	0.560 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.733 1/30 ----	250 1/50
11	113	121 せん断壁	857 ----	----	308.0 ----	444668 444668	144373 19955	19955 0.138	1.00						
5	116	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	308.0 ----	968 968	314 833	314 2.651	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.53 N/mm2				(雑壁No. 17)	
5	116	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	308.0 ----	43 43	14 77	14 5.476	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.19 N/mm2				(雑壁No. 32)	

【RC鉛直部材の強度寄与係数】 X方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

分類 : 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱、極脆性袖壁付柱  
 せん断袖壁付柱、曲げ袖壁付柱  
 曲げ壁、せん断壁、せん断柱型付壁、曲げ柱型付壁

Q<sub>Su</sub>/Q<sub>Mu</sub> : せん断終局強度/曲げ終局強度時のせん断力  
 R<sub>my</sub>, R<sub>su</sub> : 柱の曲げ降伏層間変形角、せん断柱の終局層間変形角  
 α<sub>m1</sub> : F 1=0.8の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m2</sub> : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m3</sub> : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m4</sub> : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m5</sub> : 1.27 ≤ F 1の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>s1</sub> : F 1=0.8の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s2</sub> : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s3</sub> : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s4</sub> : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s5</sub> : 1.27 ≤ F 1の場合のせん断柱の強度寄与係数

F, G-No. : F指標値とそのグループ番号  
 Q<sub>u</sub> : 保有せん断力 (kN)  
 F 1 : 第1グループのF指標値  
 α 1 : F 1=0.8の場合の強度寄与係数 α  
 α 2 : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合の強度寄与係数 α  
 α 3 : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合の強度寄与係数 α  
 α 4 : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合の強度寄与係数 α  
 α 5 : 1.27 ≤ F 1の場合の強度寄与係数 α  
 \*印は、強度寄与係数を直接指定した場合を示す。 極脆性柱・せん断柱・曲げ柱それぞれで最小となるαに“<”付を出力

R1 : 第1グループの終局強度時変形角 以下に各グループが第1グループになる場合のF 1との対応を示す。

・RC階、混合RC階

G-No.	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F1	0.8	1.0	1.1	1.2	1.27	1.4	1.5	1.75	2.0	2.25	2.6	3.0	3.2
R1	1/500	1/250	1/200	1/167	1/150	1/135	1/125	1/100	1/82	1/66	1/50	1/35	1/30

< 3階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub> R <sub>su</sub>	R <sub>my</sub> R <sub>su</sub>	α 1 α <sub>m1</sub>	α s1	α 2 α <sub>m2</sub>	α s2	α 3 α <sub>m3</sub>	α s3	α 4 α <sub>m4</sub>	α s4	α 5 α <sub>m5</sub>	α s5
1	103	せん断柱型付壁	1.00	( 2)	1859	---	---	0.650		1.000							
	104	曲げ柱	2.60	(11)	190	1/150	---	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	105	曲げ柱	2.60	(11)	197	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	106	曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	107	曲げ柱	2.60	(11)	197	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	108	曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	109	曲げ柱	2.60	(11)	196	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	110	曲げ柱	2.00	( 9)	240	1/150	---	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	111	曲げ柱	2.00	( 9)	240	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	112	曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	113	曲げ柱	2.60	(11)	196	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	114	曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
		115			2.60 (11)	197	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		116			2.60 (11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		117			2.60 (11)	197	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		118			2.60 (11)	191	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		119			1.50 ( 7)	713	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000
3		102			2.60 (11)	98	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		104			2.60 (11)	89	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		105			1.12 ( 3)	289	1/190	<0.566 >		<0.832 >		<0.965 >				
		107			1.12 ( 3)	308	1/190	0.566		0.832		0.965				
	111	109		せん断壁	1.00 ( 2)	3585	---	0.650		1.000						
	115	113		せん断壁	1.00 ( 2)	4300	---	1.000*		1.000*						
		117			1.12 ( 3)	290	1/190	0.566		0.832		0.965				
		118			2.60 (11)	89	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		120			2.60 (11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
4		102			2.60 (11)	91	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		104			2.60 (11)	87	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		105			2.60 (11)	186	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		109			1.50 ( 7)	1074	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000
	113	111		せん断壁	1.00 ( 2)	3066	---	0.650		1.000						
		117			2.60 (11)	185	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		118			2.60 (11)	86	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		120			2.60 (11)	90	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
5		102			2.60 (11)	100	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000
		104			2.60 (11)	95	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_u}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
		105 曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		117 曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		118 曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		120 曲げ柱	2.60	(11)	99	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
6		102 曲げ柱	2.60	(11)	91	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		104 曲げ柱	2.60	(11)	86	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		105 曲げ柱	2.60	(11)	186	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
	113	せん断壁	1.00	(2)	5542	---	0.650			1.000							
		117 曲げ柱	2.60	(11)	188	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		118 曲げ柱	2.60	(11)	85	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		120 曲げ柱	2.60	(11)	89	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
7		102 曲げ柱	2.60	(11)	98	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		104 曲げ柱	2.60	(11)	90	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
	107	せん断壁	1.00	(2)	4300	---	1.000*			1.000*							
		109 曲げ柱型付壁	1.30	(5)	468	---	0.650			1.000		1.000		1.000		1.000	
		111 極脆性柱	0.80	(1)	529	---	<1.000 >										
		113 曲げ柱	1.12	(3)	311	1/190	0.566			0.832		0.965					
		115 曲げ柱	1.12	(3)	305	1/190	0.566			0.832		0.965					
		117 曲げ柱	1.12	(3)	287	1/190	0.566			0.832		0.965					
		118 曲げ柱	2.60	(11)	93	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		120 曲げ柱	2.60	(11)	97	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
9		103 せん断柱型付壁	1.00	(2)	1860	---	0.650			1.000							
		104 曲げ柱	2.60	(11)	190	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	
		105 曲げ柱	2.60	(11)	197	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
106			曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
107			曲げ柱	2.60	(11)	197	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
108			曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109			曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
110			曲げ柱	2.60	(11)	204	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
111			曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
112			曲げ柱	2.60	(11)	215	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
113			曲げ柱	2.60	(11)	212	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
114			曲げ柱	2.60	(11)	213	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115			曲げ柱	2.60	(11)	212	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116			曲げ柱	2.60	(11)	213	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
117			曲げ柱	2.60	(11)	213	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
118			曲げ柱	2.60	(11)	206	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
119			曲げ柱型付壁	1.50	(7)	723	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
6	109	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	28		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
9	111	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	291		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
4	109	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	16		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
7	109	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	221		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
7	109	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	73		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
1	103		曲げ柱	2.60	(11)	140	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	104		曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	105		曲げ柱	2.60	(11)	116	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	106		曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	



< 2 階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
107		曲げ柱	2.60	(11)	115	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
108		曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109		せん断柱	1.00	(2)	450	1/250	0.772		1.000		1.000		1.000		1.000	
110		せん断柱	1.00	(2)	0.842	1/250	0.650	0.772	1.000	1.000			1.000		1.000	
111		せん断柱	1.00	(2)	477	1/250	0.933		1.000		1.000		1.000		1.000	
112		曲げ柱	2.60	(11)	0.697	1/250	0.650	0.933	1.000	1.000			0.825		0.929	1.000
113		曲げ柱	2.60	(11)	97	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
114		曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115		曲げ柱	2.60	(11)	100	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116		曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
117		曲げ柱	2.60	(11)	95	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
118		曲げ柱	2.60	(11)	94	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
119		曲げ柱	2.60	(11)	91	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
3	103	曲げ柱	1.27	(5)	114	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	105	曲げ柱	2.60	(11)	657	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	107	曲げ柱	2.60	(11)	276	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	109	曲げ柱型付壁	1.50	(7)	277	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	111	曲げ柱型付壁	1.28	(5)	335	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
	113	117	せん断壁	1.00	(2)	1727	---	0.650	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	
	119	せん断柱	1.00	(2)	10700	---	1.000*		1.000*							
4	103	曲げ柱	1.89	(8)	963	1/226	0.705		1.000		1.000		1.000		1.000	
	105	曲げ柱	2.60	(11)	0.875	1/250	0.617	0.705	0.933	1.000			<0.825 >		<0.929 >	<1.000 >
	107	曲げ柱	2.60	(11)	589	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	109	曲げ柱	2.60	(11)	247	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		曲げ柱	2.60	(11)	227	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		曲げ柱	2.60	(11)	315	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Q <sub>u</sub> Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>my</sub> R <sub>Su</sub>	α <sub>1</sub> α <sub>m1</sub>	α <sub>s1</sub>	α <sub>2</sub> α <sub>m2</sub>	α <sub>s2</sub>	α <sub>3</sub> α <sub>m3</sub>	α <sub>s3</sub>	α <sub>4</sub> α <sub>m4</sub>	α <sub>s4</sub>	α <sub>5</sub> α <sub>m5</sub>	α <sub>s5</sub>
		111 曲げ柱型付壁	1.50	(7)	681	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
		113 115 せん断壁	1.00	(2)	6500	---	1.000*		1.000*							
		117 曲げ柱	1.27	(5)	452	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		119 せん断柱	1.03	(2)	918	1/213	0.630		0.945							
5		103 曲げ柱	1.27	(5)	0.950 660	1/229 1/150	0.599 0.510	0.630	0.897 0.720	0.945			0.825		0.929	1.000
		105 曲げ柱	2.60	(11)	287	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		107 曲げ柱	2.60	(11)	244	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		109 曲げ柱	2.60	(11)	238	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		111 曲げ柱	2.60	(11)	183	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		113 曲げ柱	1.70	(7)	423	1/150	<0.510>		<0.720>		<0.825>		<0.929>		<1.000>	
		115 曲げ柱	1.45	(6)	439	1/150	<0.510>		<0.720>		<0.825>		<0.929>		<1.000>	
		117 せん断柱	1.26	(4)	529	1/150	<0.514>		<0.726>		<0.832>		<0.937>			
		119 せん断柱	1.00	(2)	0.992 944	1/151 1/213	0.510 0.686	0.514	0.720 1.000	0.726	0.825	0.832	0.929	0.937		
6		103 曲げ柱	1.72	(7)	0.872 605	1/250 1/150	0.599 0.510	0.686	0.897 0.720	1.000			0.825		0.929	1.000
		105 曲げ柱	2.60	(11)	245	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		107 曲げ柱	2.60	(11)	228	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		109 111 せん断壁	1.00	(2)	9500	---	1.000*		1.000*							
		113 曲げ柱	1.27	(5)	490	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		115 曲げ柱	2.15	(9)	390	1/150	<0.510>		<0.720>		<0.825>		<0.929>		<1.000>	
		117 曲げ柱	1.41	(6)	441	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		119 せん断柱	1.04	(2)	915	1/213	<0.624>		<0.935>							
7		103 曲げ柱	1.27	(5)	0.959 664	1/226 1/150	0.599 0.510	0.624	0.897 0.720	0.935			0.825		0.929	1.000
		105 曲げ柱	2.60	(11)	272	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
		107 曲げ柱	2.60	(11)	310	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_{Mu}}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$	$\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$	$\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$	$\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$	$\alpha m5$	$\alpha s5$
	109	111	せん断壁	1.00	(2)	6900	---	---	1.000*		1.000*											
	113		曲げ柱	1.27	(5)	477	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	115	119	せん断壁	1.00	(2)	9900	---	---	1.000*		1.000*											
9	103		曲げ柱	2.60	(11)	139	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	104		曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	105		曲げ柱	2.60	(11)	116	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	106		曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	107		曲げ柱	2.60	(11)	115	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	108		曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	109		曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	110		曲げ柱	2.60	(11)	99	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	111		曲げ柱	2.60	(11)	97	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	112		曲げ柱	2.60	(11)	219	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	113		曲げ柱	2.60	(11)	214	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	114		曲げ柱	2.60	(11)	217	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	115		曲げ柱	2.60	(11)	214	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	116		曲げ柱	2.60	(11)	219	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	117		曲げ柱	2.60	(11)	215	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	118		曲げ柱	2.60	(11)	208	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
	119		曲げ柱	2.60	(11)	253	1/150	---	0.510		0.720			0.825			0.929				1.000	
5	117	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	227			0.650		1.000			1.000			1.000				1.000	
5	117	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	227			0.650		1.000			1.000			1.000				1.000	

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
1	103	曲げ柱	2.60	(11)	140	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	104	曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	105	曲げ柱	2.60	(11)	116	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	106	曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	107	曲げ柱	2.60	(11)	115	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	108	曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	109	曲げ柱	2.60	(11)	178	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	110	曲げ柱	1.99	(8)	272	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	111	曲げ柱	2.60	(11)	224	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	112	曲げ柱	2.60	(11)	97	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	113	曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	114	曲げ柱	2.60	(11)	100	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	115	曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	116	曲げ柱	2.60	(11)	95	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	117	曲げ柱	2.60	(11)	94	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	118	曲げ柱	2.60	(11)	91	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	119	曲げ柱	2.60	(11)	114	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
2	112	曲げ柱	2.60	(11)	69	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	113	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	114	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	115	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	116	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	117	曲げ柱	2.60	(11)	66	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	118	曲げ柱	2.60	(11)	72	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_u}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$	$\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$	$\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$	$\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$	$\alpha m5$	$\alpha s5$	
		119																				
		121																				
3		103																				
		105																				
		107																				
		109																				
		111	112																			
		113	119																			
4		103																				
		105																				
		107																				
		109																				
		111	112																			
		113																				
		114																				
		115																				
		116																				
		117																				
5		103																				
		105																				
		107																				
		109																				
		111																				
		112																				

< 1階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
		せん断柱	1.26	( 4 )	540	1/150	<0.510 >		<0.721 >		<0.826 >		<0.929 >			
		曲げ柱	2.60	(11)	0.999 58	1/150	0.510	0.510	0.720	0.721	0.825	0.826	0.929	0.929		1.000
		曲げ柱	2.32	(10)	351	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		せん断柱型付壁	1.00	( 2 )	320	---	0.650		1.000							
		極脆性柱	0.80	( 1 )	825	---	<1.000 >									
6	103	曲げ柱	1.72	( 7 )	0.203 605	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >			<1.000 >
		曲げ柱	2.60	(11)	245	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	228	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
	111	せん断壁	1.00	( 2 )	4872	---	0.650		1.000							
		せん断柱型付壁	1.00	( 2 )	827	---	0.650		1.000							
		せん断柱	1.20	( 4 )	562	1/150	0.545		0.770		0.882		0.993			
		曲げ柱	2.60	(11)	0.935 81	1/165 1/150	0.510	0.545	0.720	0.770	0.825	0.882	0.929	0.993		1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	303	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	51	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	1.50	( 7 )	423	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
7	103	曲げ柱	1.27	( 5 )	664	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	272	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		曲げ柱	2.60	(11)	310	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929			1.000
		せん断柱	1.03	( 2 )	637	1/150	<0.670 >		<0.947 >							
		極脆性柱	0.80	( 1 )	0.761 875	1/227	0.510	0.670	0.720	0.947						
		せん断柱型付壁	1.00	( 2 )	0.365 368	---	0.650		1.000							
		極脆性柱	0.80	( 1 )	782	---	1.000									
		極脆性柱	0.80	( 1 )	0.369 216	---	1.000									
	119	せん断壁	1.00	( 2 )	0.641 15000	---	1.000*		1.000*							

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_u}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$	
8	121	曲げ柱	2.60	(11)	131	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	122	曲げ柱	2.60	(11)	139	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
9	103	曲げ柱	2.60	(11)	139	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	104	曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	105	曲げ柱	2.60	(11)	116	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	106	曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	107	曲げ柱	2.60	(11)	115	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	108	曲げ柱	2.60	(11)	117	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	109	曲げ柱	2.60	(11)	96	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	110	曲げ柱	2.60	(11)	99	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	111	曲げ柱	2.60	(11)	97	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	112	曲げ柱	1.27	(5)	311	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	113	曲げ柱	1.27	(5)	310	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	114	曲げ柱	1.27	(5)	312	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	115	曲げ柱	1.27	(5)	309	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	116	曲げ柱	1.27	(5)	321	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	117	曲げ柱	1.27	(5)	309	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	118	曲げ柱	1.27	(5)	305	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	119	せん断柱	1.24	(4)	352	1/150	0.521			0.736		0.843		0.949				
	121	曲げ柱	2.60	(11)	0.978 116	1/154 1/150	0.510 0.510	0.521		0.720 0.720	0.736	0.825 0.825	0.843	0.929 0.929	0.949		1.000	
	122	曲げ柱	2.60	(11)	100	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
10	113	曲げ柱	2.60	(11)	123	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	114	曲げ柱	2.60	(11)	105	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		
	115	曲げ柱	2.60	(11)	112	1/150	0.510			0.720		0.825		0.929		1.000		

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	- 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_u}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$	$\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$	$\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$	$\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$	$\alpha m5$	$\alpha s5$
	116		曲げ柱	2.60	(11)		111	1/150	0.510		0.720			0.825			0.929			1.000		
	117		曲げ柱	2.60	(11)		111	1/150	0.510		0.720			0.825			0.929			1.000		
	118		曲げ柱	2.60	(11)		111	1/150	0.510		0.720			0.825			0.929			1.000		
	119		曲げ柱	2.60	(11)		115	1/150	0.510		0.720			0.825			0.929			1.000		
	121		曲げ柱	2.60	(11)		118	1/150	0.510		0.720			0.825			0.929			1.000		
	122		曲げ柱	2.60	(11)		116	1/150	0.510		0.720			0.825			0.929			1.000		
11	113	121	せん断壁	1.00	(2)		19955	---	0.650		1.000											
5	116	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)		314		0.650		1.000			1.000			1.000			1.000		
5	116	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)		14		0.650		1.000			1.000			1.000			1.000		





【鉛直部材の諸元：(伏図)】 X方向 負加力時 2次診断

---- : X方向の壁      .... : Y方向の壁  
上段 : 保有せん断力    下段 : F指標, 破壊形式  
鉛直部材の分類 S : せん断柱    X : 極脆性柱    □ : その他

破壊形式

CB : 曲げ柱            CS : せん断柱            CSS : 極脆性柱            CWB : 曲げ袖壁付柱            CWS : せん断袖壁付柱            CWSS : 極脆性袖壁付柱  
WCB : 曲げ柱型付壁    WCS : せん断柱型付壁  
WB : 曲げ壁            WS : せん断壁

< 3 階 > RC

11

10

9		1860 □ 1.00WCS	190 □ 2.60CB	197 □ 2.60CB	198 □ 2.60CB	197 □ 2.60CB	198 □ 2.60CB	200 □ 2.60CB	204 □ 2.60CB	200 □ 2.60CB	215 □ 2.60CB
---	--	----------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------

8

7		98 □ 2.60CB	90 □ 2.60CB	4300 □-----□ 1.00WS		468 □ 1.30WCB	529 X 0.80CSS					
6		91 □ 2.60CB	86 □ 2.60CB	186 □ 2.60CB	5542 □-----□ 1.00WS		⋮					
5		100 □ 2.60CB	95 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	⋮		⋮					
4		91 □ 2.60CB	87 □ 2.60CB	186 □ 2.60CB	1074 □ 1.50WCB	3066 □-----□ 1.00WS						
3		98 □ 2.60CB	89 □ 2.60CB	289 □ 1.12CB	308 □ 1.12CB	3585 □-----□ 1.00WS						
	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112

11

10

9            215            212            213            212            213            213            206            723  
              □            □            □            □            □            □            □            □  
 2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    1.50WCB

8

7                    311                    305                    287                    93                    97  
                      □                    □                    □                    □                    □                    □  
 1.12CB            1.12CB            1.12CB            2.60CB            2.60CB

6            5542                    188                    85                    89  
              □                    □                    □                    □                    □  
 1.00WS            2.60CB            2.60CB            2.60CB

5                                    201                    96                    99  
                                      □                    □                    □                    □  
 2.60CB            2.60CB            2.60CB

4            3066                    185                    86                    90  
              □                    □                    □                    □                    □  
 1.00WS            2.60CB            2.60CB            2.60CB

3                                    4300                    290                    89                    96  
                                      □                    □                    □                    □                    □  
                                      1.00WS            1.12CB            2.60CB            2.60CB

112      113      114      115      116      117      118      119      120      121      122

3

-----

2

1

1859	190	197	198	197	198	196	240	240	200
□	□	□	□	□	□	□	□	□	□
1.00WCS	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.00CB	2.00CB	2.60CB

101

102

103

104

105

106

107

108

109

110

111

112

3	-----							
2								
1	200	196	198	197	198	197	191	713
	□	□	□	□	□	□	□	□
	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	1.50WCB

112 113 114 115 116 117 118 119 120 121 122

< 2 階 > RC

11

10

9		139 □ 2.60CB	111 □ 2.60CB	116 □ 2.60CB	117 □ 2.60CB	115 □ 2.60CB	117 □ 2.60CB	96 □ 2.60CB	99 □ 2.60CB	97 □ 2.60CB	219 □ 2.60CB
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	-------------------	-------------------	-------------------	--------------------

8

7		664 □ 1.27CB · · ·	272 □ 2.60CB · · ·	310 □ 2.60CB · · ·		6900 □-----□ · 1.00WS · · · ·					
6		605 □ 1.72CB	245 □ 2.60CB	228 □ 2.60CB		9500 □-----□ 1.00WS					

5		660 □ 1.27CB	287 □ 2.60CB	244 □ 2.60CB		238 □ 2.60CB		183 □ 2.60CB			
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	--	--------------------	--	--------------------	--	--	--

4		589 □ 1.89CB · · ·	247 □ 2.60CB · · ·	227 □ 2.60CB · · ·		315 □ 2.60CB · · ·		681 □ 1.50WCB · · ·			
---	--	-----------------------------------	-----------------------------------	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	------------------------------------	--	--	--

3		657 □ 1.27CB	276 □ 2.60CB	277 □ 2.60CB		335 □ 1.50WCB		1727 □ 1.28WCB			
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	--	---------------------	--	----------------------	--	--	--

101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

11

10

9            219            214            217            214            219            215            208            253  
              □            □            □            □            □            □            □            □  
              2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB

8

7                            477                            9900  
                              □                            □-----□  
                              1.27CB                            1.00WS

6                            490                            390                            441                            915  
                              □                            □                            □                            □  
                              1.27CB                            2.15CB                            1.41CB                            1.04CS

5                            423                            439                            529                            944  
                              □                            □                            □                            □  
                              1.70CB                            1.45CB                            1.26CS                            1.00CS

4                            6500                            452                            918  
                              □-----□                            □                            □  
                              1.00WS                            1.27CB                            1.03CS

3                            10700                            963  
                              □-----□                            □  
                              1.00WS                            1.00CS

112            113            114            115            116            117            118            119            120            121            122

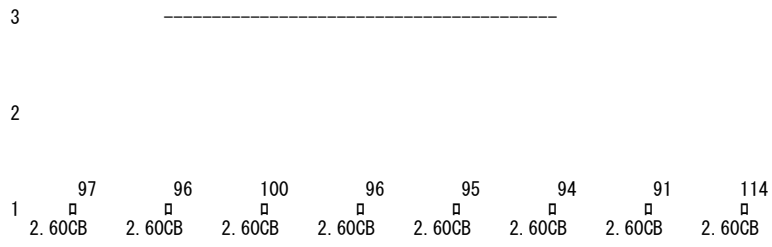


3

2

1		140	111	116	117	115	117	450	477	478	97
		□	□	□	□	□	□	S	S	S	□
		2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	1.00CS	1.00CS	1.00CS	2.60CB

101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111 112



112      113      114      115      116      117      118      119      120      121      122

< 1 階 > RC

11

10

9		139 □ 2.60CB	111 □ 2.60CB	116 □ 2.60CB	117 □ 2.60CB	115 □ 2.60CB	117 □ 2.60CB	96 □ 2.60CB	99 □ 2.60CB	97 □ 2.60CB	311 □ 1.27CB
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	-------------------	-------------------	-------------------	--------------------

8

7		664 □ 1.27CB · ·	272 □ 2.60CB · ·	310 □ 2.60CB · ·	637 S □ 1.03CS · ·	875 X □ 0.80CSS · ·	368 □ 1.00WGS
---	--	------------------------------	------------------------------	------------------------------	-----------------------------------	------------------------------------	---------------------

6		605 □ 1.72CB	245 □ 2.60CB	228 □ 2.60CB	4872 □-----□ 1.00WS	827 □ 1.00WGS
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	---------------------------	---------------------

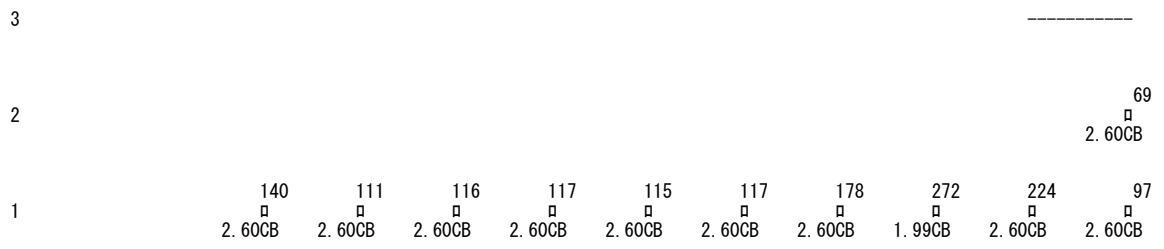
5		660 □ 1.27CB	287 □ 2.60CB	244 □ 2.60CB	238 □ 2.60CB	183 □ 2.60CB	675 □ 1.00WGS
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	---------------------

4		589 □ 1.89CB · ·	247 □ 2.60CB · ·	227 □ 2.60CB · ·	315 □ 2.60CB · ·	2339 □-----□ · 1.00WS · ·
---	--	------------------------------	------------------------------	------------------------------	------------------------------	---------------------------------------

3		657 □ 1.27CB	276 □ 2.60CB	277 □ 2.60CB	335 □ 1.50WCB	1944 □-----□ 1.00WS
---	--	--------------------	--------------------	--------------------	---------------------	---------------------------

101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

11	19955										
	□-----□-----□-----□-----□-----□-----□-----□-----□-----□-----□										
	1.00WS										
10	123	105	112	111	111	111	115		118	116	
	□	□	□	□	□	□	□		□	□	
	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB	2.60CB		2.60CB	2.60CB	
9	311	310	312	309	321	309	305	352	116	100	
	□	□	□	□	□	□	□	S	□	□	
	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.27CB	1.24CS	2.60CB	2.60CB	
8											
									131	139	
									□	□	
									2.60CB	2.60CB	
7	368	782	216				15000				
	□	X	X				□-----□-----□-----□-----□				
	1.00WCS	0.80GSS	0.80GSS				1.00WS				
6	827	562	81	303	51	423					
	□	S	□	□	□	□					
	1.00WCS	1.20GS	2.60CB	2.60CB	2.60CB	1.50CB					
5	675	540	58	351	320	825					
	□	S	□	□	□	X					
	1.00WCS	1.26GS	2.60CB	2.32CB	1.00WCS	0.80GSS					
4		557	86	333	51	434					
	□	S	□	□	□	□					
		1.22GS	2.60CB	2.49CB	2.60CB	1.33CB					
3											
							19200				
							□-----□-----□-----□-----□				
							1.00WS				
	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122



101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111 112

3	-----										
2	69 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	66 □ 2.60CB	72 □ 2.60CB	60 □ 2.60CB	99 □ 2.60CB		
1	97 □ 2.60CB	96 □ 2.60CB	100 □ 2.60CB	96 □ 2.60CB	95 □ 2.60CB	94 □ 2.60CB	91 □ 2.60CB	114 □ 2.60CB			
	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122

【鉛直部材の諸元：（軸組）】 X方向 負加力時 2次診断

////: 壁あり

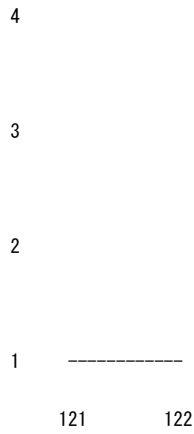
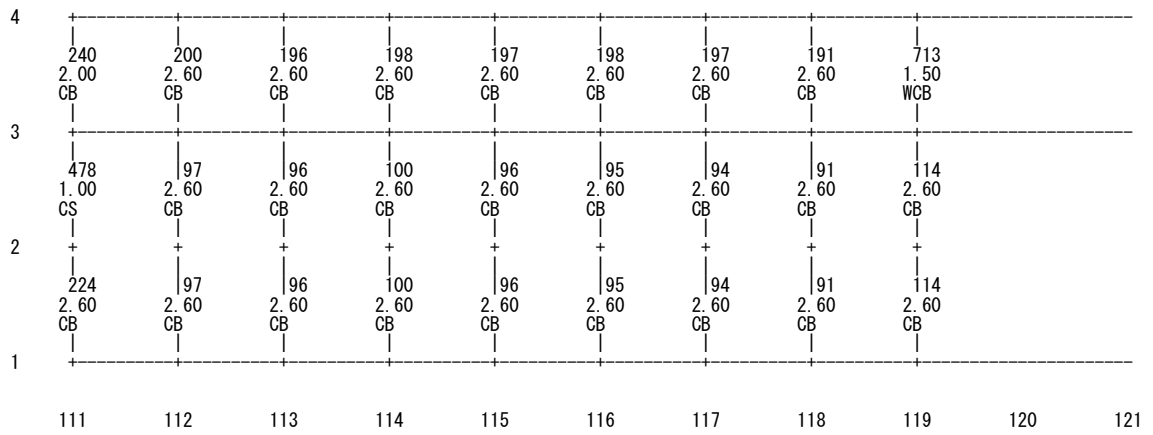
上段: 保有せん断力 中段: F指標 下段: 破壊形式

破壊形式

CB: 曲げ柱 CS: せん断柱 CSS: 極脆性柱 CWB: 曲げ袖壁付柱 CWS: せん断袖壁付柱 CWSS: 極脆性袖壁付柱  
WCB: 曲げ柱型付壁 WCS: せん断柱型付壁  
WB: 曲げ壁 WS: せん断壁

< 1 フレーム >

4			1859 1.00 WCS	190 2.60 CB	197 2.60 CB	198 2.60 CB	197 2.60 CB	198 2.60 CB	196 2.60 CB	240 2.00 CB	240 2.00 CB
3			140 2.60 CB	111 2.60 CB	116 2.60 CB	117 2.60 CB	115 2.60 CB	117 2.60 CB	450 1.00 CS	477 1.00 CS	478 1.00 CS
2			140 2.60 CB	111 2.60 CB	116 2.60 CB	117 2.60 CB	115 2.60 CB	117 2.60 CB	178 2.60 CB	272 1.99 CB	224 2.60 CB
1											
	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111





< 2 フレーム >

4

3

2

1

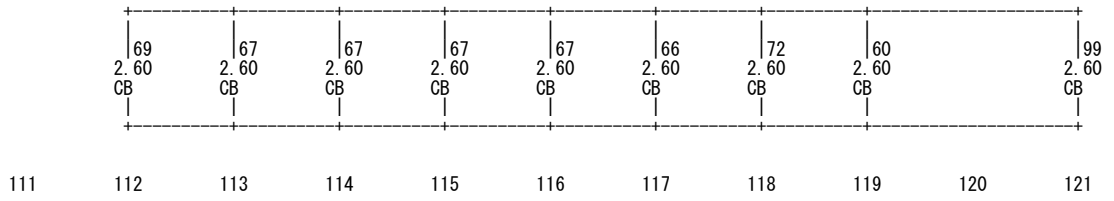
101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111

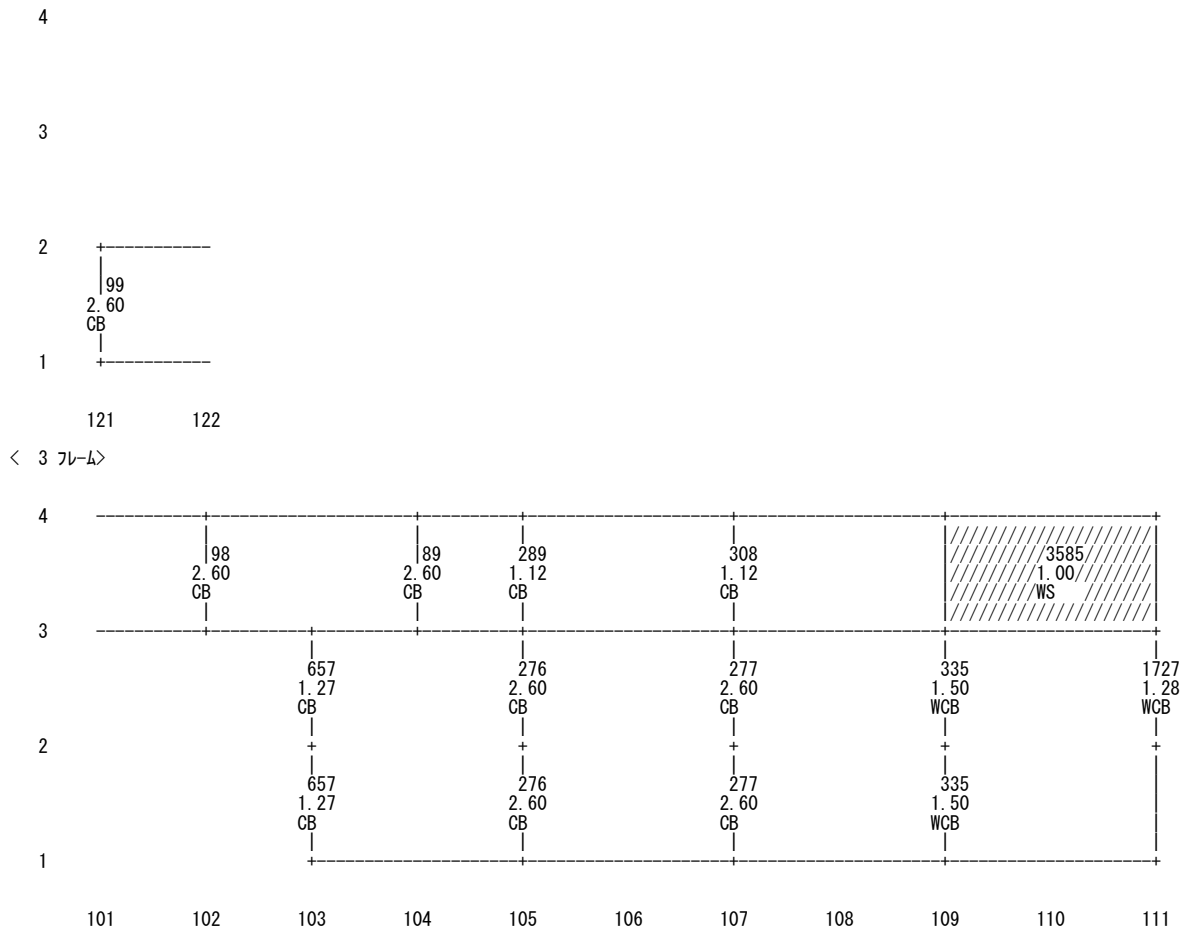
4

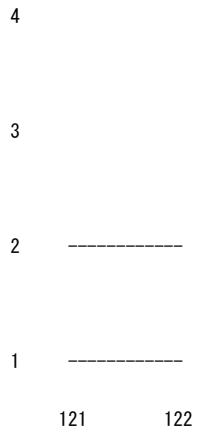
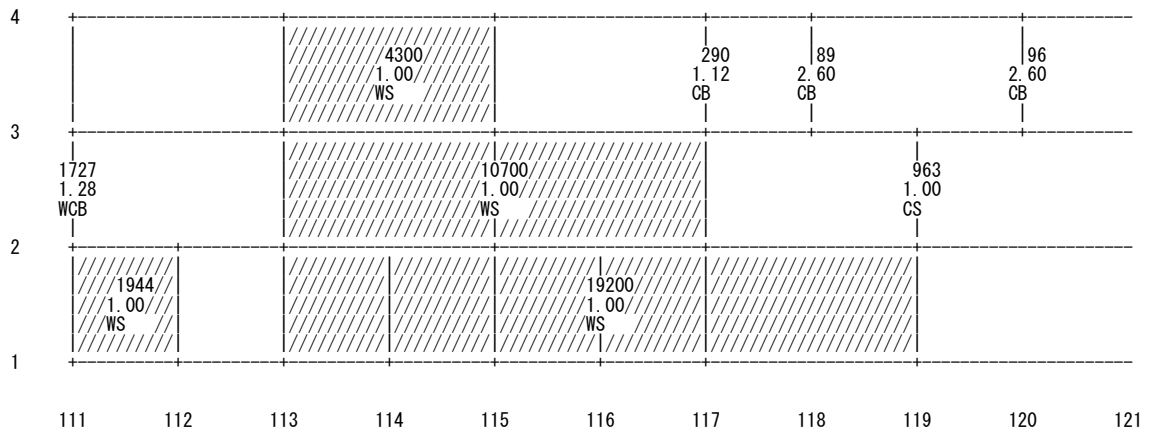
3

2

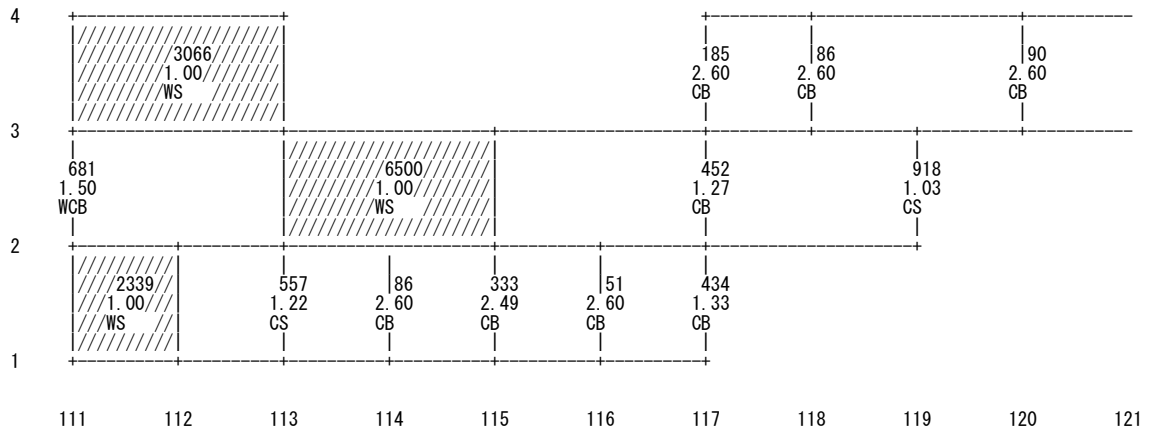
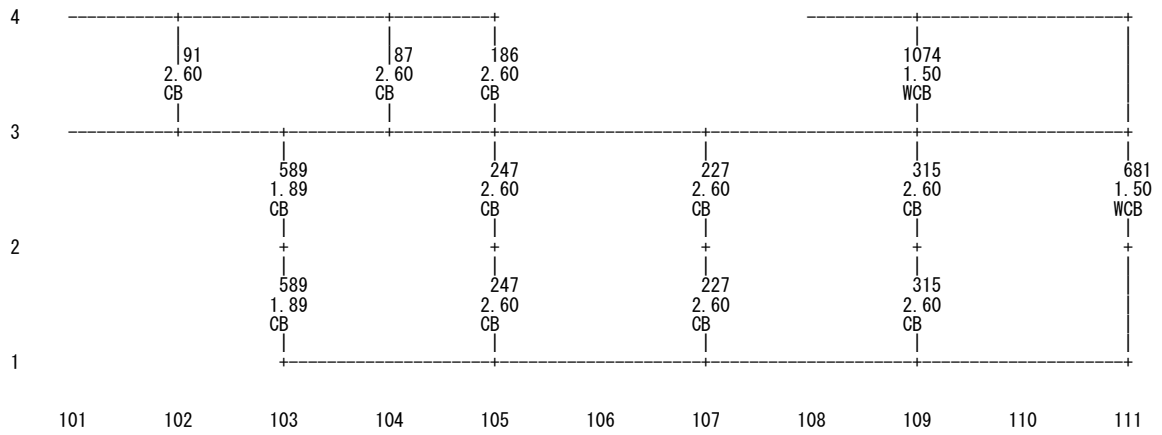
1

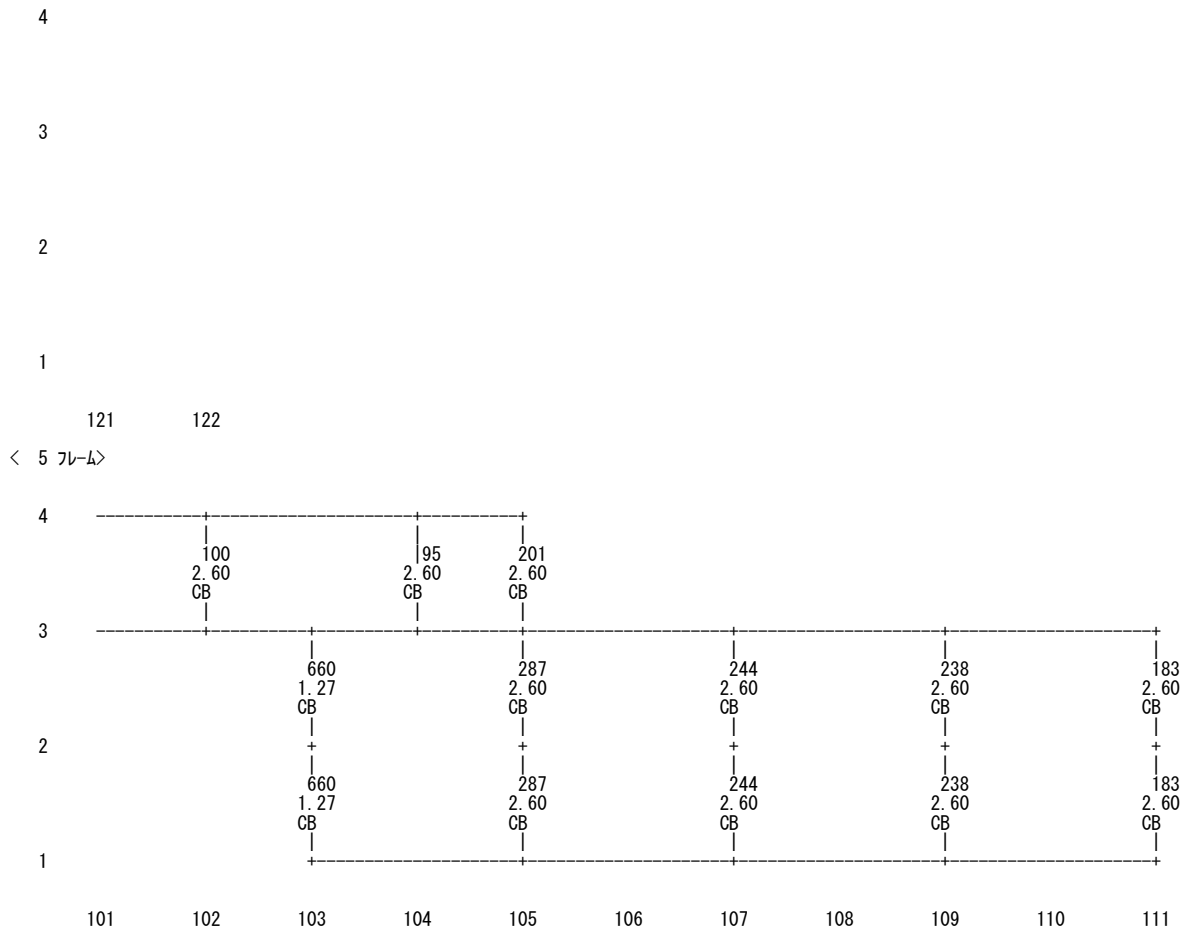


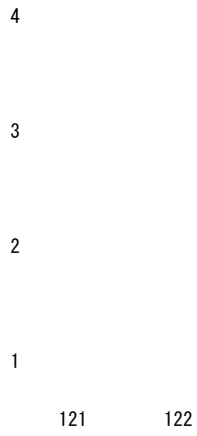
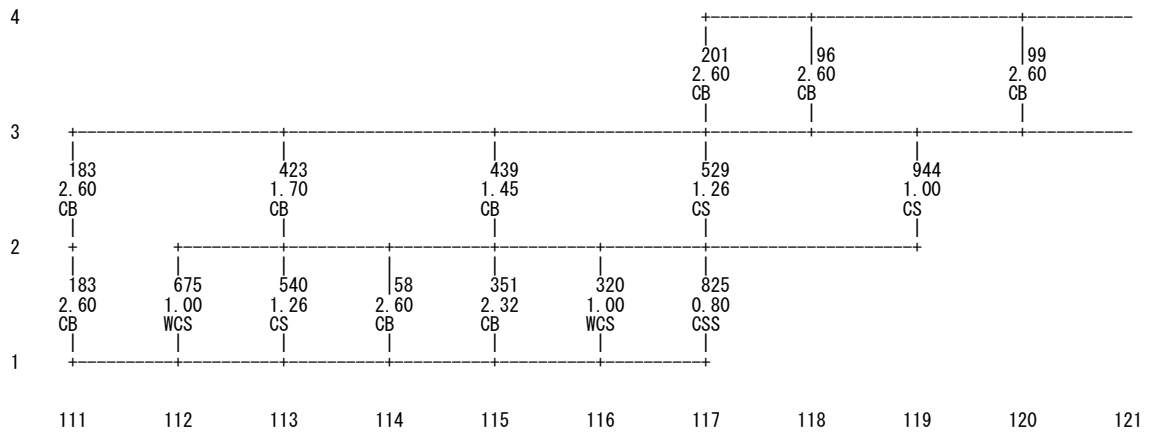




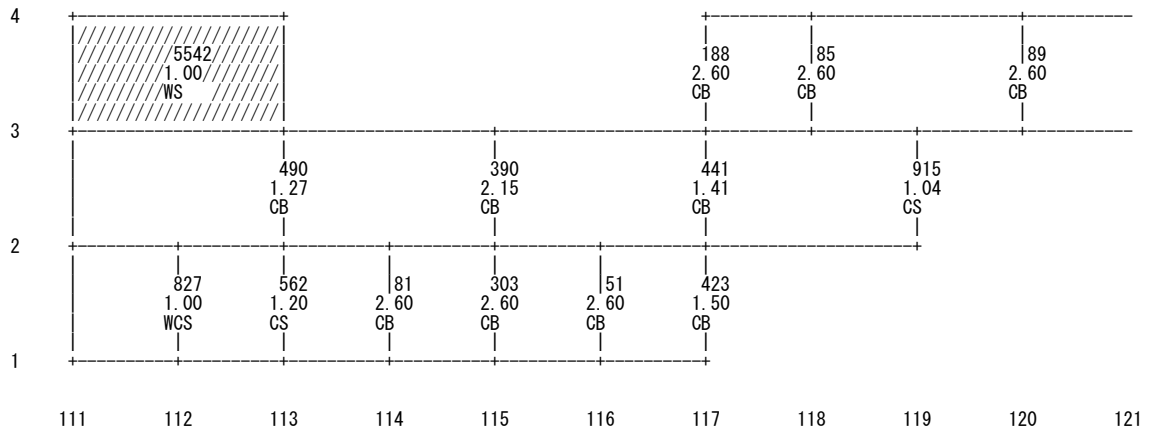
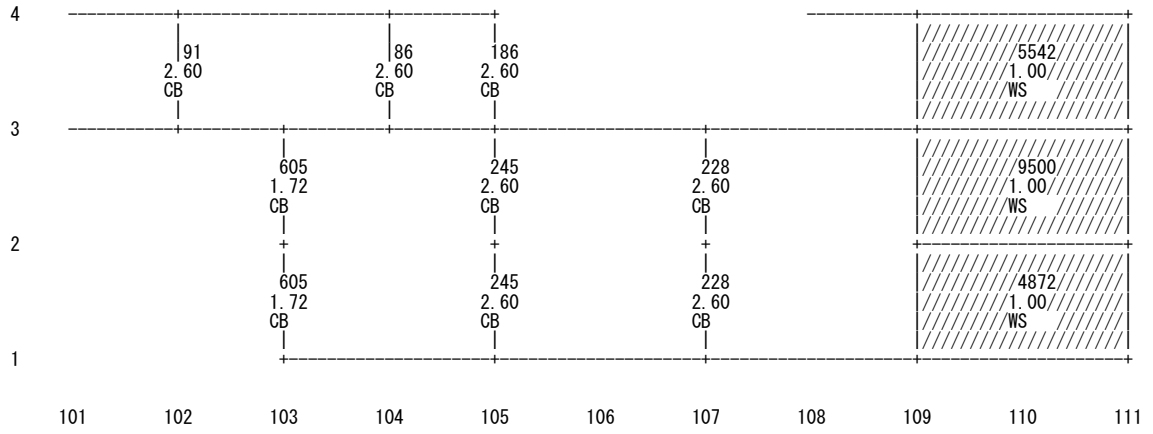
< 4 フレーム >

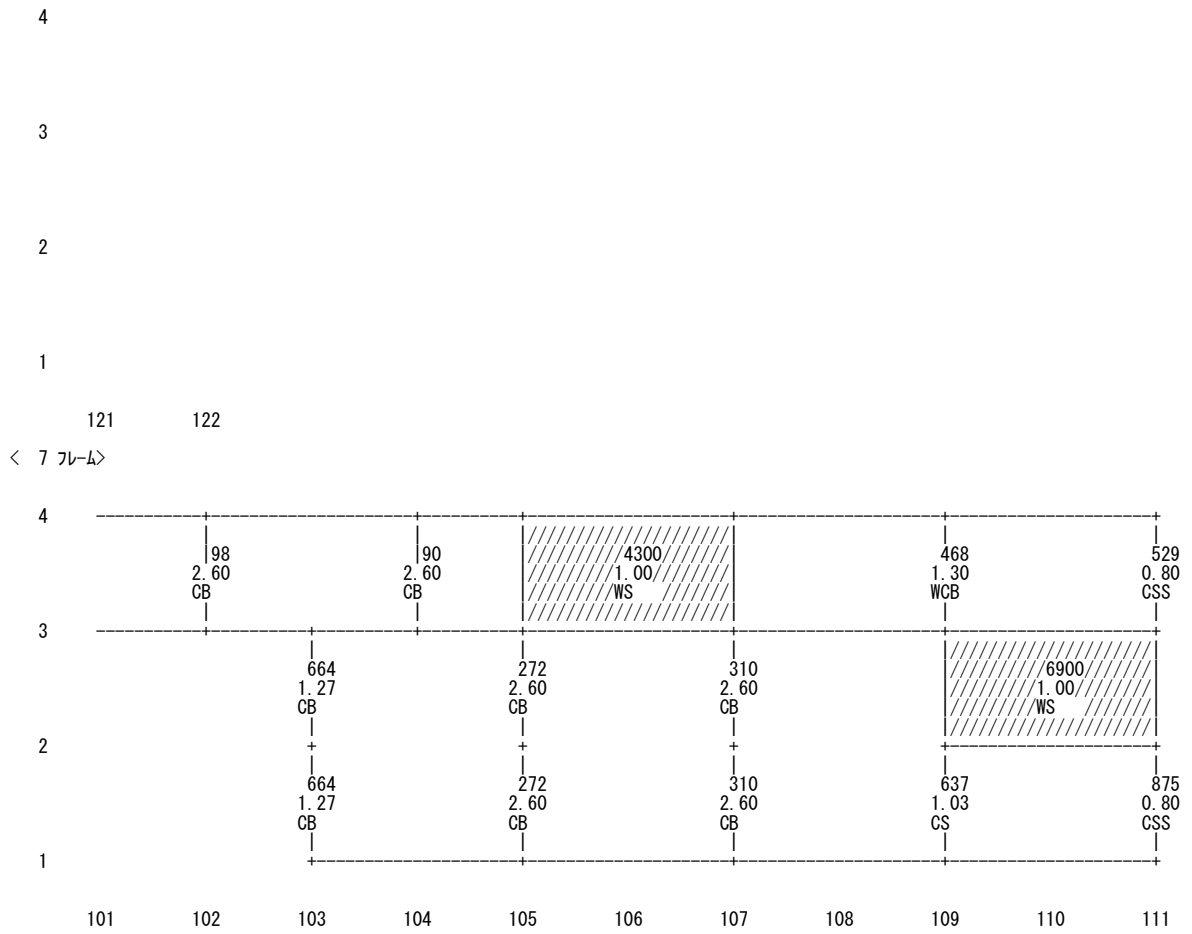




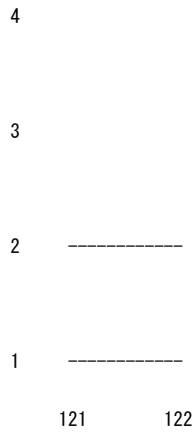
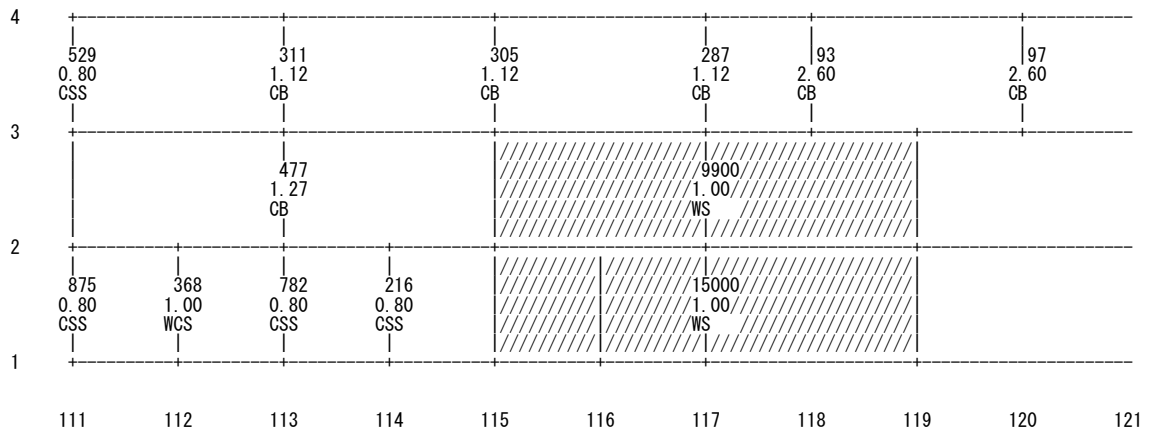


< 6 フレーム >









< 8 フレーム >

4

3

2

1

101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111

4

3

2

1

111 112 113 114 115 116 117 118 119 120 121

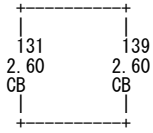


4

3

2

1



121

122

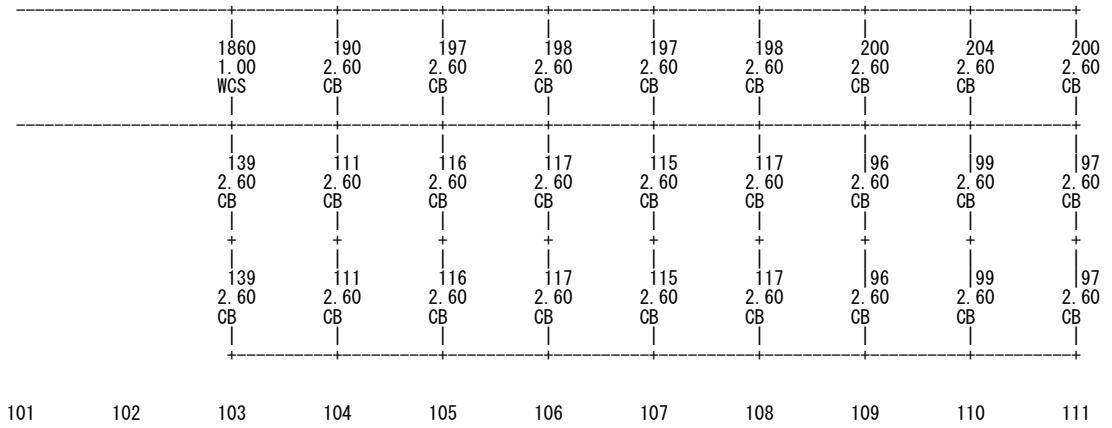
< 9 フレーム >

4

3

2

1



101

102

103

104

105

106

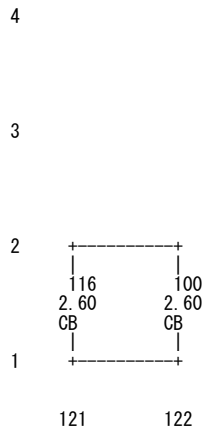
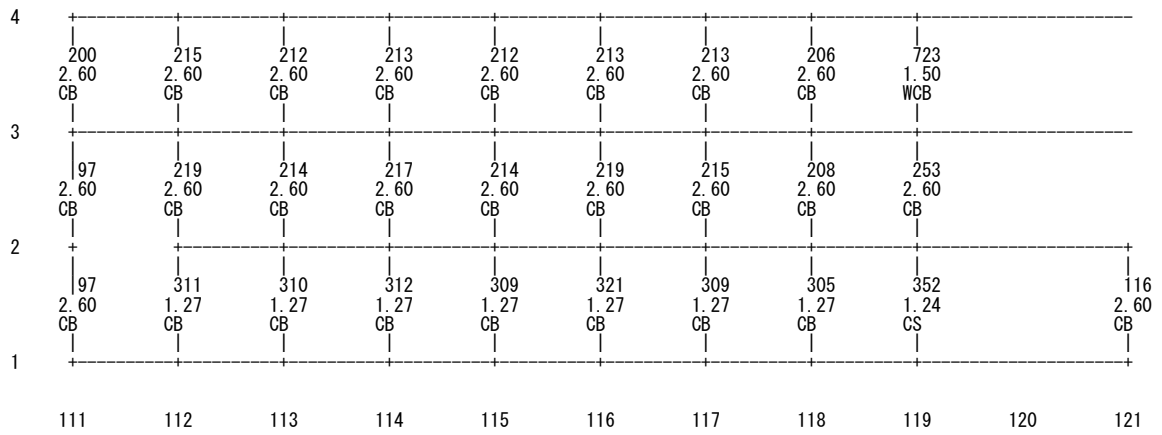
107

108

109

110

111



< 10 フレーム >

4

3

2

1

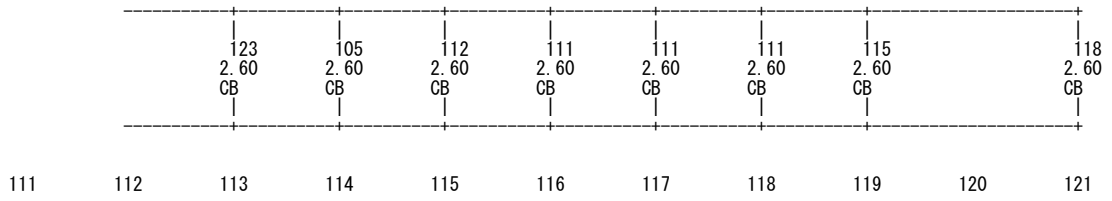
101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111

4

3

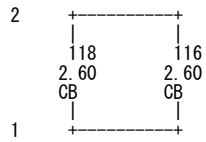
2

1



4

3



121 122

< 11 フレーム >

4

3

2

1

101

102

103

104

105

106

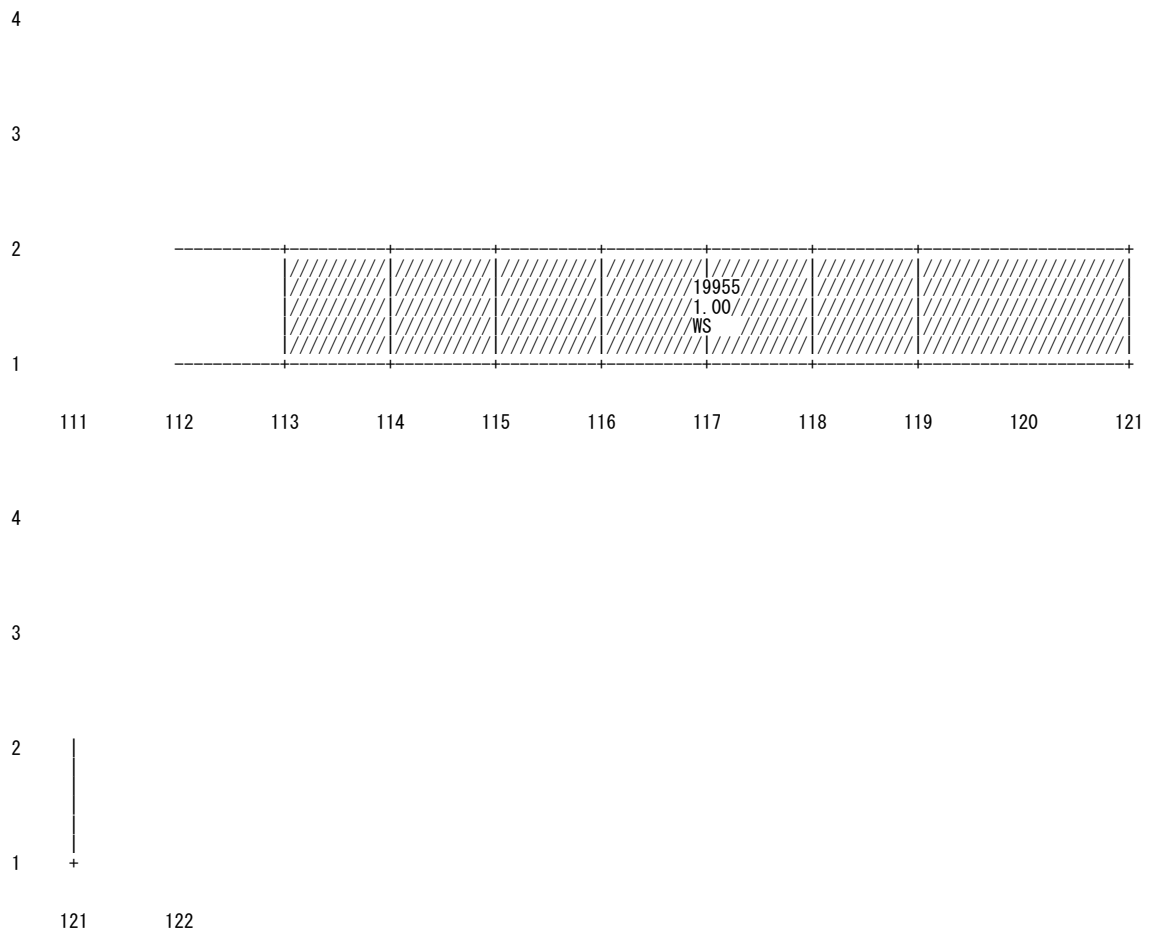
107

108

109

110

111



【RC柱部材における残存軸耐力の $\eta r$ と軸力支持能力の $\eta R$ 】 X方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

破壊形式 : 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱  
極脆性袖壁付柱、せん断袖壁付柱、曲げ袖壁付柱  
せん断柱型付壁、曲げ柱型付壁

ho/D : 柱の内法寸法/柱せい  
帯筋量 : 帯筋本数又は帯筋断面積、帯筋間隔 (cm<sup>2</sup>, mm)  
pw : X方向帯筋量とY方向帯筋量の最小値 (%)  
Ac : 柱断面積 (cm<sup>2</sup>)  
Fc : コンクリート圧縮強度 (N/mm<sup>2</sup>)

F, Fu : 柱のF指標値、終局限界F指標値  
N : 柱軸力 (kN)  
 $\eta r_i, \eta R_i$  : 残存軸耐力、軸力支持能力の係数  
(i= 1: Fu=1.0, 2: Fu=1.27, 3: Fu=2.0, 4: Fu=3.0)  
TYPE : 極脆性柱 (1: 0.4 < pw, 2: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 3: pw < 0.2)  
せん断柱 (4: 0.4 < pw, 5: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 6: pw < 0.2)  
曲げ柱 (7: 0.4 < pw, 8: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 9: pw < 0.2)  
※ ho/Dが2以下の柱部材で、F<1.27の曲げ柱は、極脆性柱とする。

< 3階> RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量		pw	Ac	TYPE	$\eta R_1$	$\eta R_2$	$\eta R_3$	$\eta R_4$		
							X	Y									
1	103	せん断柱型付壁	1.00	430	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---	
	104	曲げ柱	2.60	155	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	105	曲げ柱	2.60	208	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	106	曲げ柱	2.60	213	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	107	曲げ柱	2.60	203	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	108	曲げ柱	2.60	214	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	109	曲げ柱	2.60	201	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	110	曲げ柱	2.00	215	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	---	
	111	曲げ柱	2.00	215	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	---	
	112	曲げ柱	2.60	227	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	113	曲げ柱	2.60	199	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	114	曲げ柱	2.60	213	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	115	曲げ柱	2.60	203	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	116	曲げ柱	2.60	214	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	117	曲げ柱	2.60	206	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	118	曲げ柱	2.60	163	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	119	曲げ柱型付壁	1.50	410	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	---	
												---	---	0.0	0.0		



&lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y								
3	102	曲げ柱	2.60	315	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	220	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	1.12	305	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	---	---
	107	曲げ柱	1.12	395	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	117	曲げ柱	1.12	309	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	---	---
	118	曲げ柱	2.60	218	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	120	曲げ柱	2.60	298	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
4	102	曲げ柱	2.60	242	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	200	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	137	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱型付壁	1.50	823	55* 55	2.600	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	---
	117	曲げ柱	2.60	135	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	195	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	120	曲げ柱	2.60	228	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
5	102	曲げ柱	2.60	340	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	283	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	235	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	234	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	288	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	120	曲げ柱	2.60	321	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
6	102	曲げ柱	2.60	243	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	196	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	140	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	151	55* 55	4.945	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量			pw	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y				$\eta r1$	$\eta r2$	$\eta r3$	$\eta r4$	
6	118	曲げ柱	2.60	178	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	120	曲げ柱	2.60	219	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
7	102	曲げ柱	2.60	314	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	236	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱型付壁	1.30	934	55* 55	3.473	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	---	---
	111	極脆性柱	0.80	918	55* 55	1.273	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	3	0.4	---	---	---
	113	曲げ柱	1.12	413	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	---	---
	115	曲げ柱	1.12	383	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	117	曲げ柱	1.12	295	55* 55	3.618	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	---	---
	118	曲げ柱	2.60	257	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	120	曲げ柱	2.60	304	40* 40	6.800	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
9	103	せん断柱型付壁	1.00	432	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	104	曲げ柱	2.60	151	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	209	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	212	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	203	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	215	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	233	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	110	曲げ柱	2.60	261	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	234	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱	2.60	225	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	200	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	214	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	203	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

## &lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h0/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y								
9	116	曲げ柱	2.60	214	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	207	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	157	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱型付壁	1.50	409	43* 86	5.860	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0

## &lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h0/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y								
1	103	曲げ柱	2.60	848	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	356	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	433	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	456	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	424	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	460	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	せん断柱	1.00	398	43* 86	2.419	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	110	せん断柱	1.00	416	43* 86	2.419	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	0.0	0.0	0.0
	111	せん断柱	1.00	418	43* 86	2.419	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	112	曲げ柱	2.60	479	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	463	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	542	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	463	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	452	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	432	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	368	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	828	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
3	103	曲げ柱	1.27	1160	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	---
	105	曲げ柱	2.60	928	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	930	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱型付壁	1.50	811	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
	111	曲げ柱型付壁	1.28	1298	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	0.0
	119	せん断柱	1.00	1064	120* 55	2.158	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	6	0.4	---	---	0.0
4	103	曲げ柱	1.89	892	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	105	曲げ柱	2.60	668	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	500	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	1283	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱型付壁	1.50	1386	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
	117	曲げ柱	1.27	797	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	0.0
5	103	曲げ柱	1.27	1194	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	105	曲げ柱	2.60	1036	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	658	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	609	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	530	70* 70	8.100	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	1.70	657	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
6	103	曲げ柱	1.72	913	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	105	曲げ柱	2.60	690	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	658	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	609	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	530	70* 70	8.100	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	1.70	657	70* 70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---

&lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
	107	曲げ柱	2.60	509	70*70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	1.27	987	70*70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	0.0
	115	曲げ柱	2.15	496	70*70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.0	0.0
	117	曲げ柱	1.41	743	70*70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
	119	せん断柱	1.04	795	120*55	2.258	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	6	0.4	---	0.0	0.0
7	103	曲げ柱	1.27	1146	120*55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	---
	105	曲げ柱	2.60	915	70*70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	1118	70*70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	1.27	921	70*70	3.700	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
9	103	曲げ柱	2.60	827	43*86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	357	43*86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	433	43*86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	452	43*86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	425	43*86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	457	43*86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	458	43*86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	110	曲げ柱	2.60	528	43*86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	486	43*86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱	2.60	472	43*86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	422	43*86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	457	43*86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	426	43*86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	472	43*86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	433	43*86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

## &lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量		ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>	
							X	Y								
9	118	曲げ柱	2.60	359	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	834	43* 86	6.953	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

## &lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量		ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>	
							X	Y								
1	103	曲げ柱	2.60	877	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	385	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	462	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	485	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	454	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	490	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	535	43* 86	7.791	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	110	曲げ柱	1.99	643	43* 86	6.628	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	554	43* 86	7.791	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱	2.60	514	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	497	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	577	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	498	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	487	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	467	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	403	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	896	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
2	112	曲げ柱	2.60	112	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	曲げ柱	2.60	93	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h0/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y				$\eta r1$	$\eta r2$	$\eta r3$	$\eta r4$	
2	114	曲げ柱	2.60	86	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	88	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	91	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	80	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	142	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	13	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	121	曲げ柱	2.60	512	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
3	103	曲げ柱	1.27	1247	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	---
	105	曲げ柱	2.60	980	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	997	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱型付壁	1.50	905	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
4	103	曲げ柱	1.89	871	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	732	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	562	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	1360	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	113	せん断柱	1.22	1132	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---
	114	曲げ柱	2.60	195	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.49	925	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	169	35* 35	10.629	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	1.33	1095	70* 70	4.357	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
5	103	曲げ柱	1.27	1238	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	---
	105	曲げ柱	2.60	1075	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	696	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	647	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			p <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
		111 曲げ柱	2.60	575	70* 70	8.100	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
		112 せん断柱型付壁	1.00	369	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	6	0.4	---	---	0.0
		113 せん断柱	1.26	917	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---
		114 曲げ柱	2.60	285	35* 35	10.629	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
		115 曲げ柱	2.32	1058	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
		116 せん断柱型付壁	1.00	377	35* 35	2.000	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	6	0.4	---	---	---
		117 極脆性柱	0.80	1746	70* 70	0.571	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	3	0.4	0.0	0.0	0.0
6	103	曲げ柱	1.72	1000	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	680	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	573	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	せん断柱型付壁	1.00	183	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	6	0.4	---	---	---
	113	せん断柱	1.20	1194	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---
	114	曲げ柱	2.60	142	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	715	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	116	曲げ柱	2.60	172	35* 35	10.629	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	1.50	1027	70* 70	4.357	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
7	103	曲げ柱	1.27	1324	120* 55	3.783	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	---
	105	曲げ柱	2.60	933	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	1421	70* 70	6.486	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	せん断柱	1.03	1813	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	---	---	---
	111	極脆性柱	0.80	1840	70* 70	1.143	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	3	0.4	0.0	0.0	0.0
	112	せん断柱型付壁	1.00	194	35* 35	2.714	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	6	0.4	0.0	0.0	0.0
	113	極脆性柱	0.80	1209	70* 70	0.929	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	3	0.4	0.0	0.0	0.0
	114	極脆性柱	0.80	303	35* 35	1.857	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	3	0.4	0.0	0.0	0.0



< 1 階 >		RC		Fc= 17.6 (普通)												
フレーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	/---帯筋量---/		p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$	
							X	Y				$\eta r1$	$\eta r2$	$\eta r3$	$\eta r4$	
8	121	曲げ柱	2.60	210	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	122	曲げ柱	2.60	278	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
9	103	曲げ柱	2.60	857	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	104	曲げ柱	2.60	387	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	105	曲げ柱	2.60	463	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	106	曲げ柱	2.60	482	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	107	曲げ柱	2.60	454	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	108	曲げ柱	2.60	492	43* 86	11.488	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	109	曲げ柱	2.60	493	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	110	曲げ柱	2.60	562	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	111	曲げ柱	2.60	521	43* 86	14.116	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	112	曲げ柱	1.27	661	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	113	曲げ柱	1.27	651	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	114	曲げ柱	1.27	675	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	115	曲げ柱	1.27	647	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	116	曲げ柱	1.27	746	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	117	曲げ柱	1.27	649	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	118	曲げ柱	1.27	610	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
	119	せん断柱	1.24	1088	43* 86	5.302	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	0.4	---	---
	121	曲げ柱	2.60	97	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	122	曲げ柱	2.60	-28	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
10	113	曲げ柱	2.60	148	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	114	曲げ柱	2.60	14	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	115	曲げ柱	2.60	65	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	/---帯筋量---/ X Y			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub> η <sub>r1</sub>	η <sub>R2</sub> η <sub>r2</sub>	η <sub>R3</sub> η <sub>r3</sub>	η <sub>R4</sub> η <sub>r4</sub>
10	116	曲げ柱	2.60	55	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	117	曲げ柱	2.60	57	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	118	曲げ柱	2.60	54	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	119	曲げ柱	2.60	85	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	121	曲げ柱	2.60	112	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	122	曲げ柱	2.60	91	45* 45	5.733	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2

【RC柱部材の残存軸耐力と軸力支持能力】 X方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

F, Fu : 柱のF指標値, 終局限界F指標値  
 N : 柱軸力 (kN)  
 NR : 軸力支持能力 (kN)  
 Nr : 残存軸耐力 (kN)  
 \*印は、軸耐力を直接指定した場合を示す。

< 3階> RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
1	103	1.00	430	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	104	2.60	155	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	105	2.60	208	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	106	2.60	213	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	107	2.60	203	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	108	2.60	214	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	109	2.60	201	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	110	2.00	215	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0
	111	2.00	215	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	112	2.60	227	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	113	2.60	199	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	114	2.60	213	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	115	2.60	203	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
1	116	2.60	214	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	117	2.60	206	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	118	2.60	163	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	119	1.50	410	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	---	---	---	---	---	0
3	102	2.60	315	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---	0
	104	2.60	220	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---	0
	105	1.12	305	NR : Nr :	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	107	1.12	395	NR : Nr :	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	117	1.12	309	NR : Nr :	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	118	2.60	218	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---	0
	120	2.60	298	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---	0
4	102	2.60	242	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---	0
	104	2.60	200	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---	0
	105	2.60	137	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---	0
	109	1.50	823	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	---	---	---	---	---	0
	117	2.60	135	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---	0
	118	2.60	195	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---	0

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
4	120	2.60	228	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
5	102	2.60	340	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	104	2.60	283	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	105	2.60	235	NR	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	117	2.60	234	NR	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	118	2.60	288	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	120	2.60	321	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
6	102	2.60	243	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	104	2.60	196	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	105	2.60	140	NR	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	117	2.60	151	NR	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	1065	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	118	2.60	178	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	120	2.60	219	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
7	102	2.60	314	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	104	2.60	236	NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	109	1.30	934	NR	2130	2130	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
	111	0.80	918	NR	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
7	113	1.12	413	NR :	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	2130	2130	0	0	0	0	0	0	0
	115	1.12	383	NR :	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	2130	2130	0	0	0	0	0	0	0
117	1.12	295	NR :	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr :	---	---	---	2130	2130	0	0	0	0	0	0	
118	2.60	257	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
120	2.60	304	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
9	103	1.00	432	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	104	2.60	151	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
					Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	105	2.60	209	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
					Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	106	2.60	212	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
					Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	107	2.60	203	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
					Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	108	2.60	215	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
					Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	109	2.60	233	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
					Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
110	2.60	261	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
111	2.60	234	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
112	2.60	225	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
113	2.60	200	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
114	2.60	214	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0

## &lt; 3 階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
9	115	2.60	203	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	116	2.60	214	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	117	2.60	207	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	118	2.60	157	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	119	1.50	409	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	----	0	----	0	----	0

## &lt; 2 階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
1	103	2.60	848	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	104	2.60	356	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	105	2.60	433	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	106	2.60	456	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	107	2.60	424	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	108	2.60	460	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	109	1.00	398	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	0
	110	1.00	416	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	111	1.00	418	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	112	2.60	479	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0

< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
1	113	2.60	463	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	114	2.60	542	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	115	2.60	463	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	116	2.60	452	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	117	2.60	432	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	118	2.60	368	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	119	2.60	828	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
3	103	1.27	1160	NR : Nr :	4646	4646	4646	4646	4646	----	----	----	----	----	----	----	0
	105	2.60	928	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----	0
	107	2.60	930	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----	0
	109	1.50	811	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	0	0	0	0	----	0
	111	1.28	1298	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	----	----	0	0	0	0	----	0
119	1.00	1064	NR : Nr :	4646	4646	0	0	0	0	0	0	0	0	0	----	0	
4	103	1.89	892	NR : Nr :	4646	4646	4646	4646	4646	3485	3485	3485	----	0	0	----	0
	105	2.60	668	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----	0
	107	2.60	500	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----	0
	109	2.60	1283	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	----	0



< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
4	111	1.50	1386	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	117	1.27	797	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	119	1.03	828	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
5	103	1.27	1194	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	105	2.60	1036	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	107	2.60	658	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	109	2.60	609	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	111	2.60	530	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	113	1.70	657	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	115	1.45	732	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	117	1.26	1214	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	119	1.00	1148	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
6	103	1.72	913	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	3485 3485	3485 3485	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	105	2.60	690	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	107	2.60	509	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	113	1.27	987	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	115	2.15	496	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	0 0	0 0	0 0

< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
6	117	1.41	743	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
	119	1.04	795	NR :	4646	4646	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
7	103	1.27	1146	NR :	4646	4646	4646	4646	4646	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
	105	2.60	915	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	107	2.60	1118	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	113	1.27	921	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
9	103	2.60	827	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	104	2.60	357	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	105	2.60	433	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	106	2.60	452	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	107	2.60	425	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	108	2.60	457	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	109	2.60	458	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	110	2.60	528	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	111	2.60	486	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	112	2.60	472	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	113	2.60	422	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
9	114	2.60	457	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	115	2.60	426	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	116	2.60	472	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	117	2.60	433	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	118	2.60	359	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	119	2.60	834	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
1	103	2.60	877	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	104	2.60	385	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	105	2.60	462	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	106	2.60	485	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	107	2.60	454	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	108	2.60	490	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	109	2.60	535	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	110	1.99	643	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	0 0	0 0	0 0	----	0
	111	2.60	554	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
1	112	2.60	514	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	113	2.60	497	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	114	2.60	577	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	115	2.60	498	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	116	2.60	487	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	117	2.60	467	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	118	2.60	403	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	119	2.60	896	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	----	0
	2	112	2.60	112	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----
113		2.60	93	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
114		2.60	86	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
115		2.60	88	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
116		2.60	91	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
117		2.60	80	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
118		2.60	142	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
119		2.60	13	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0
121		2.60	512	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	----	0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
3	103	1.27	1247	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	105	2.60	980	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	107	2.60	997	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	109	1.50	905	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
4	103	1.89	871	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	3485 3485	3485 3485	3485 3485	0 0	0 0	0 0	0 0
	105	2.60	732	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	107	2.60	562	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	109	2.60	1360	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	113	1.22	1132	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	114	2.60	195	NR : Nr :	862 862	862 862	862 862	862 862	862 862	647 647	647 647	647 647	647 647	431 431	431 431	0 0
	115	2.49	925	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	0 0	0 0
	116	2.60	169	NR : Nr :	862 862	862 862	862 862	862 862	862 862	647 647	647 647	647 647	647 647	431 431	431 431	0 0
117	1.33	1095	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	
5	103	1.27	1238	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	105	2.60	1075	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	107	2.60	696	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	109	2.60	647	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
5	111	2.60	575	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	112	1.00	369	NR :	862	862	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	113	1.26	917	NR :	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr :	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	
	114	2.60	285	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431	---
Nr :				---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
115	2.32	1058	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	2587	1725	---	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0
116	1.00	377	NR :	862	862	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
117	0.80	1746	NR :	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
6	103	1.72	1000	NR :	4646	4646	4646	4646	4646	3485	3485	---	---	---	---	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	
	105	2.60	680	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	107	2.60	573	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	112	1.00	183	NR :	862	862	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	113	1.20	1194	NR :	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	
	114	2.60	142	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	115	2.60	715	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
116	2.60	172	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
117	1.50	1027	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	
7	103	1.27	1324	NR :	4646	4646	4646	4646	4646	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
7	105	2.60	933	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	107	2.60	1421	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	109	1.03	1813	NR :	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	111	0.80	1840	NR :	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
Nr :				---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
112	1.00	194	NR :	862	862	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
113	0.80	1209	NR :	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
114	0.80	303	NR :	862	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
8	121	2.60	210	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
122	2.60	278	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
9	103	2.60	857	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
104	2.60	387	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
105	2.60	463	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
106	2.60	482	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
107	2.60	454	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
108	2.60	492	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
109	2.60	493	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
110	2.60	562	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
9	111	2.60	521	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	112	1.27	661	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	113	1.27	651	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	114	1.27	675	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	115	1.27	647	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	116	1.27	746	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	117	1.27	649	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	118	1.27	610	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	119	1.24	1088	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
10	121	2.60	97	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	122	2.60	-28	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	113	2.60	148	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	114	2.60	14	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	115	2.60	65	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	116	2.60	55	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	117	2.60	57	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0
	118	2.60	54	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	713 713	713 713	0 0



## &lt; 1 階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
10	119	2.60	85	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	----
				Nr	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	0
	121	2.60	112	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	----
				Nr	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	0
	122	2.60	91	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	713	----
				Nr	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	0

## 【第2種構造要素の検討が必要な柱部材】 X方向 負加力時 2次診断

上段：F 指標, 破壊形式

中段：作用軸力(N)

下段：残存軸耐力(Nr) 又は 軸力支持能力(NR)

(Nr&lt;N の場合は "\*" を表示します)

(検討を省略する場合はNr='---' と表示します)

破壊形式

CB : 曲げ柱

CWB : 曲げ袖壁付柱

WCB : 曲げ柱型付壁

WB : 曲げ壁

CS : せん断柱

CWS : せん断袖壁付柱

WCS : せん断柱型付壁

WS : せん断壁

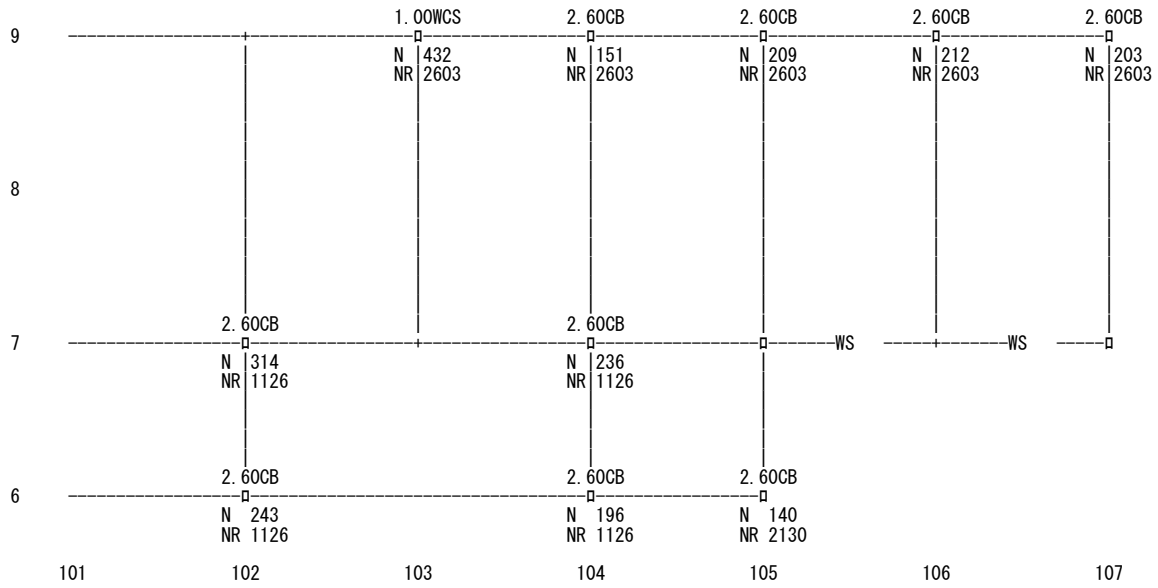
CSS : 極脆性柱

CWSS : 極脆性袖壁付柱

< 3 階 > 検討 F=0.80 要検討柱 0 箇所

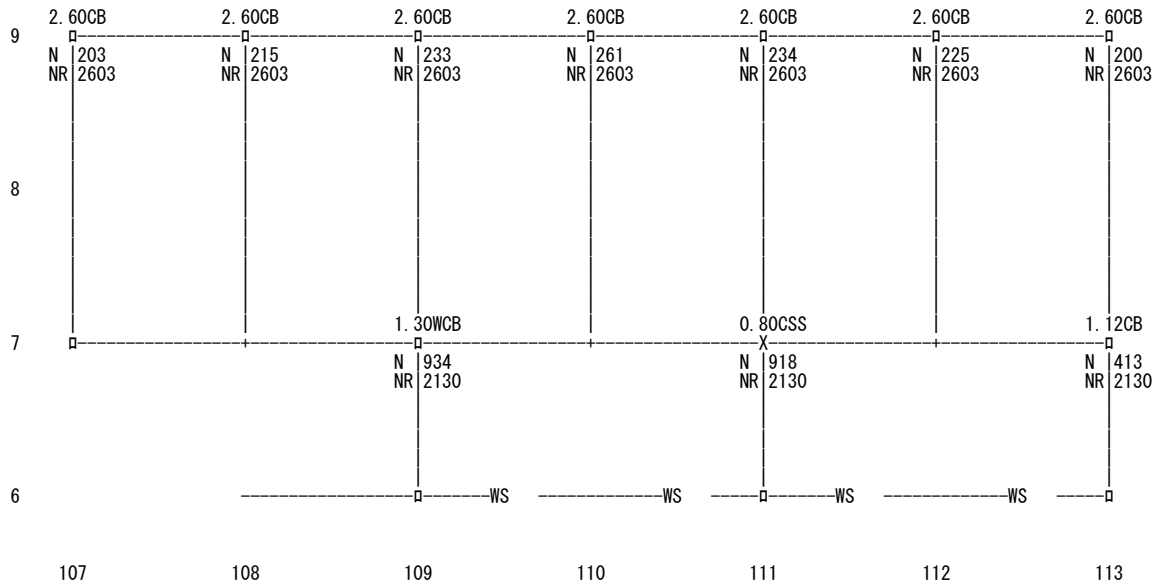
11

10



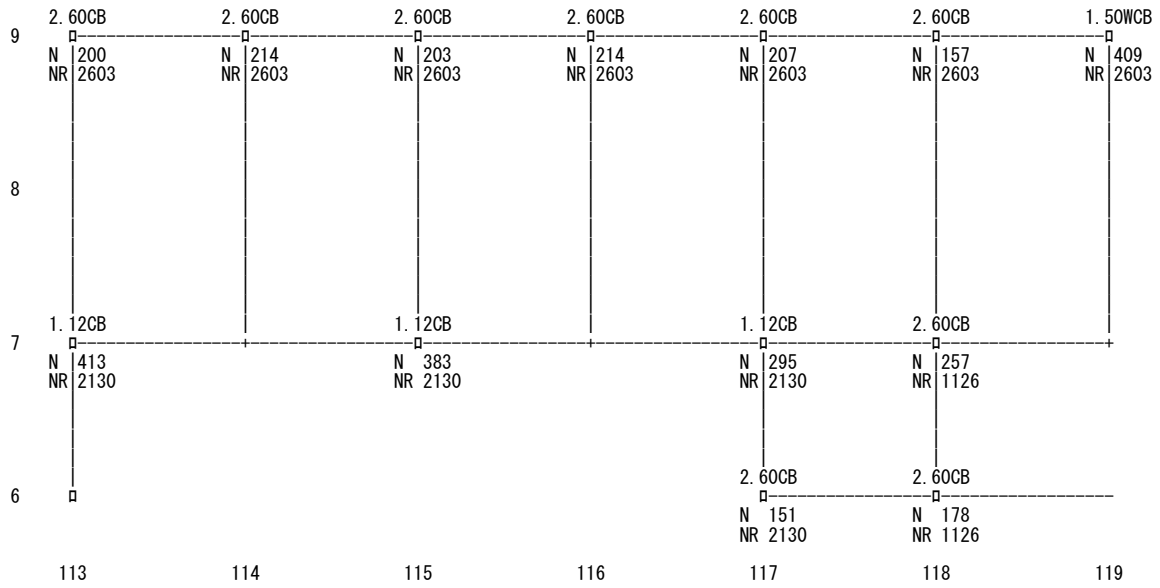
11

10



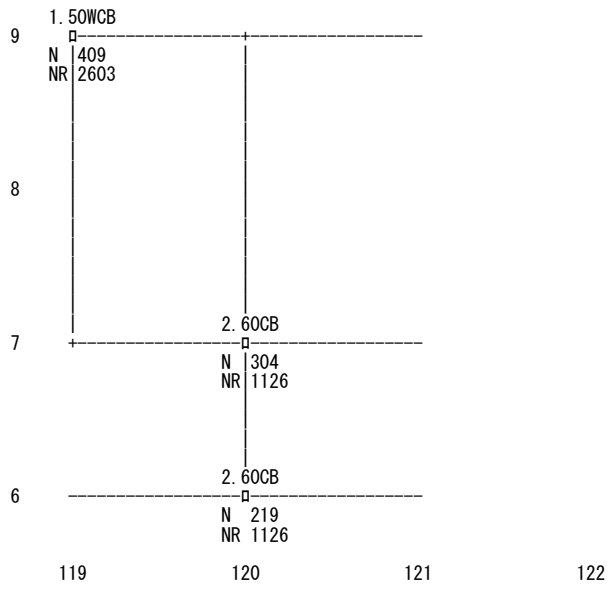
11

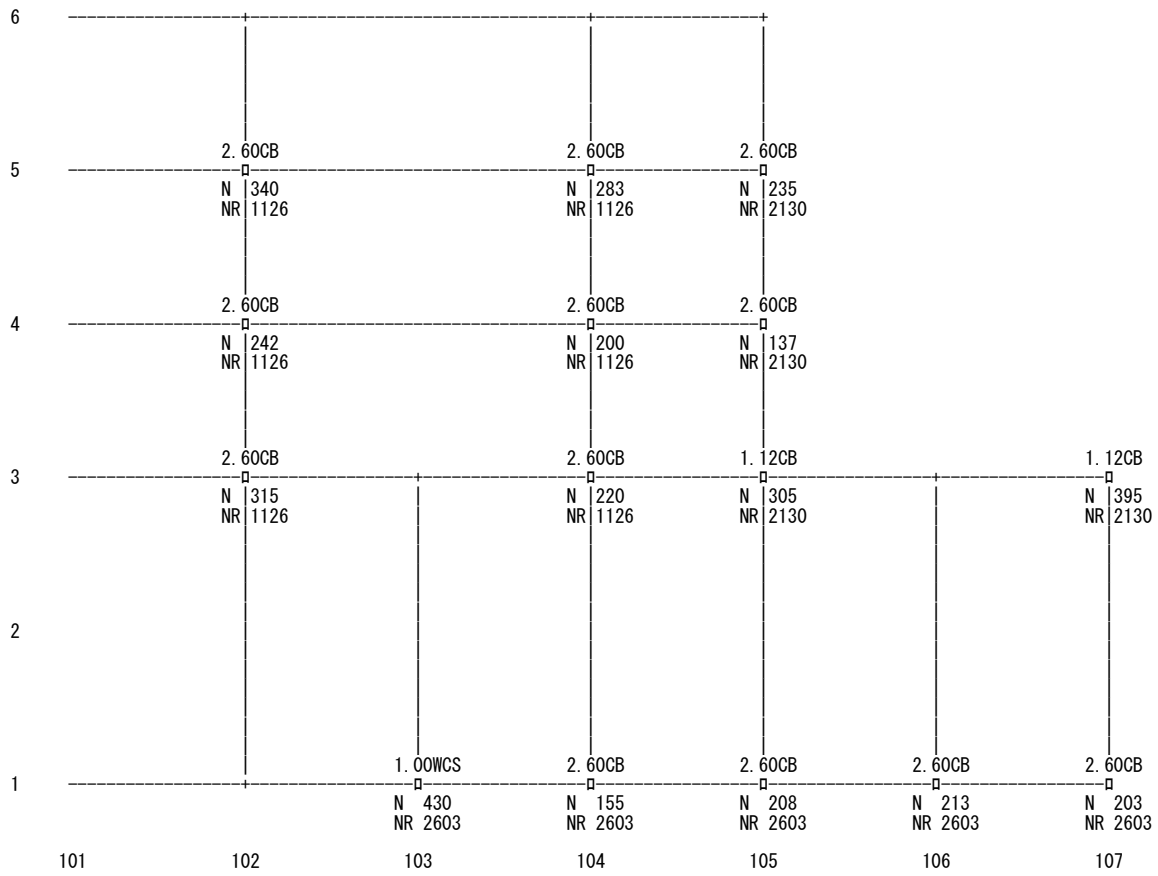
10

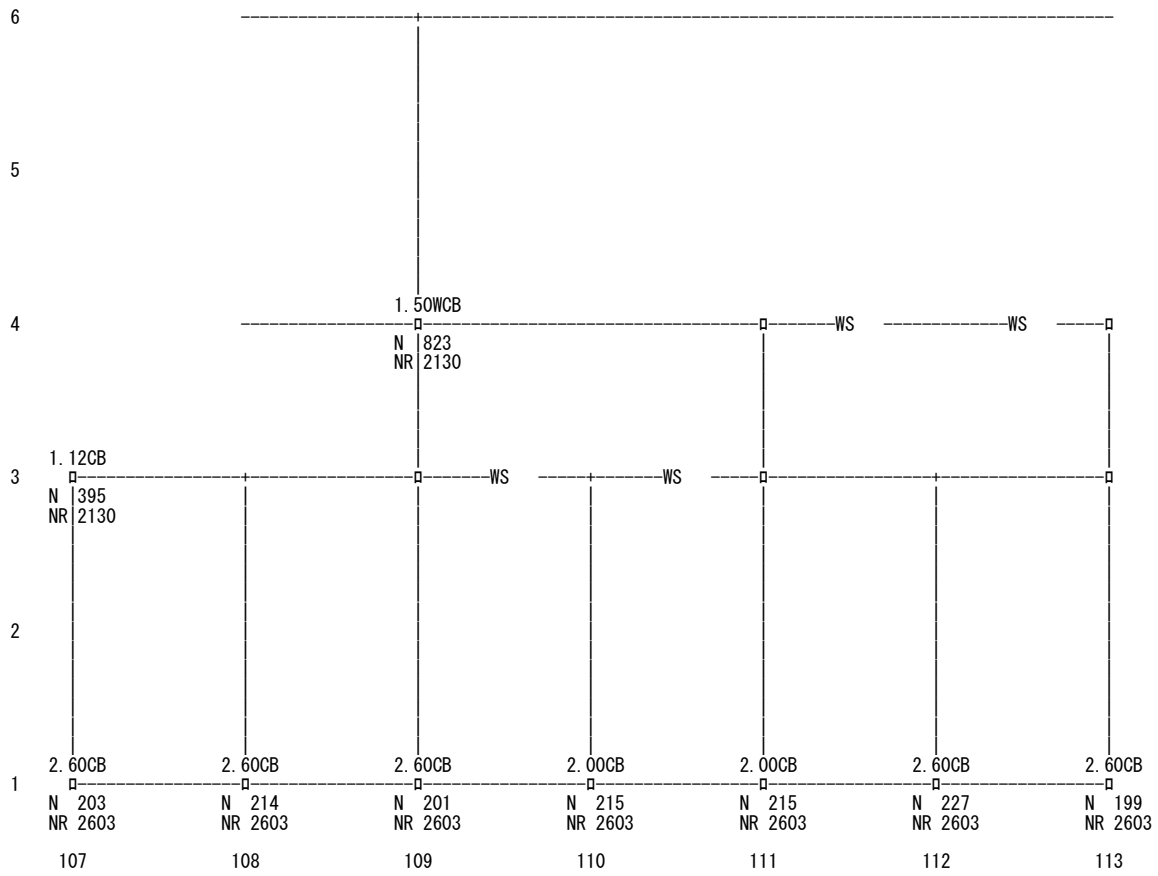


11

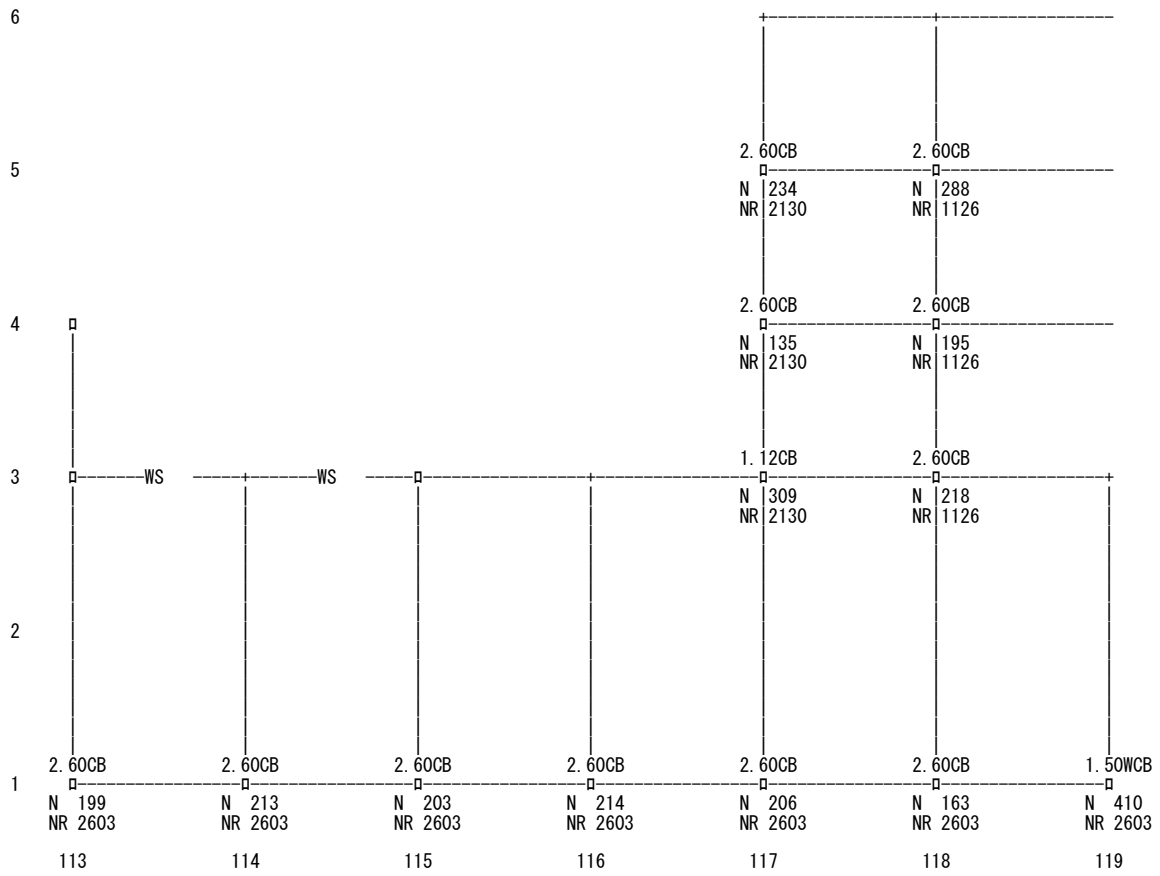
10

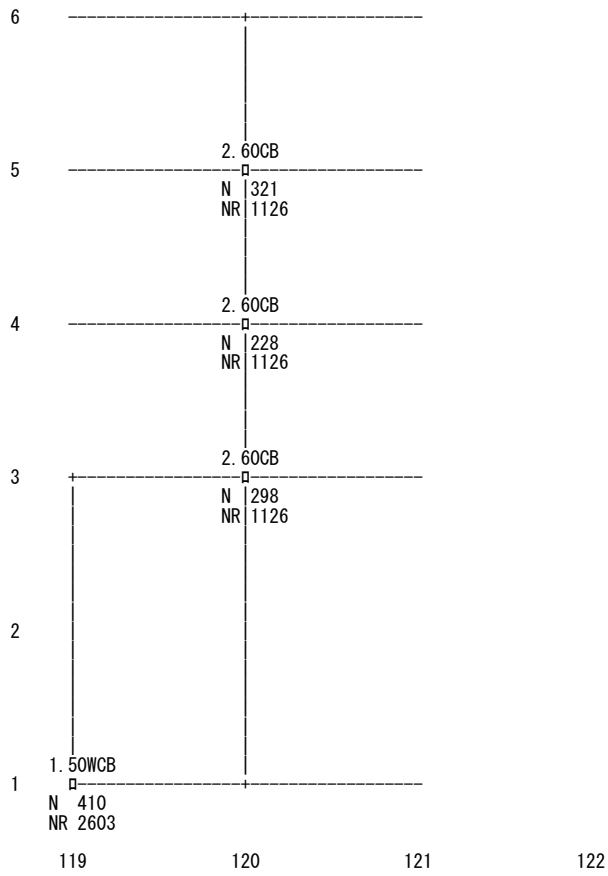








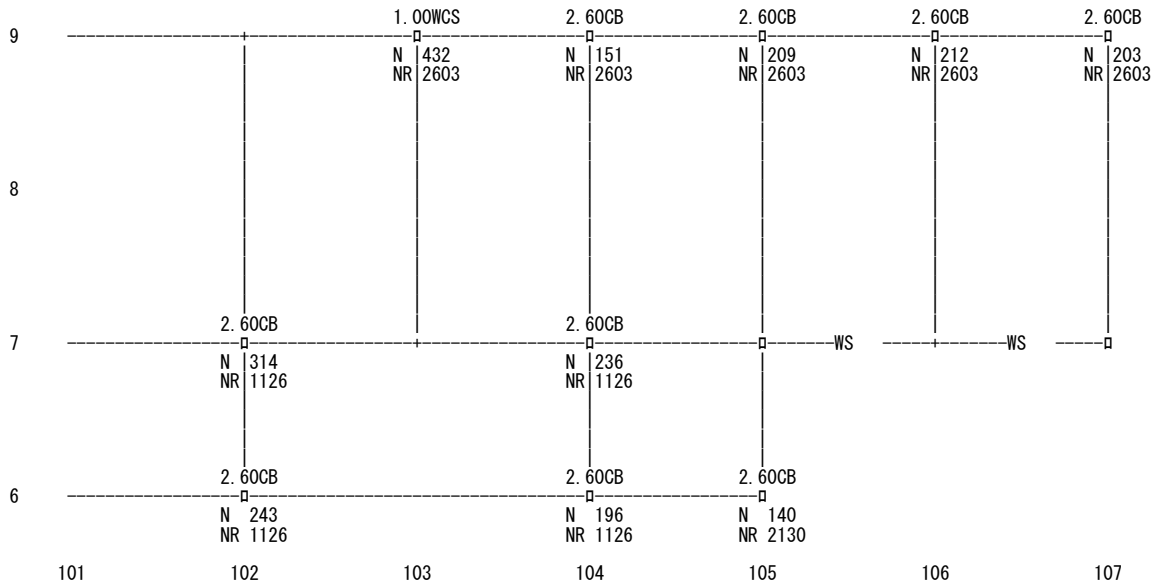




< 3 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 1 箇所

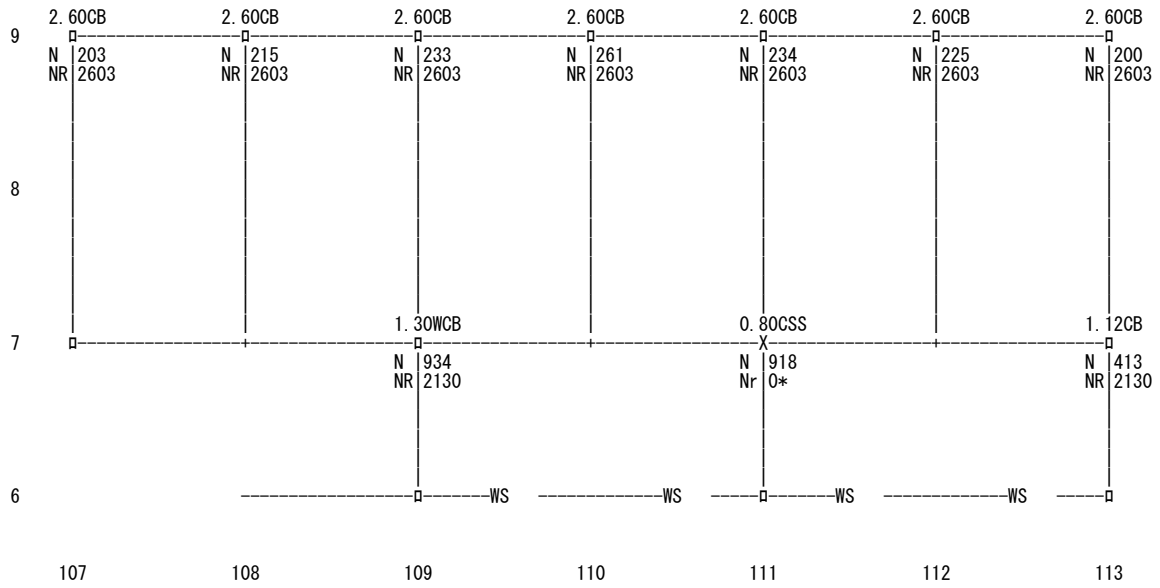
11

10



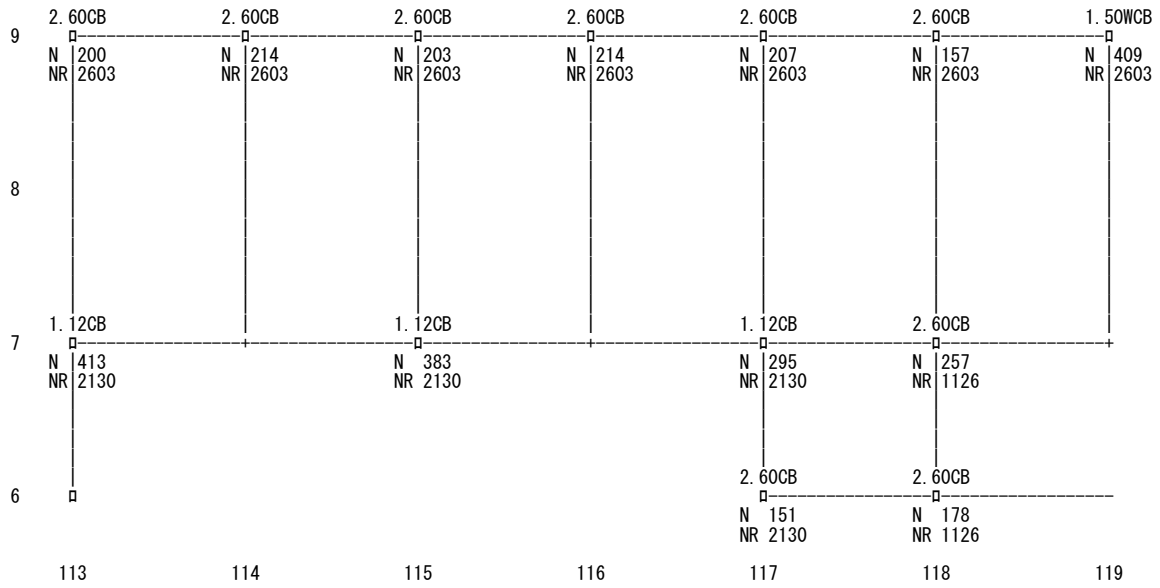
11

10



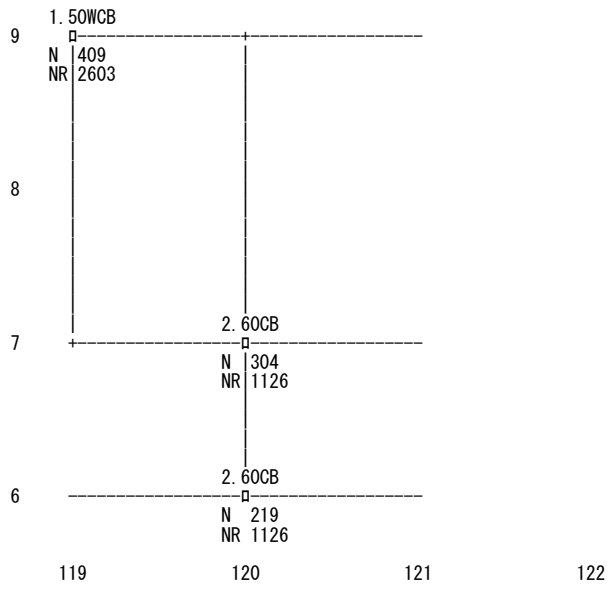
11

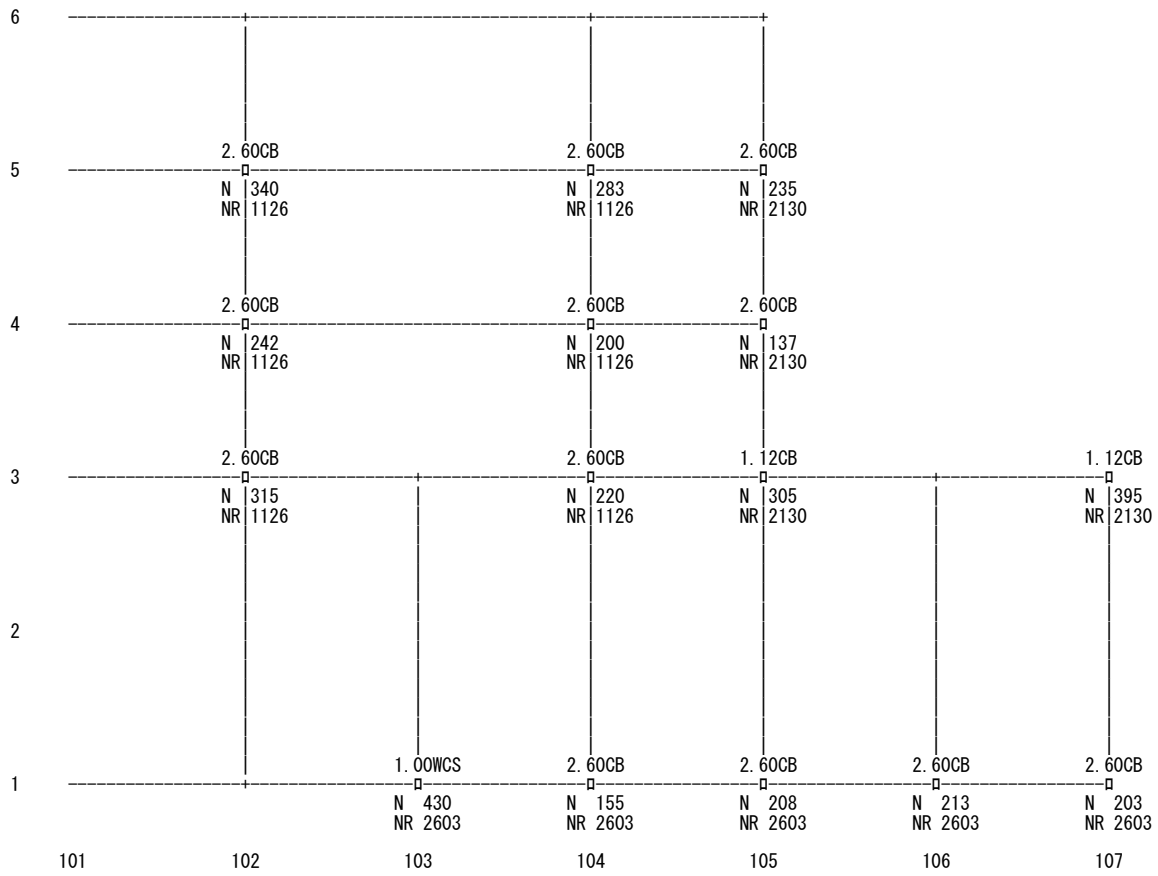
10

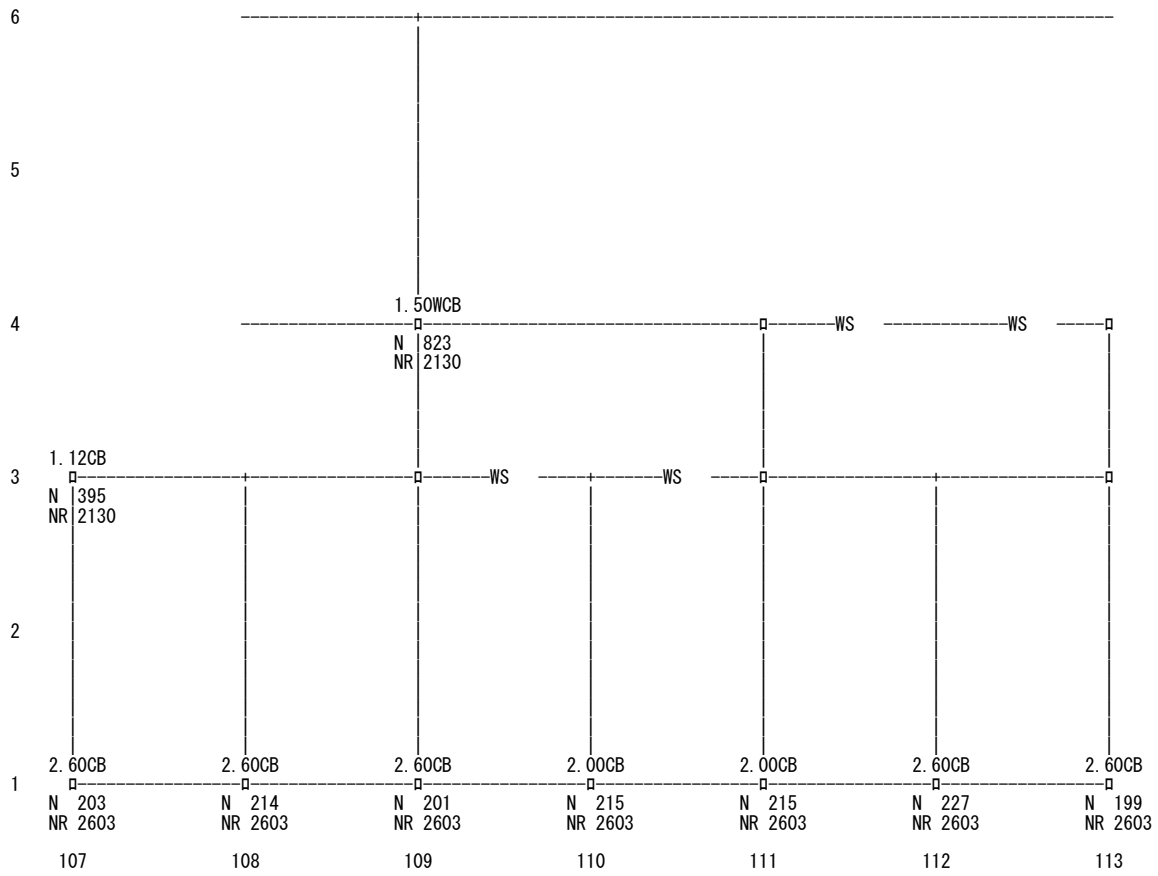


11

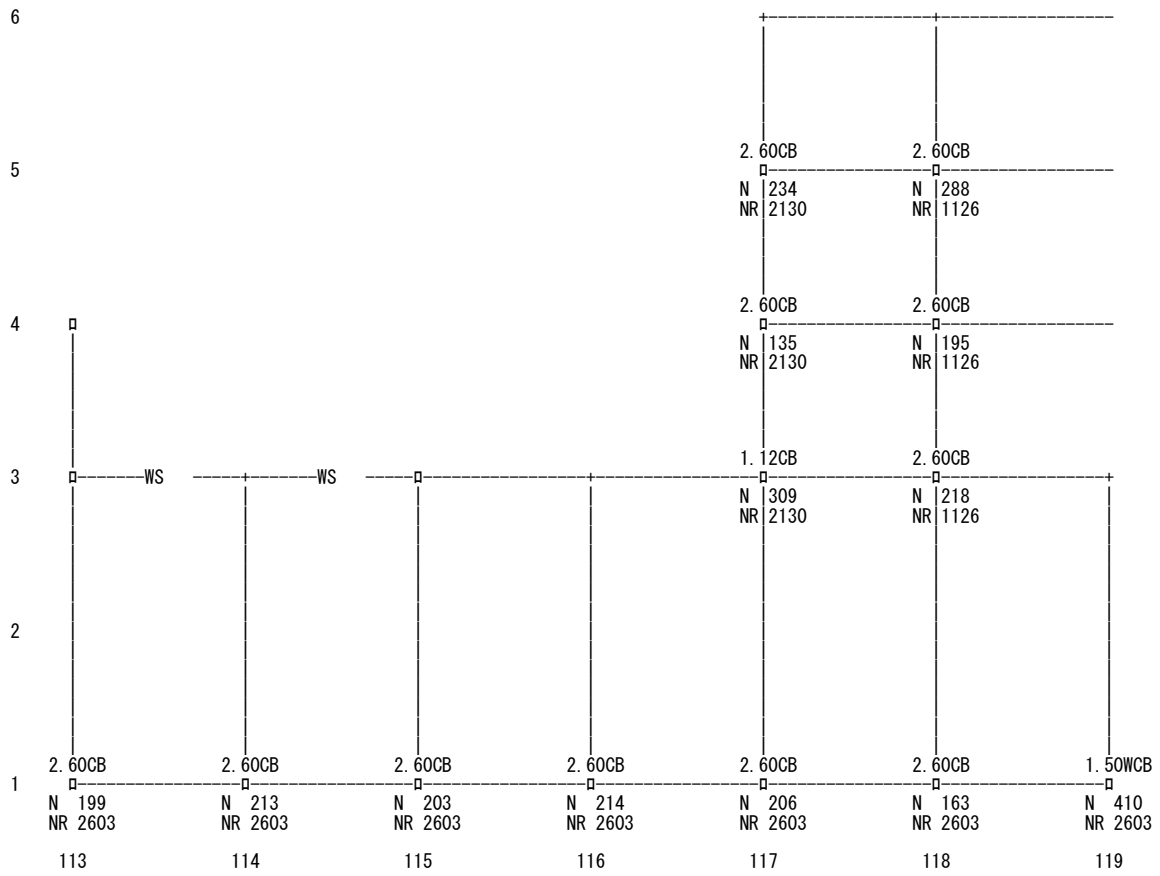
10

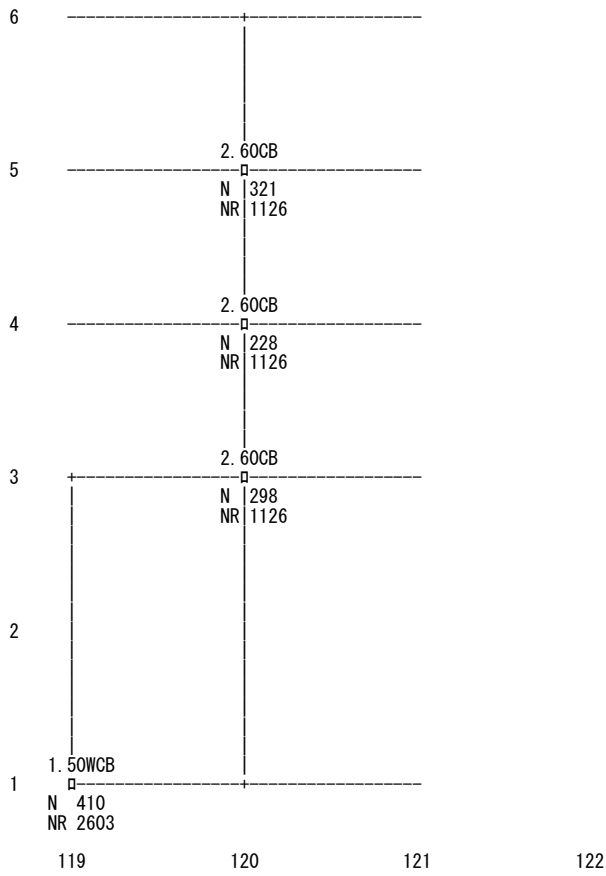








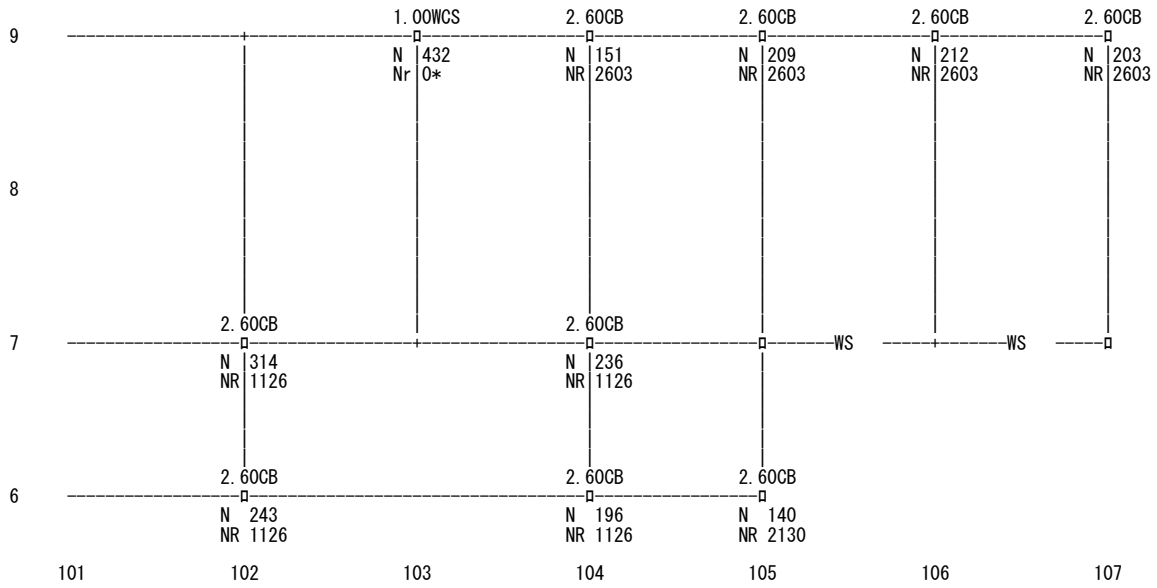




< 3 階 > 検討 F=1.10 要検討柱 3 箇所

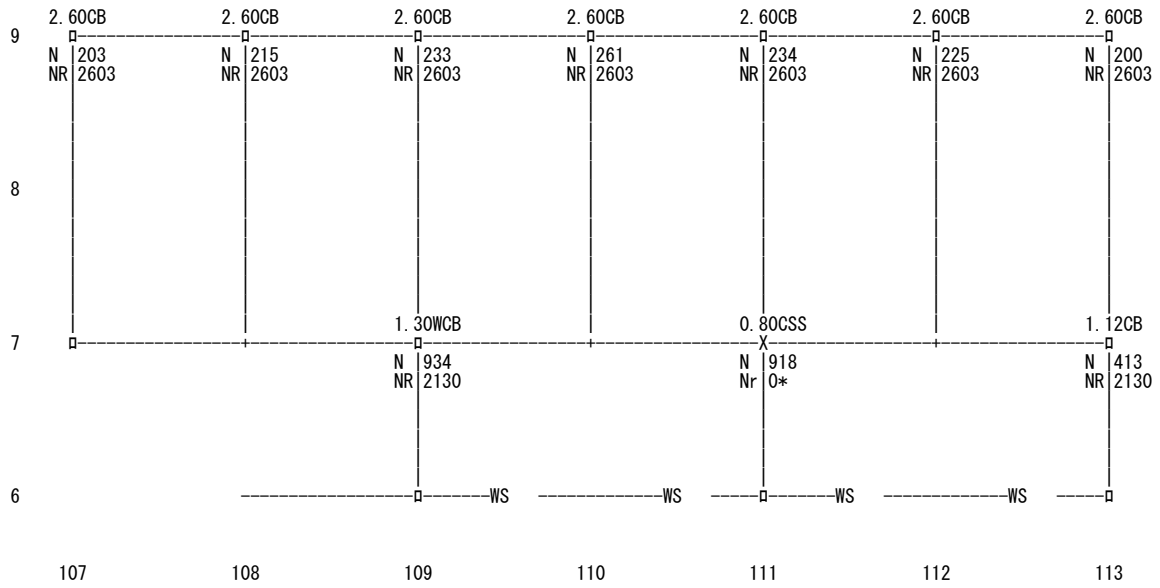
11

10



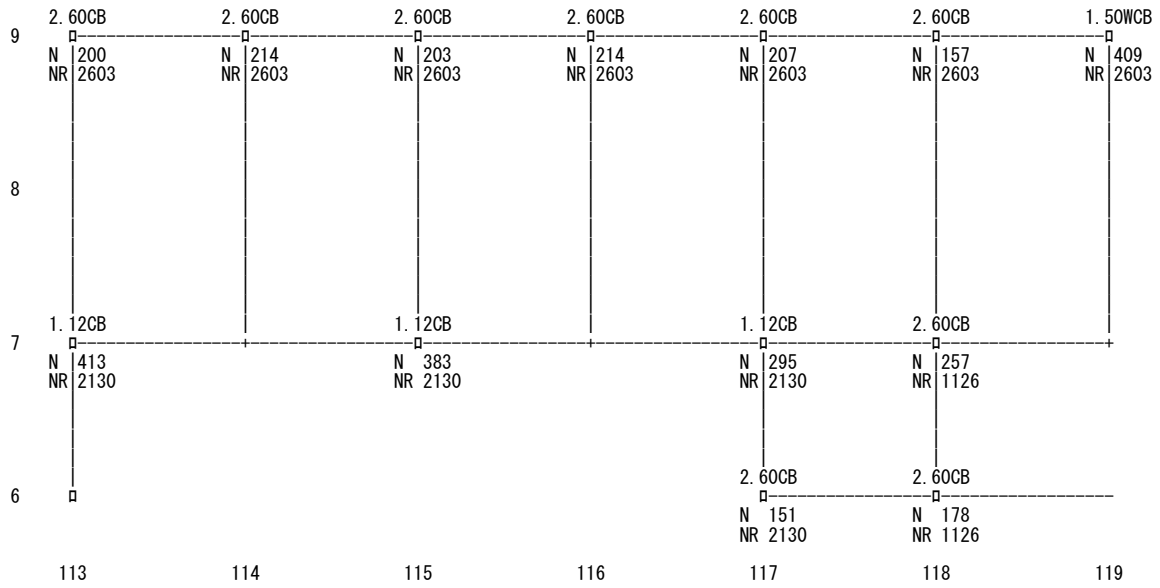
11

10



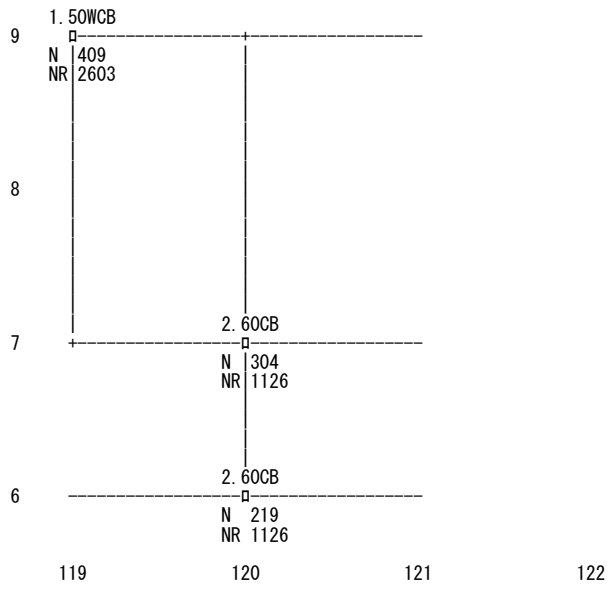
11

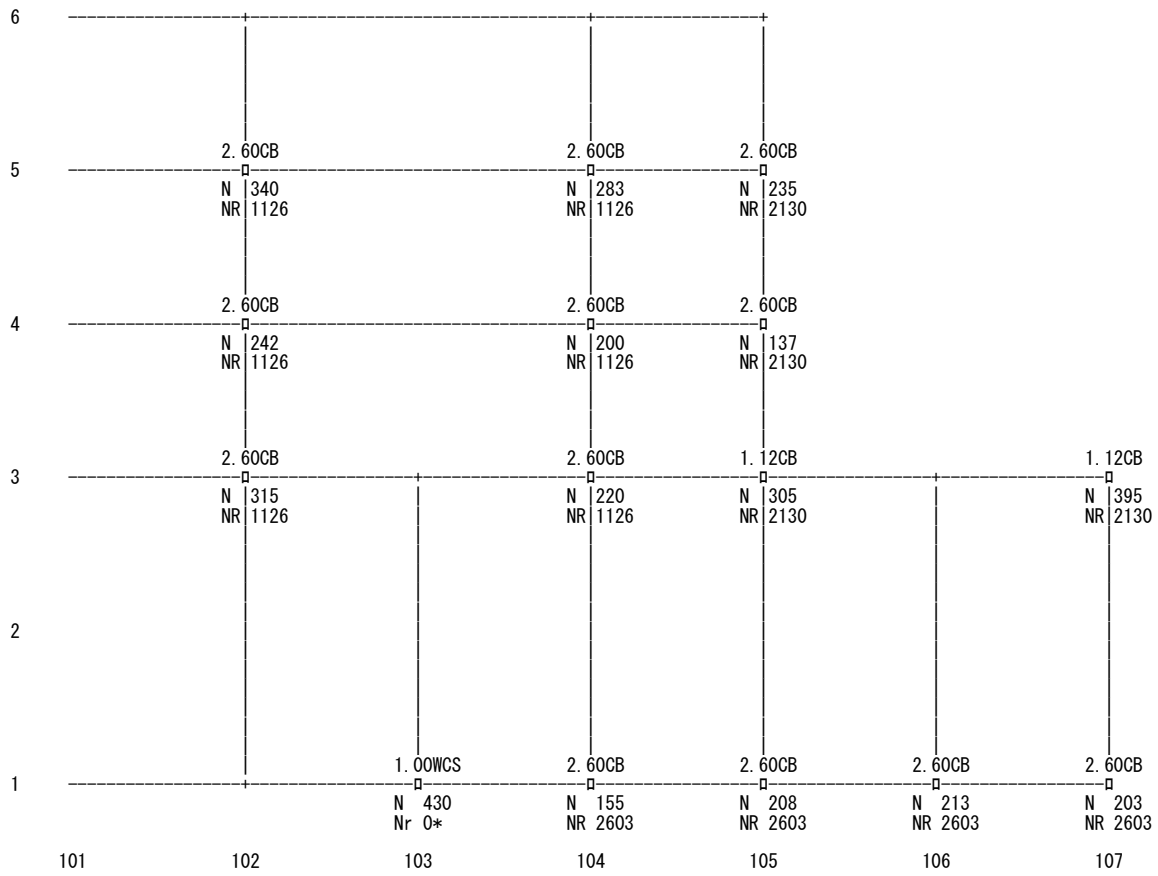
10

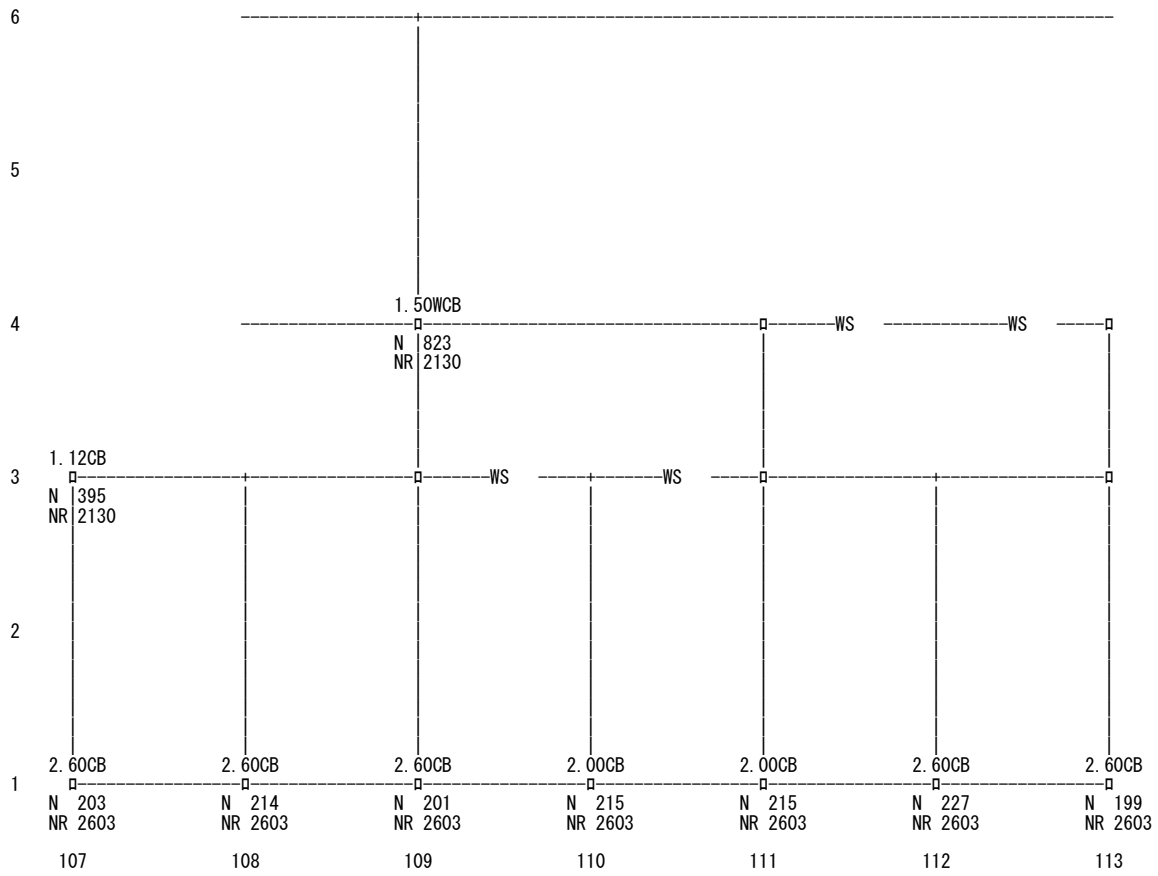


11

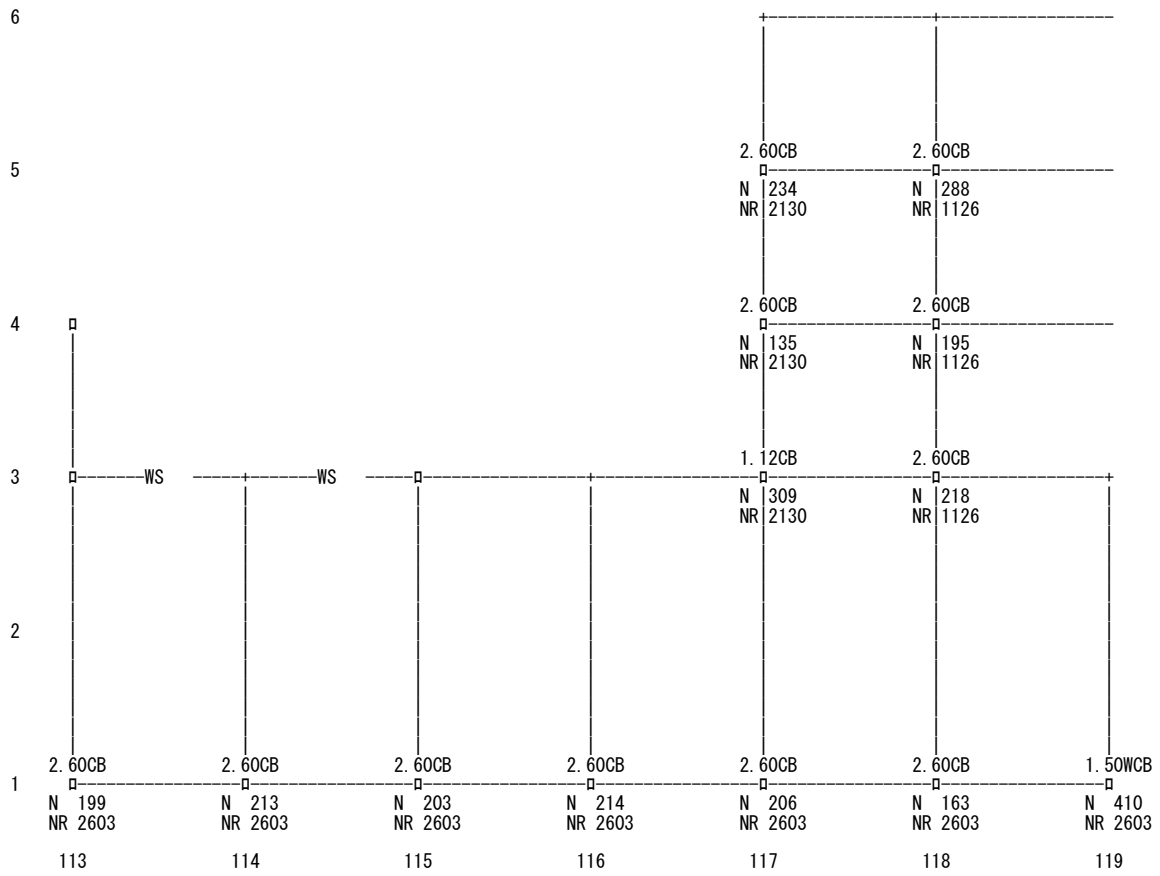
10

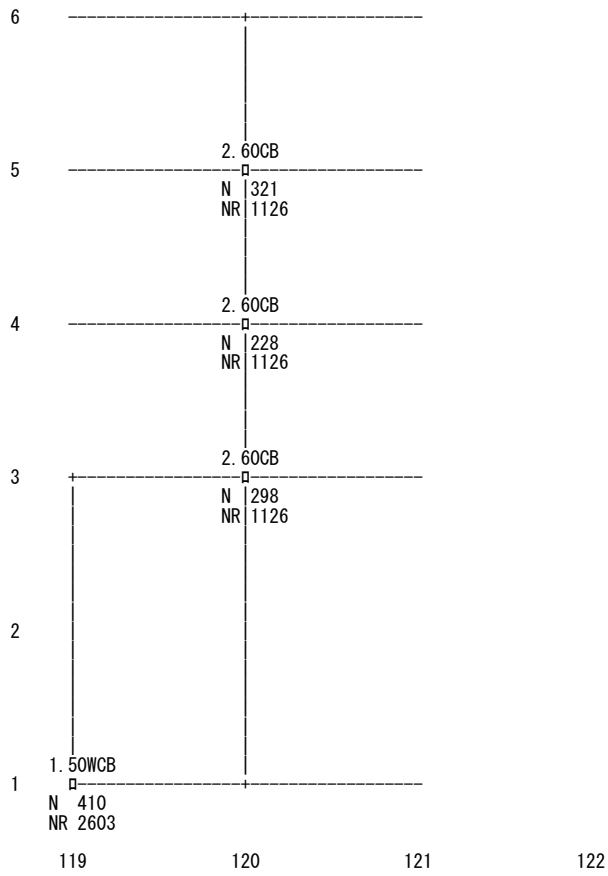








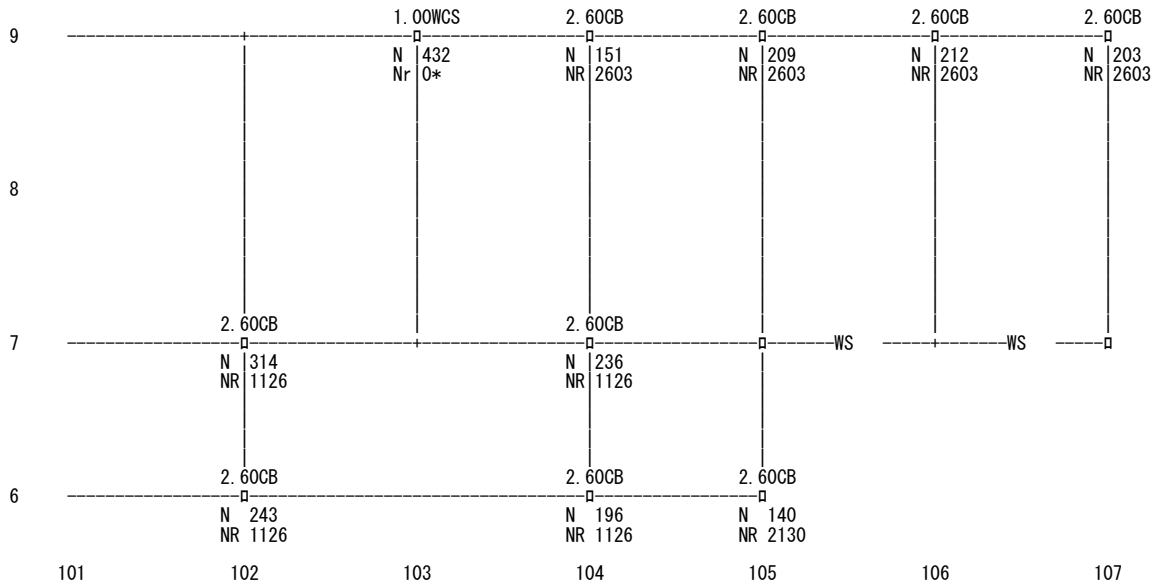




< 3 階 > 検討 F=1.27 要検討柱 3 箇所

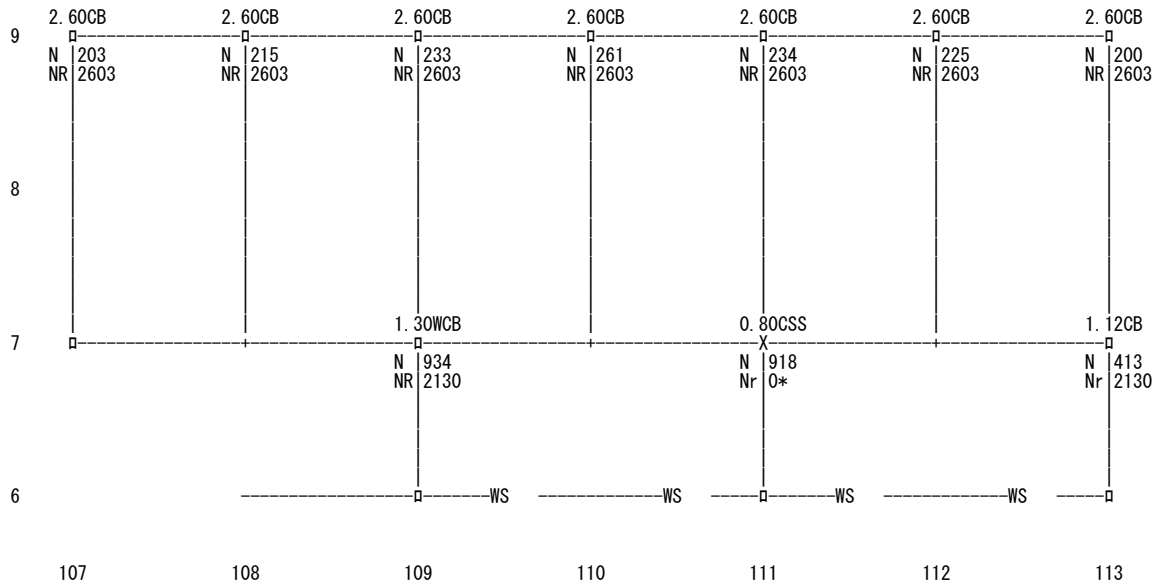
11

10



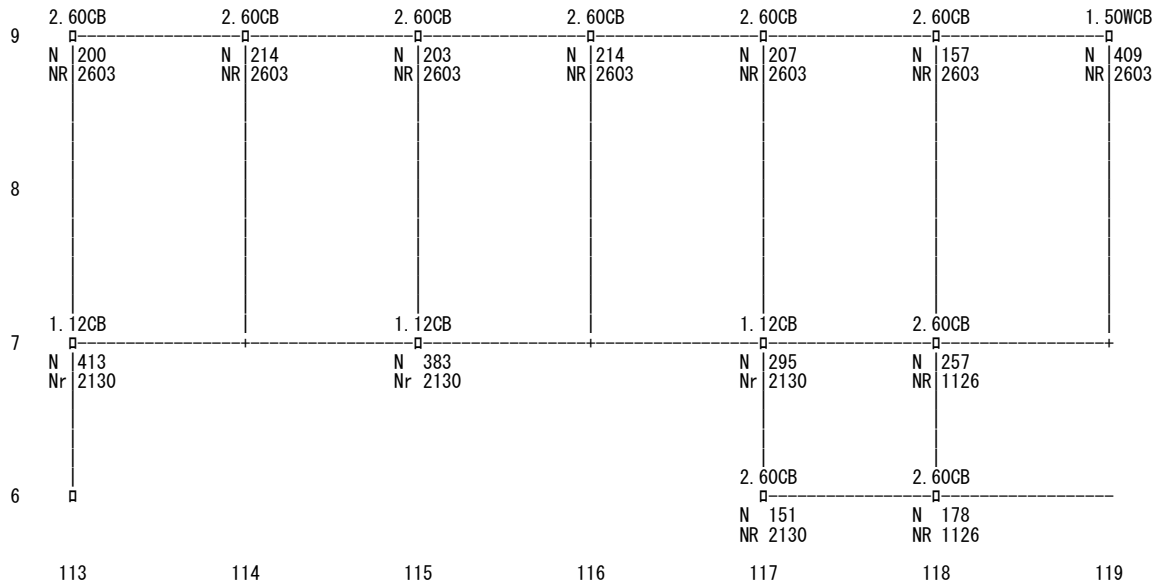
11

10



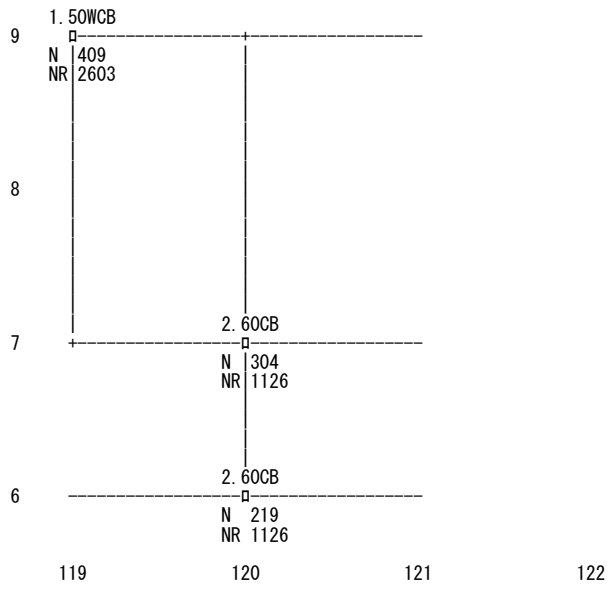
11

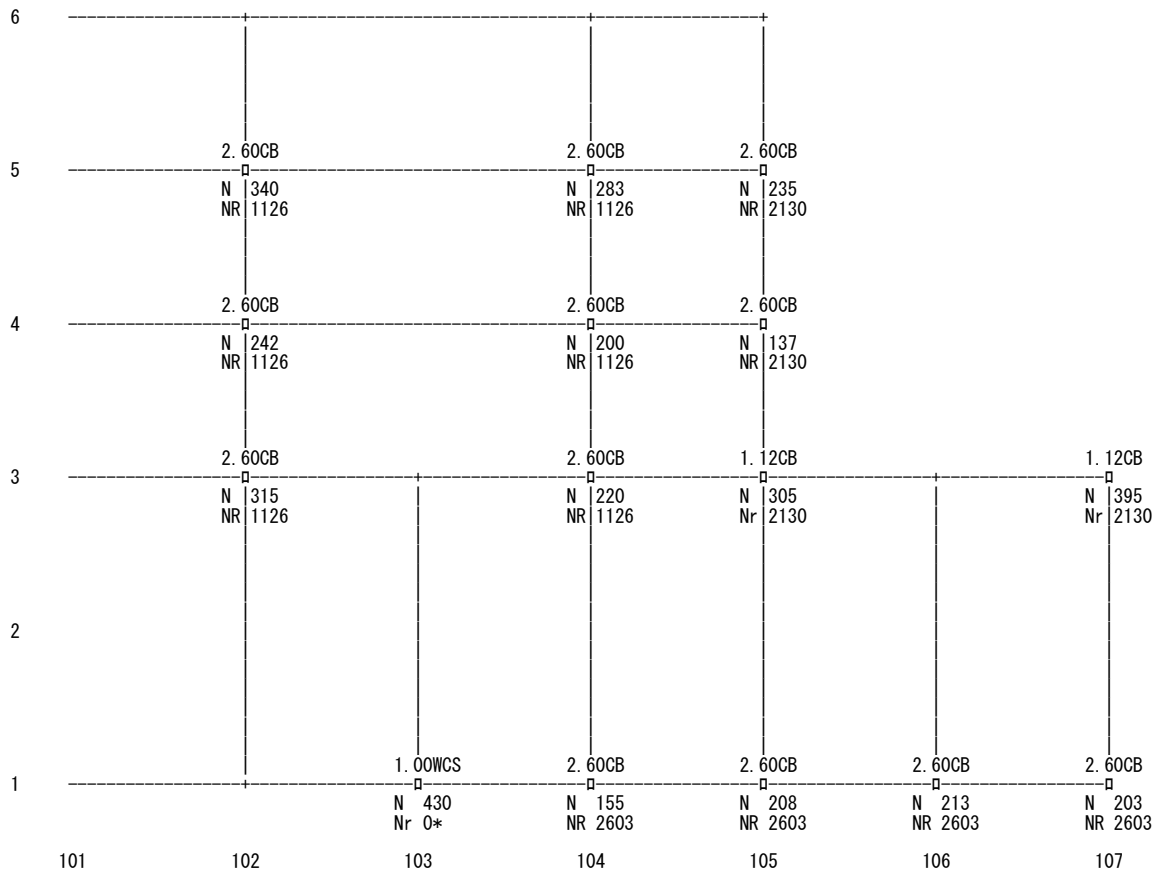
10

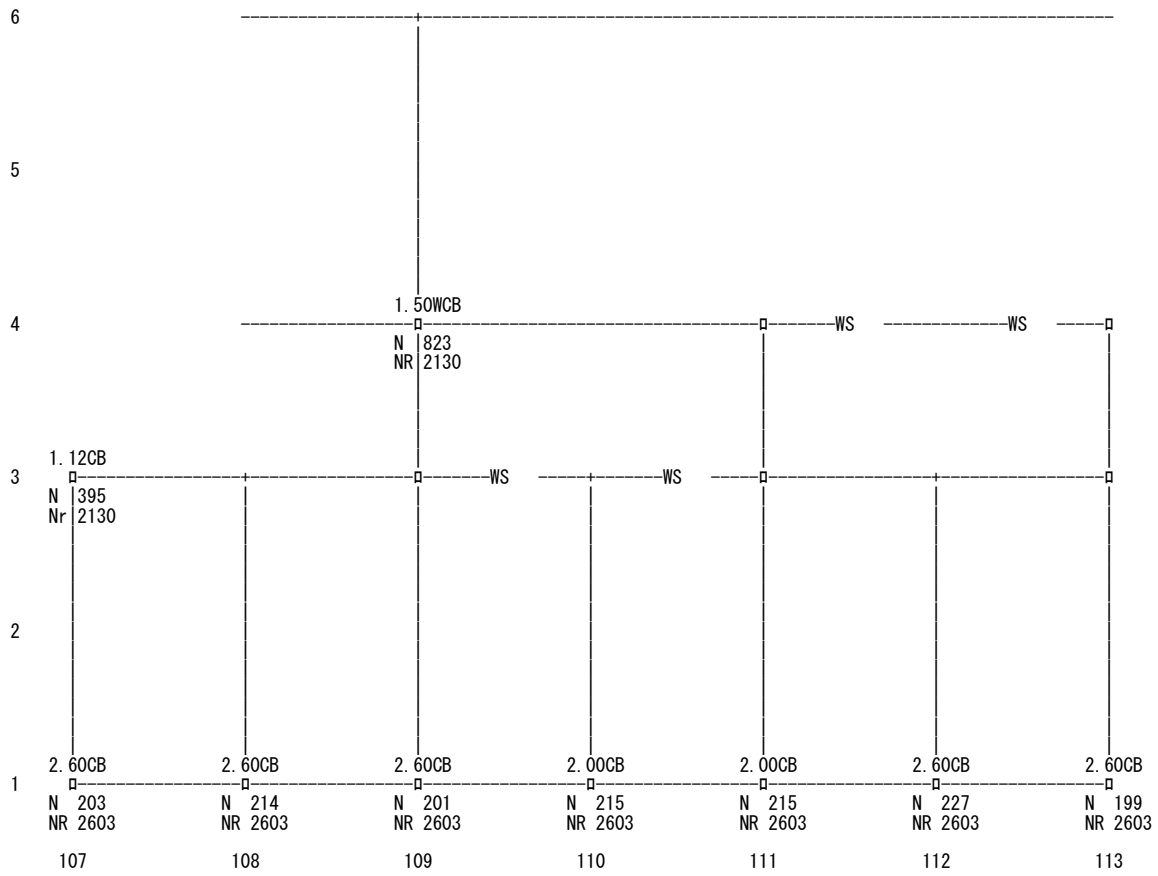


11

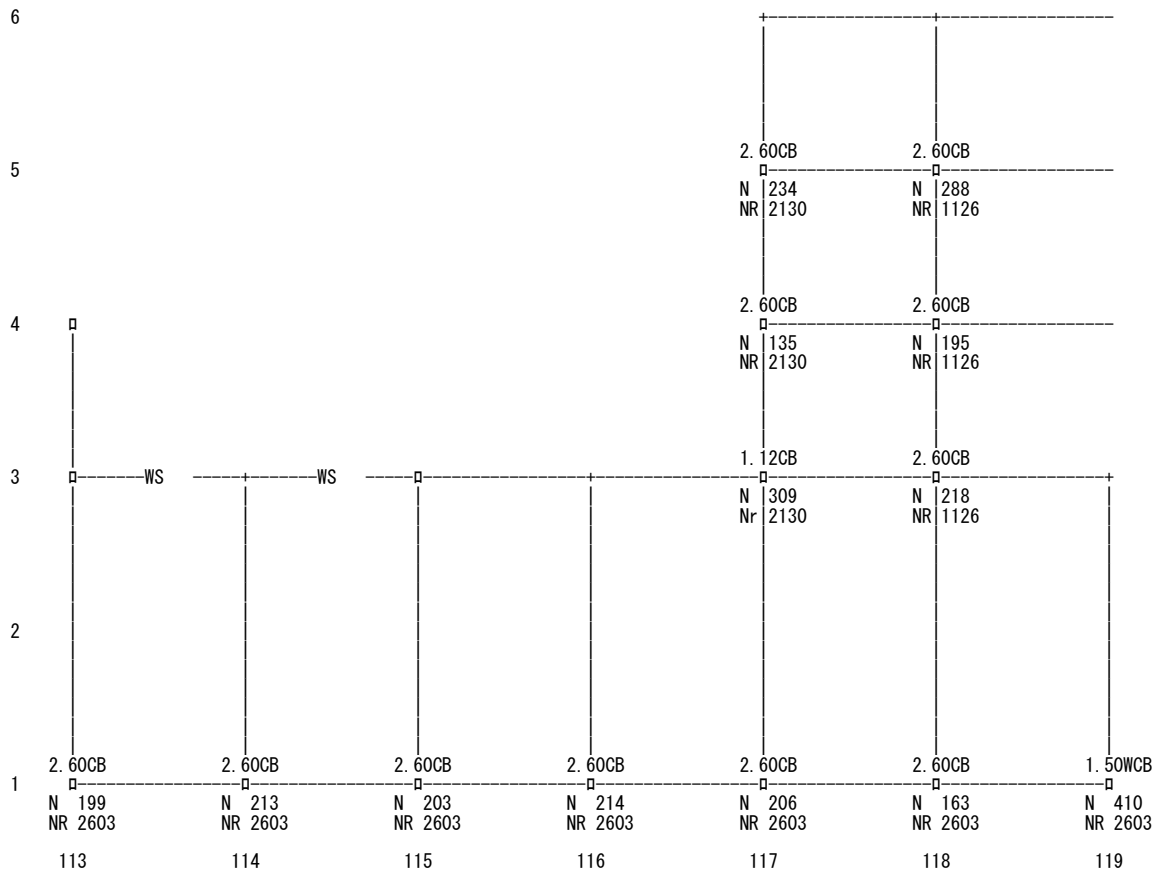
10

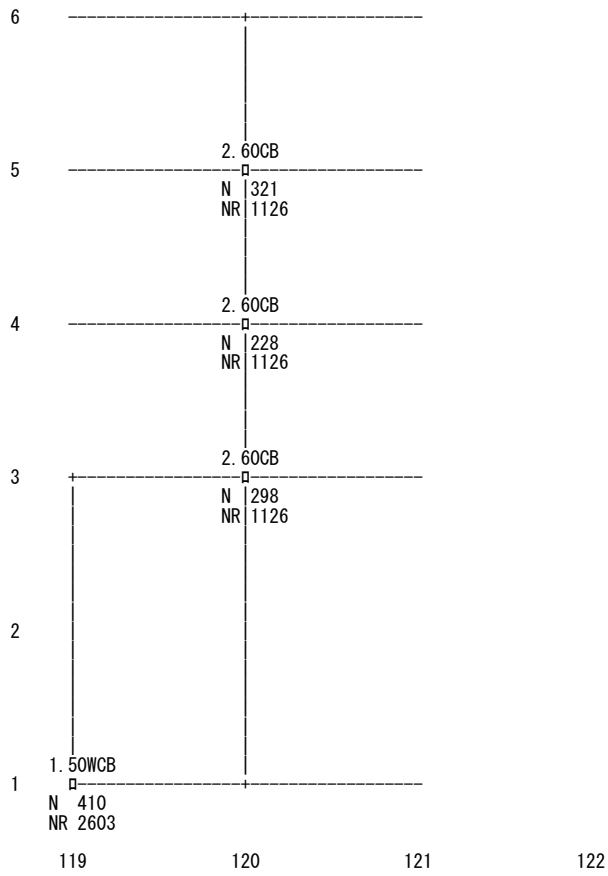








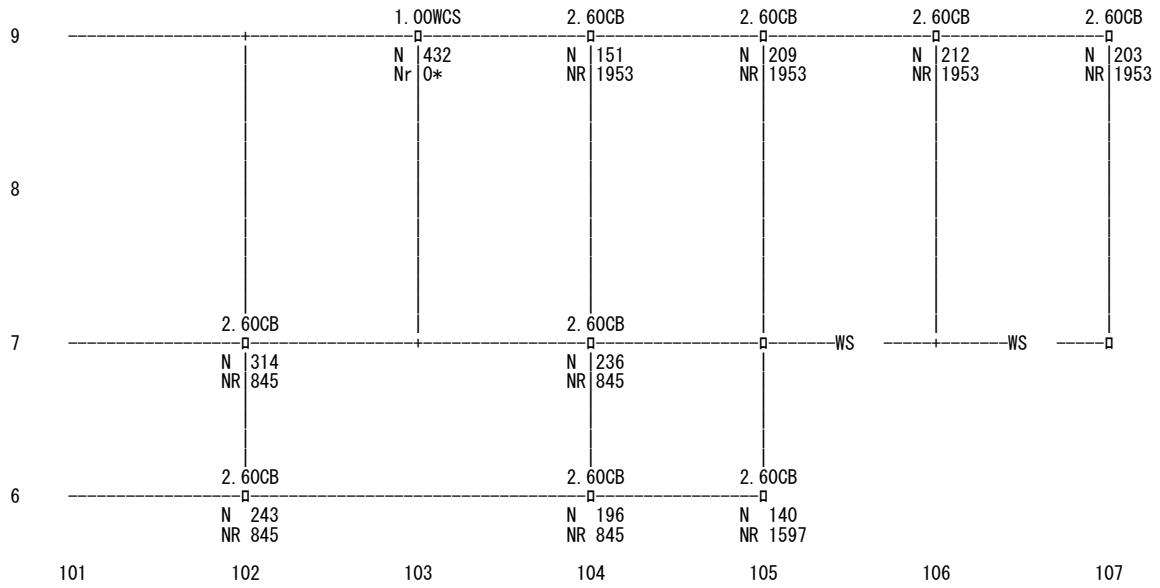




< 3 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 10 箇所

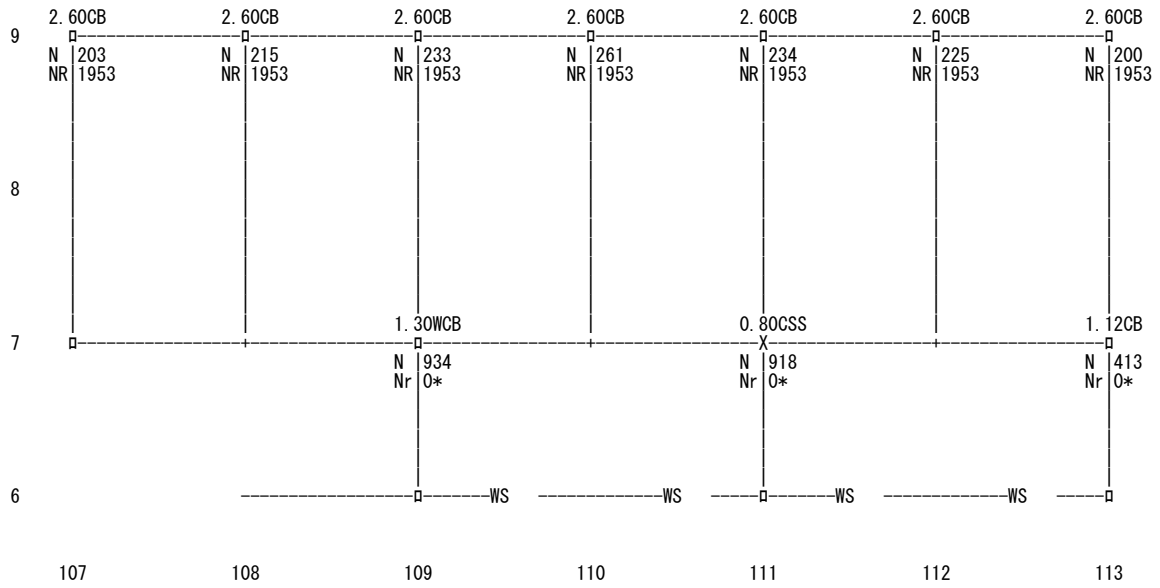
11

10



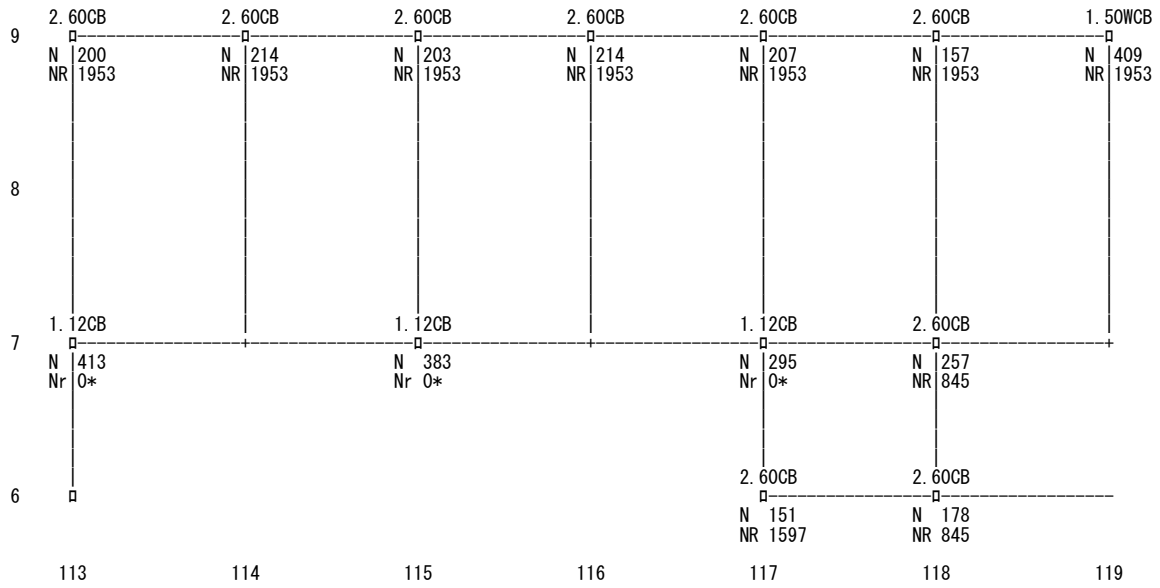
11

10



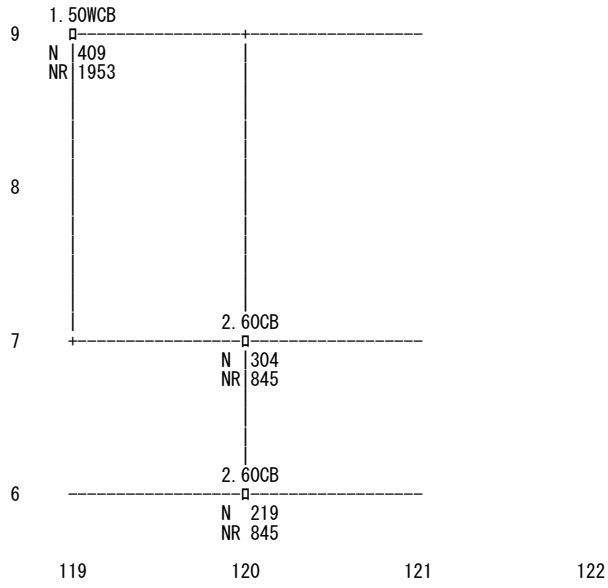
11

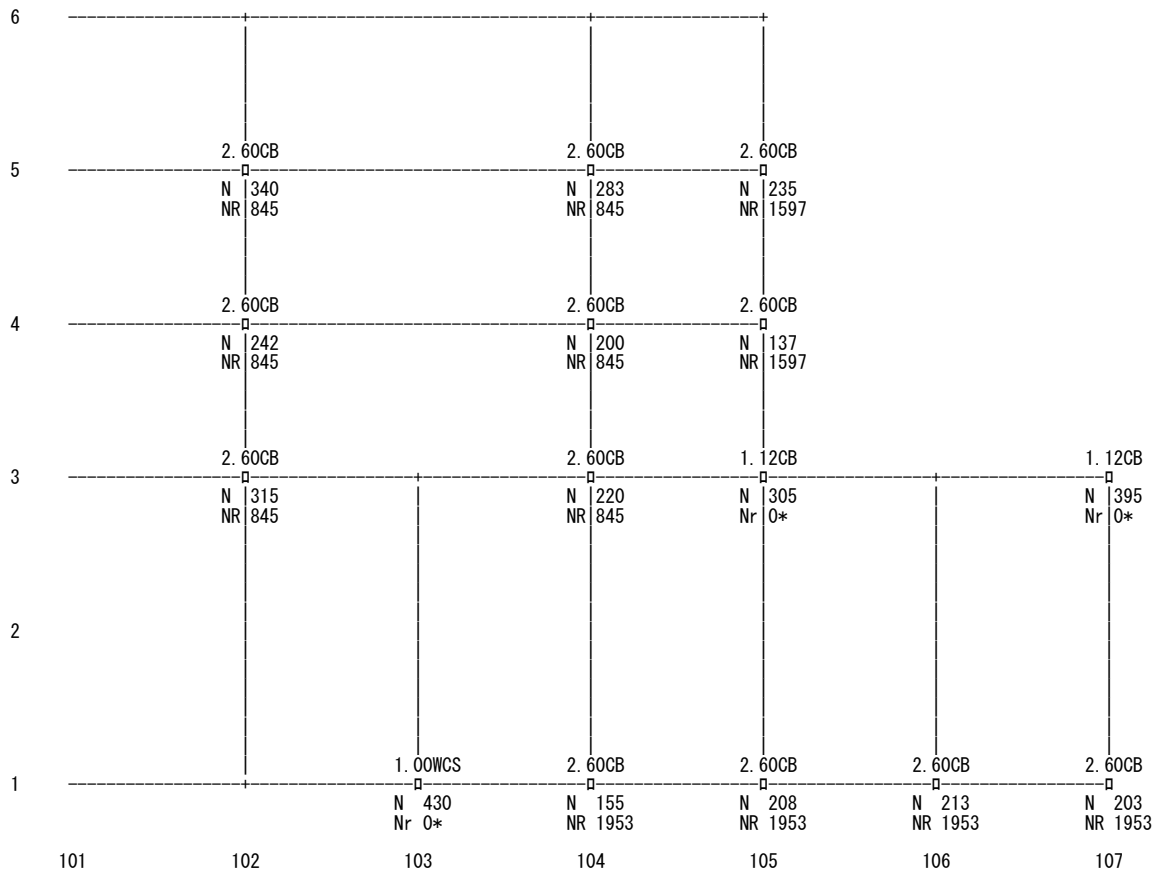
10

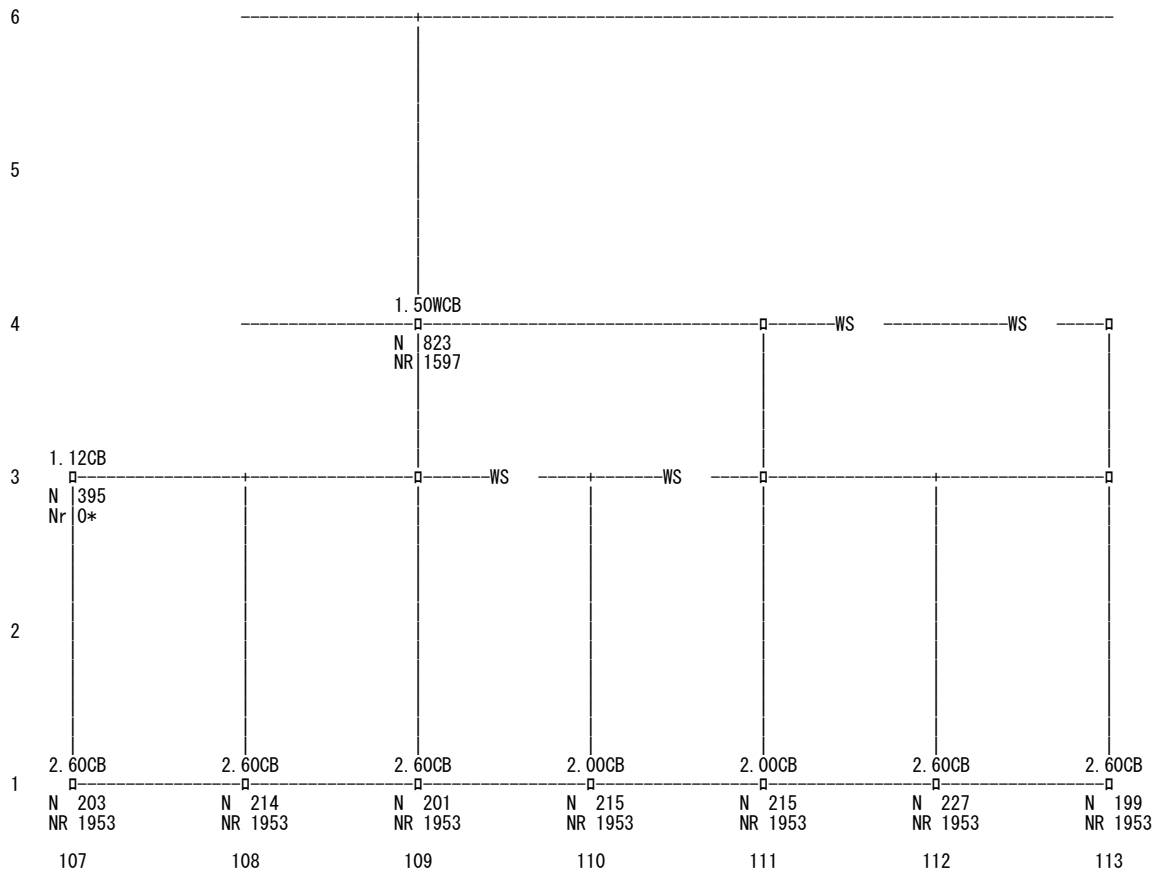


11

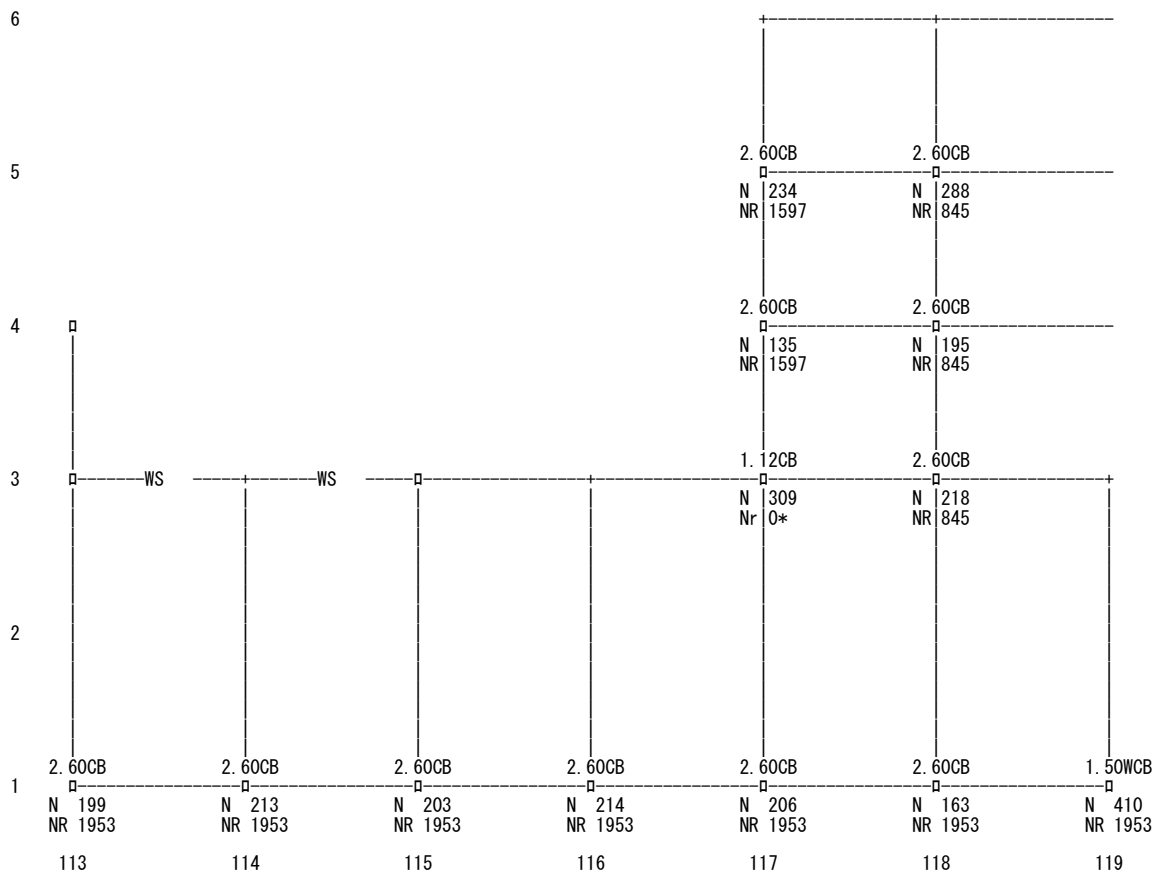
10

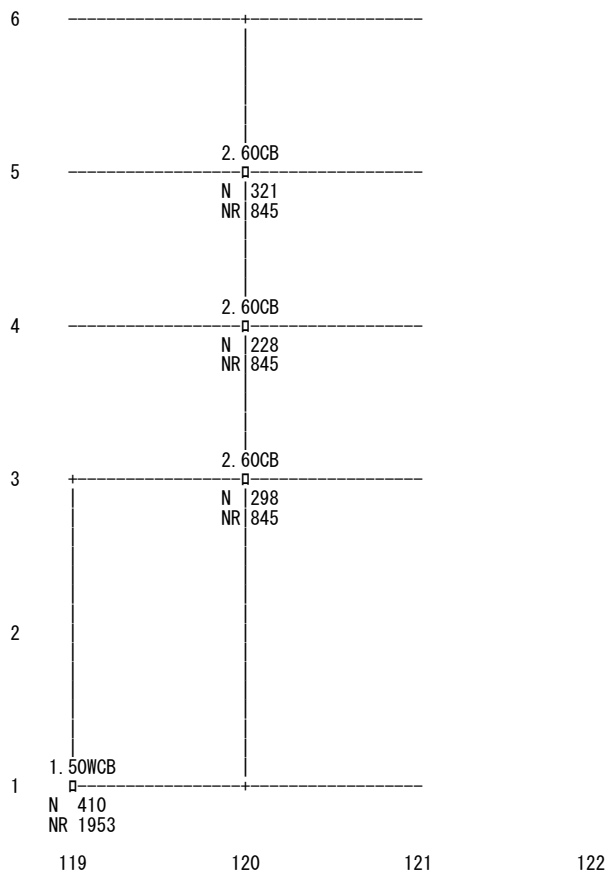








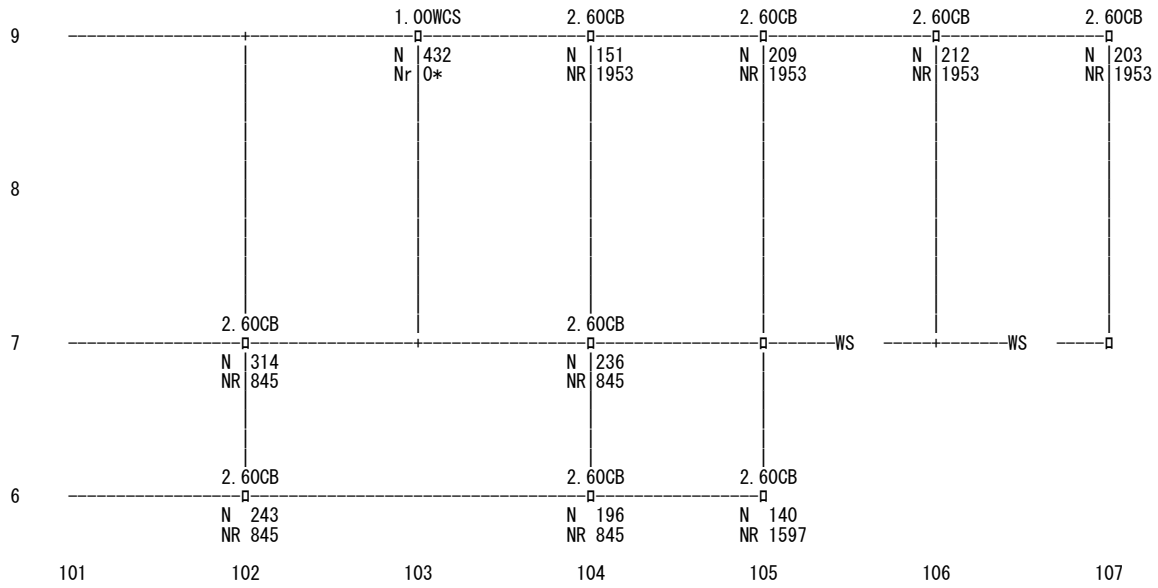




< 3 階 > 検討 F=2.00 要検討柱 13 箇所

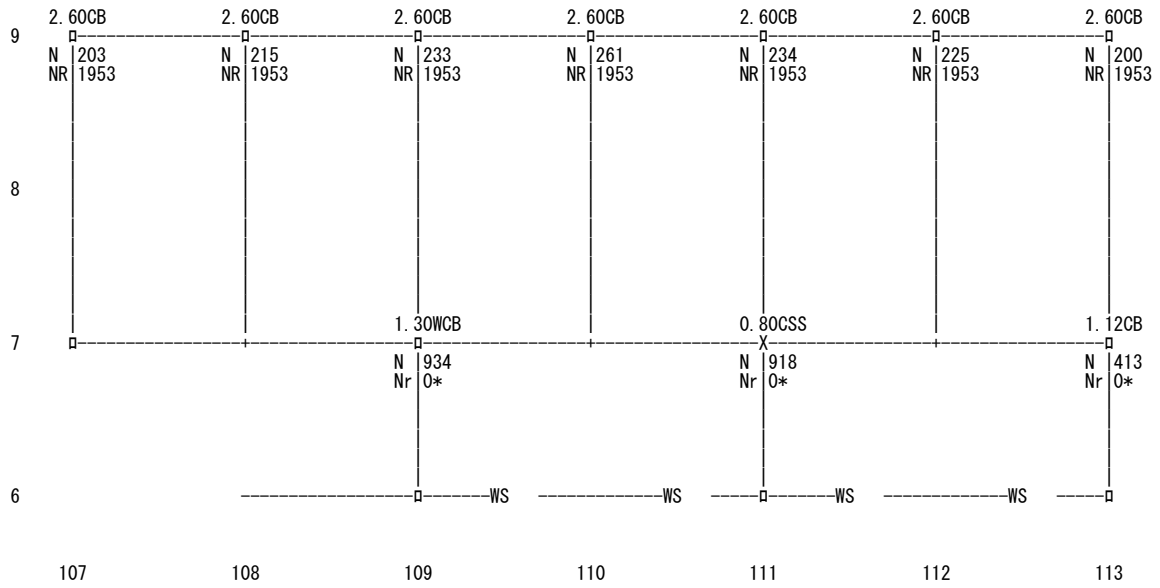
11

10



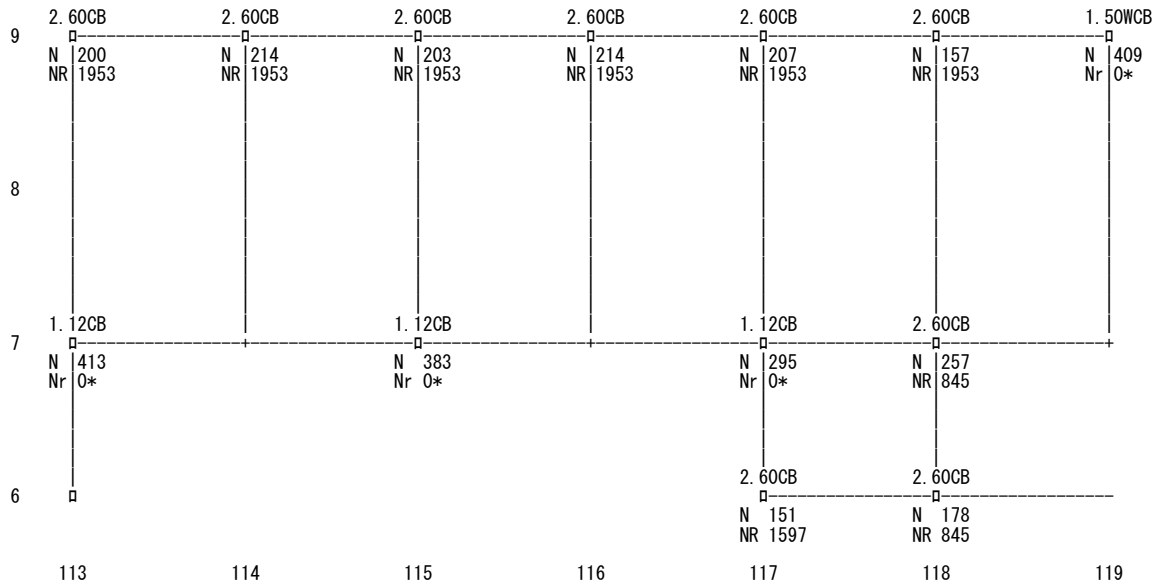
11

10



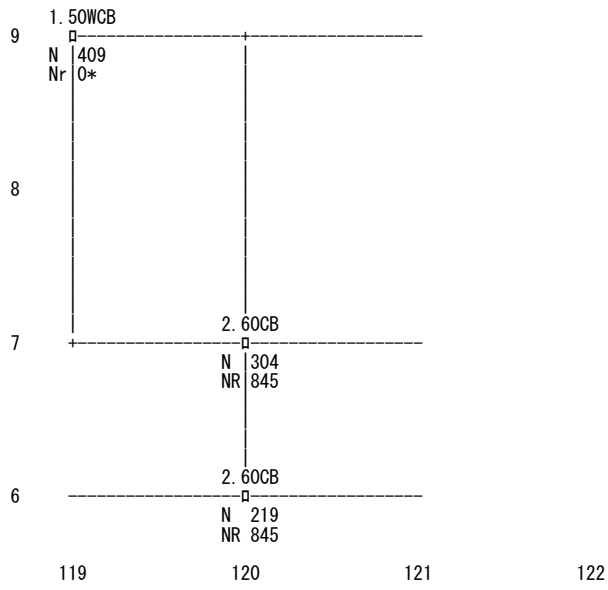
11

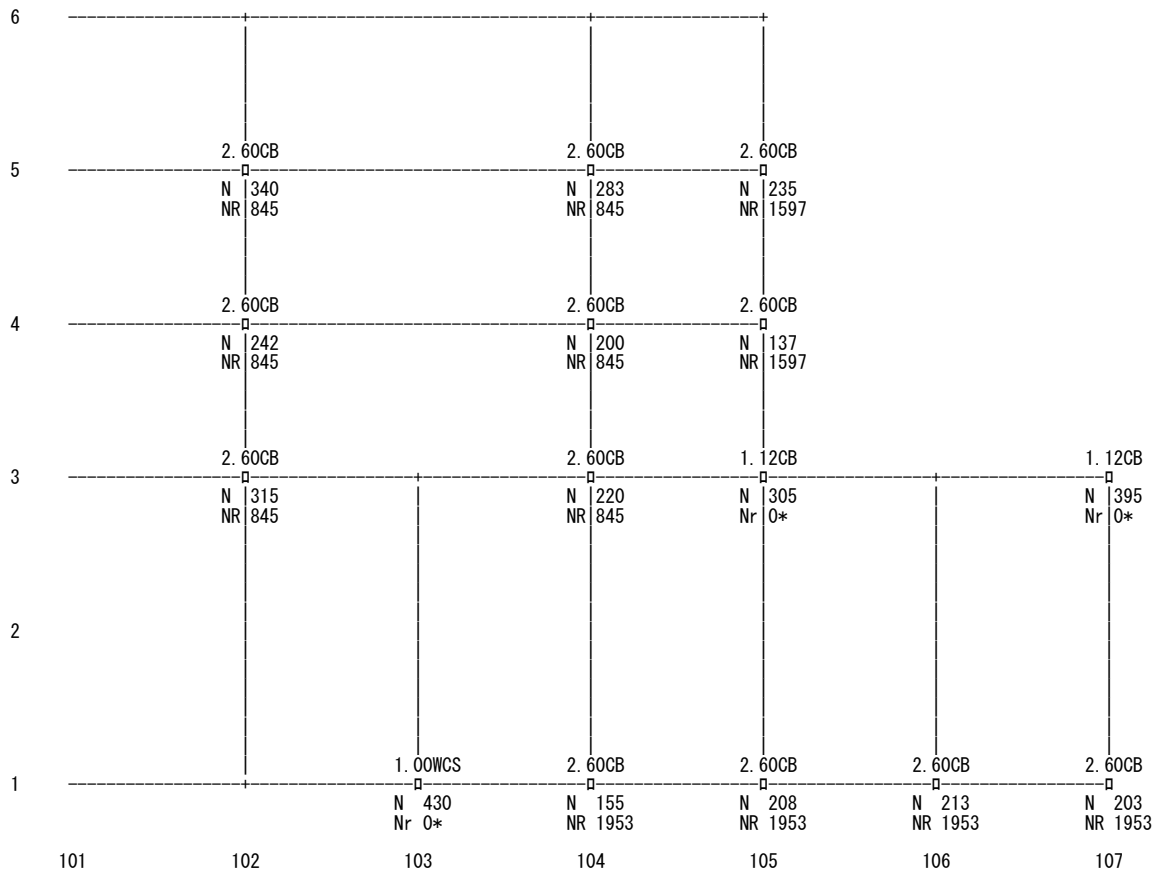
10

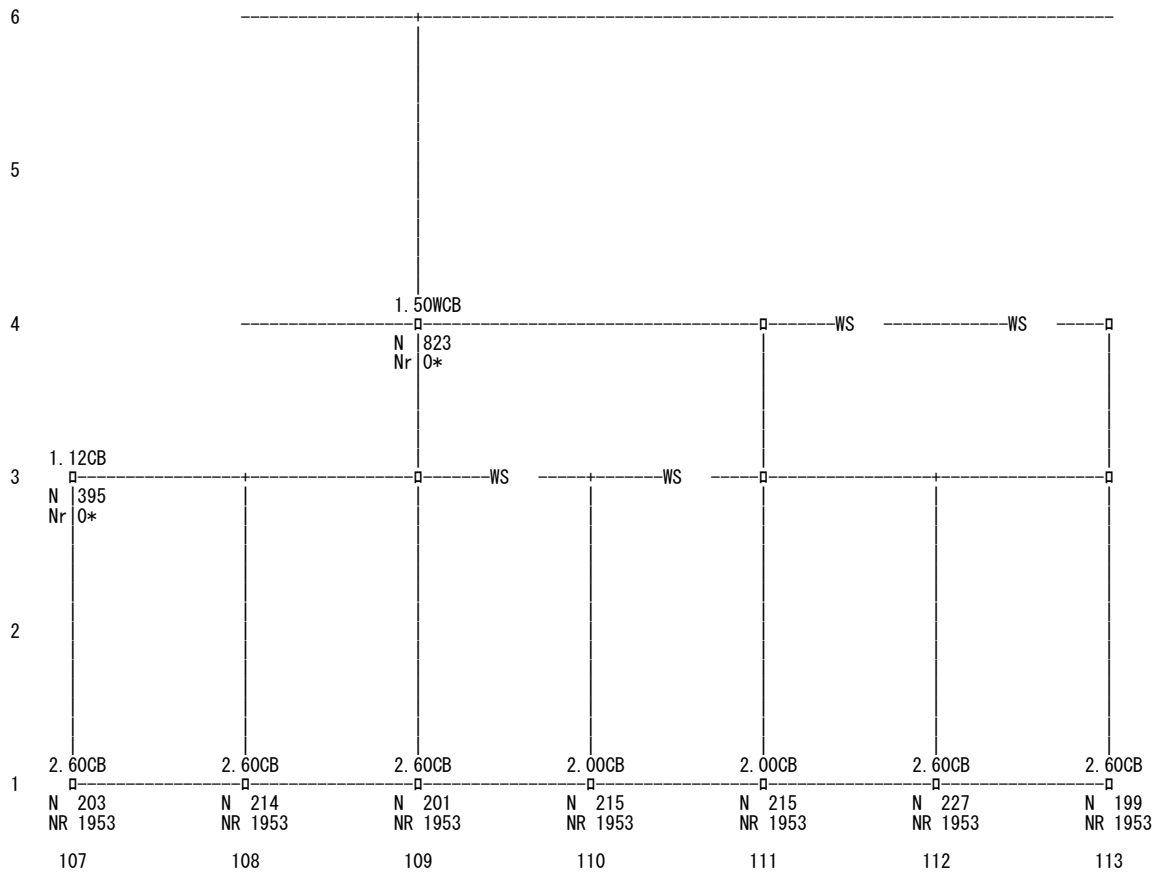


11

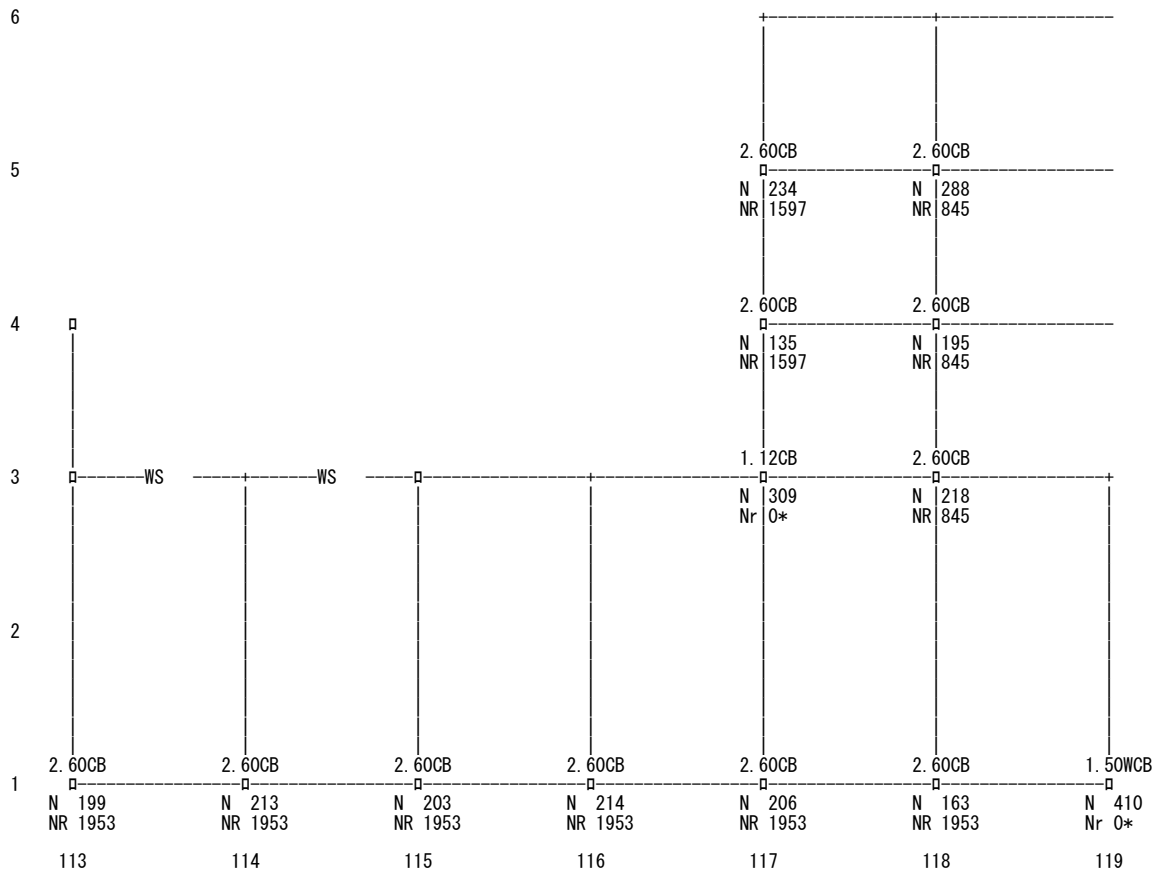
10

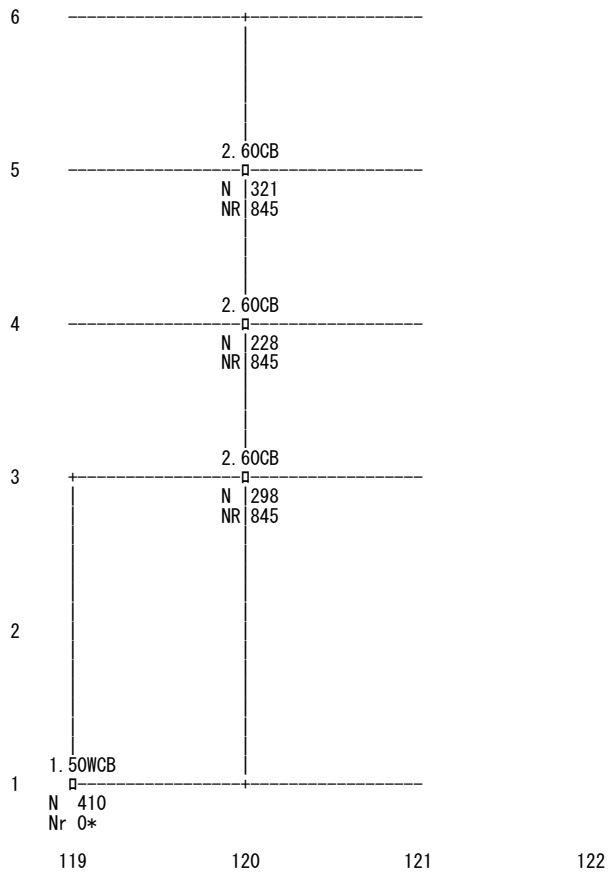








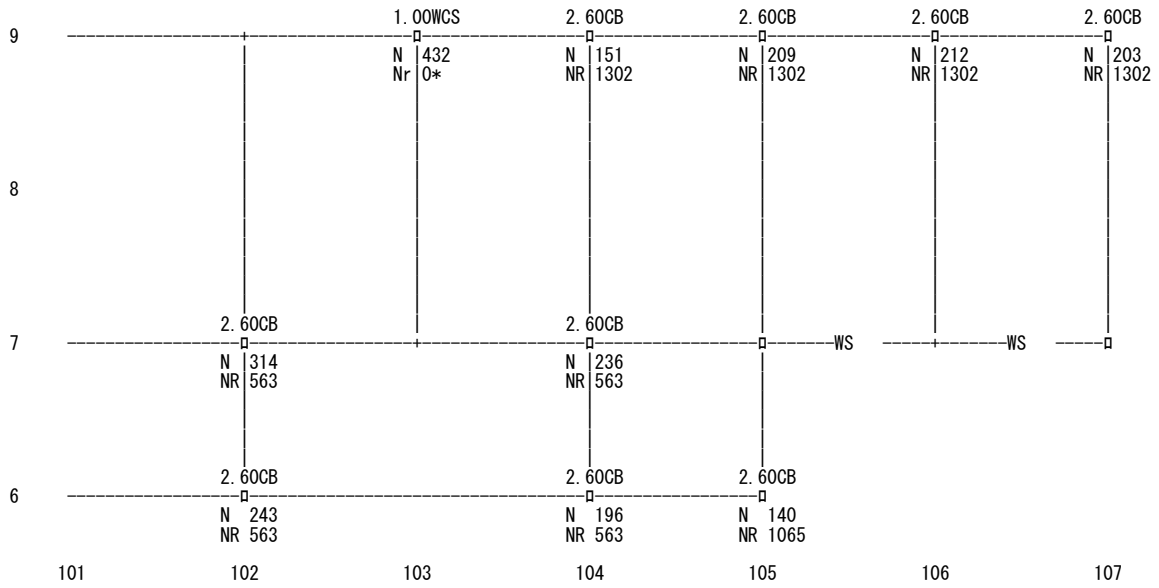




< 3 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 15 箇所

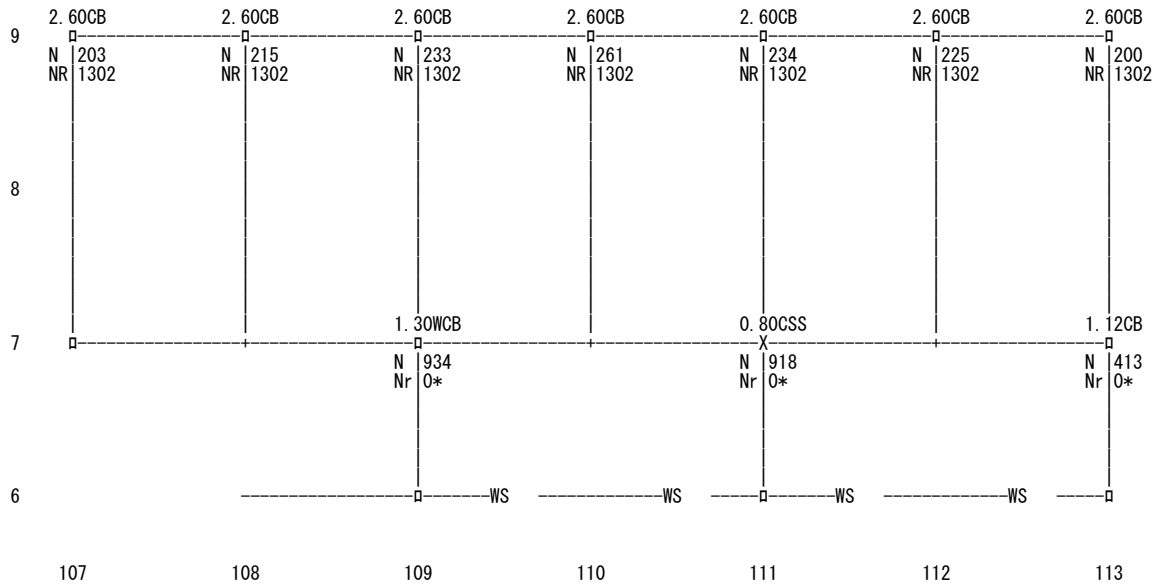
11

10



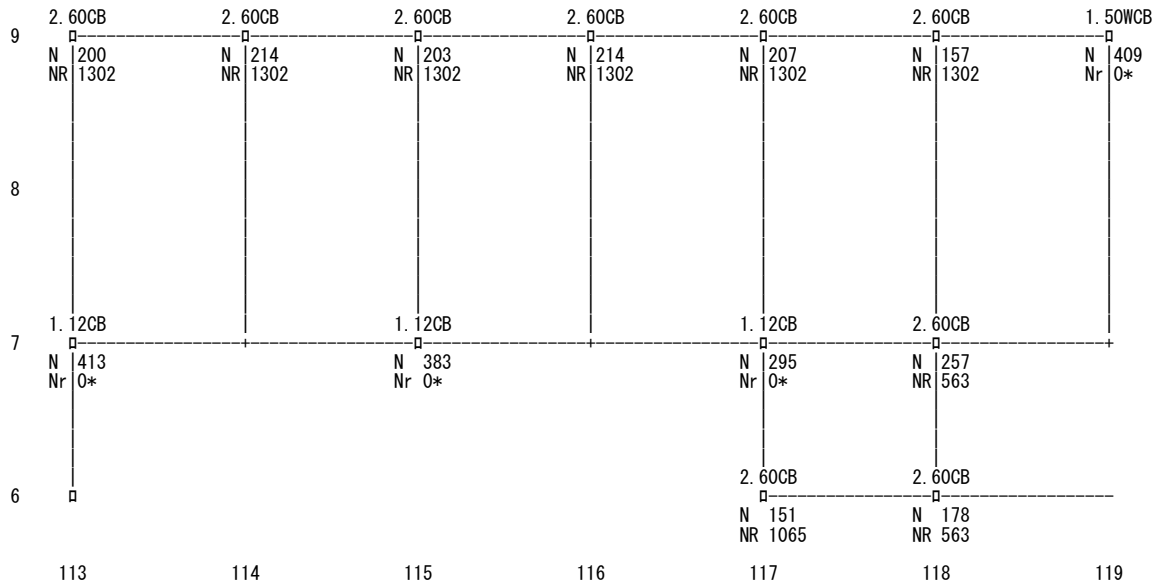
11

10



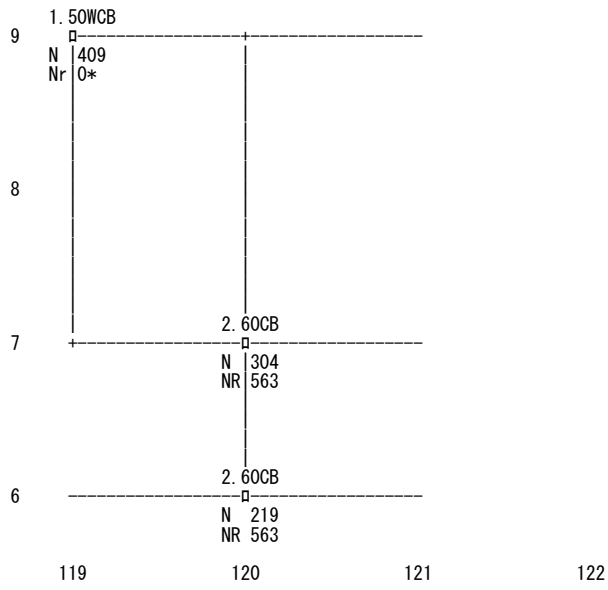
11

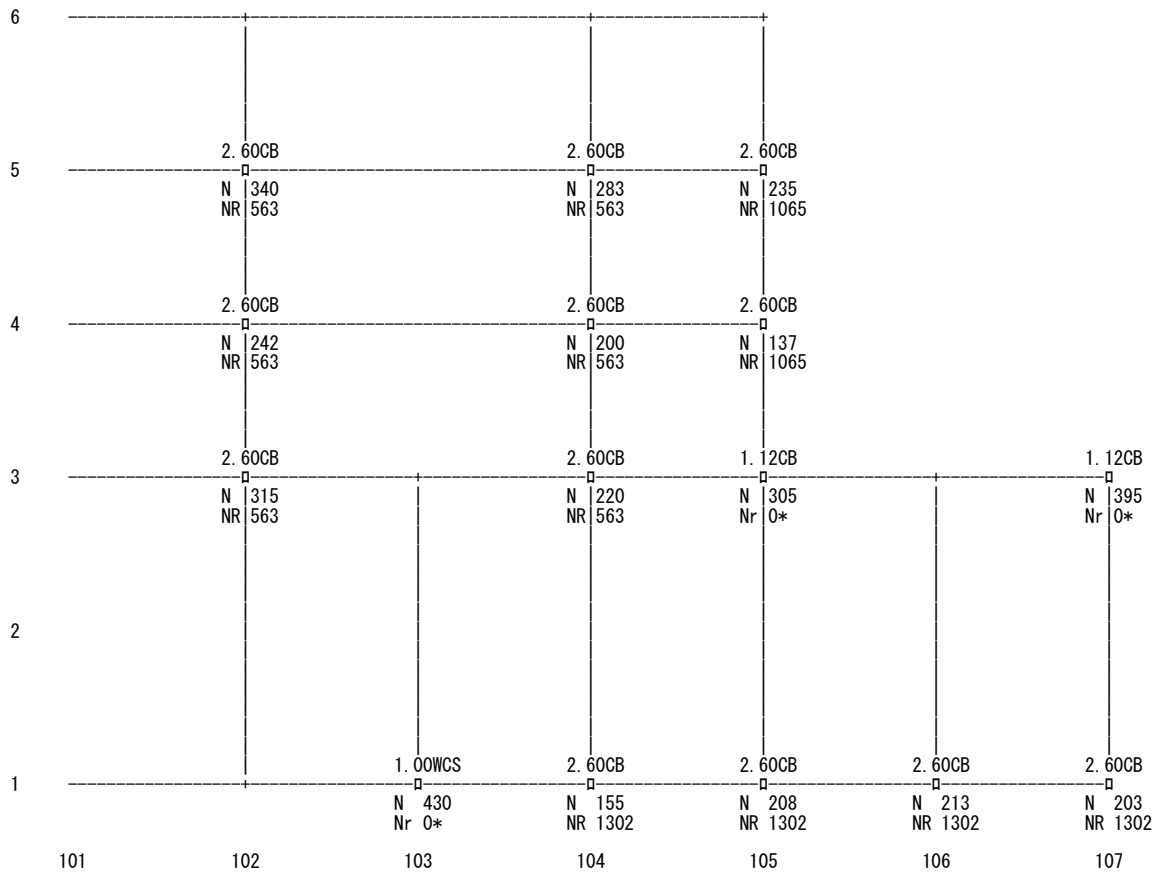
10

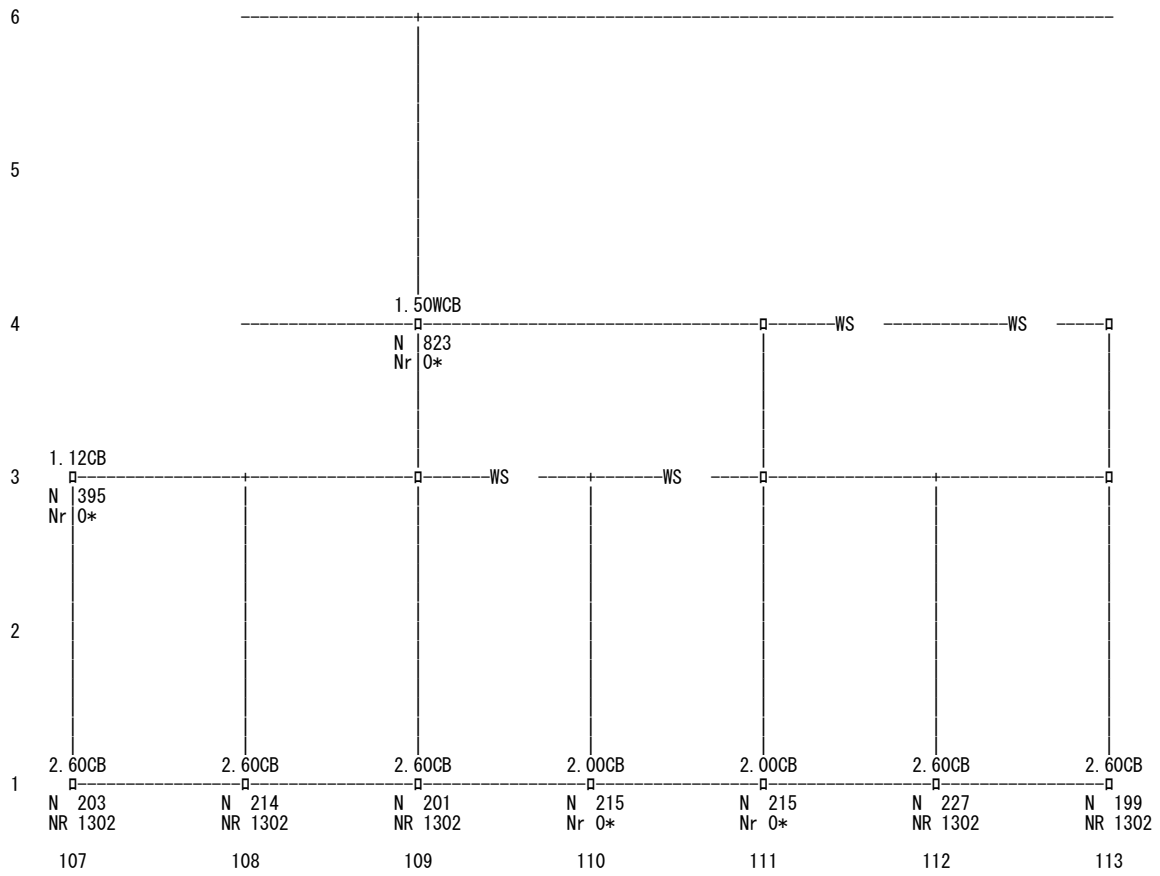


11

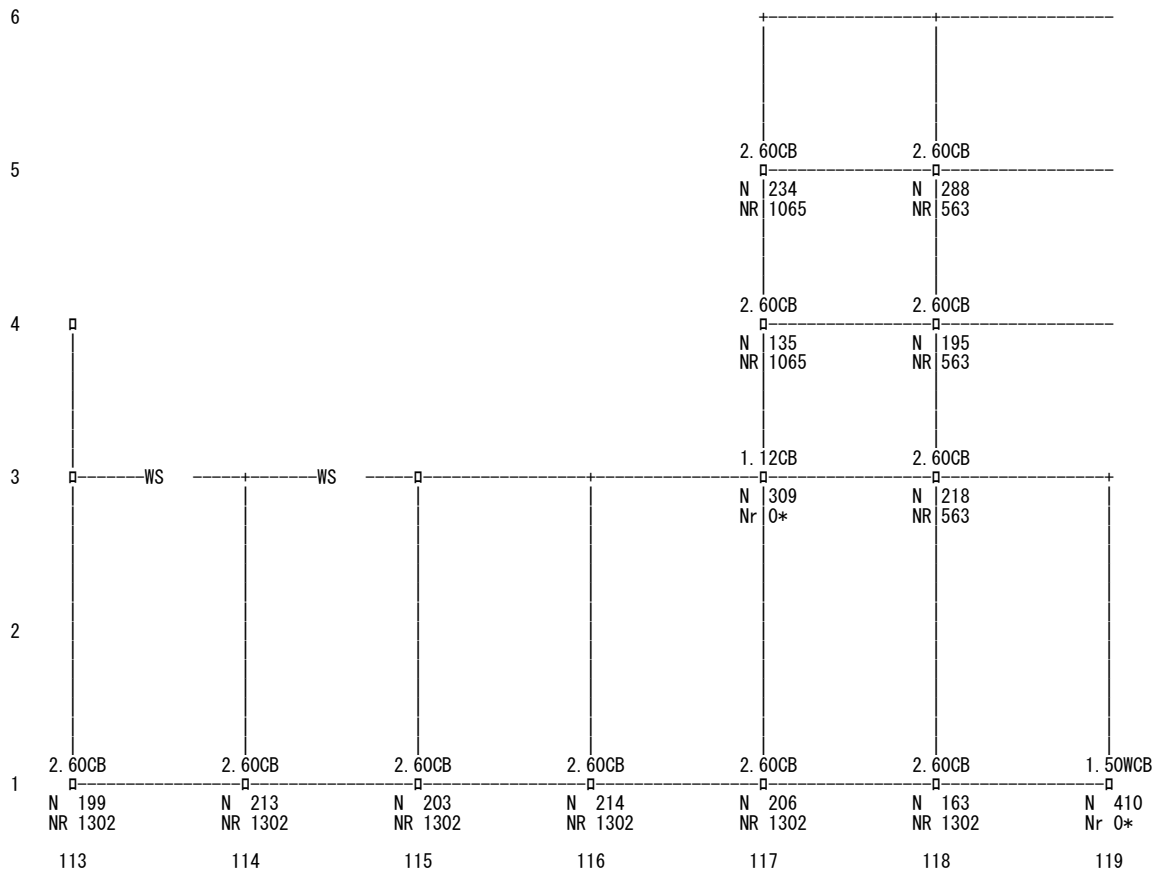
10

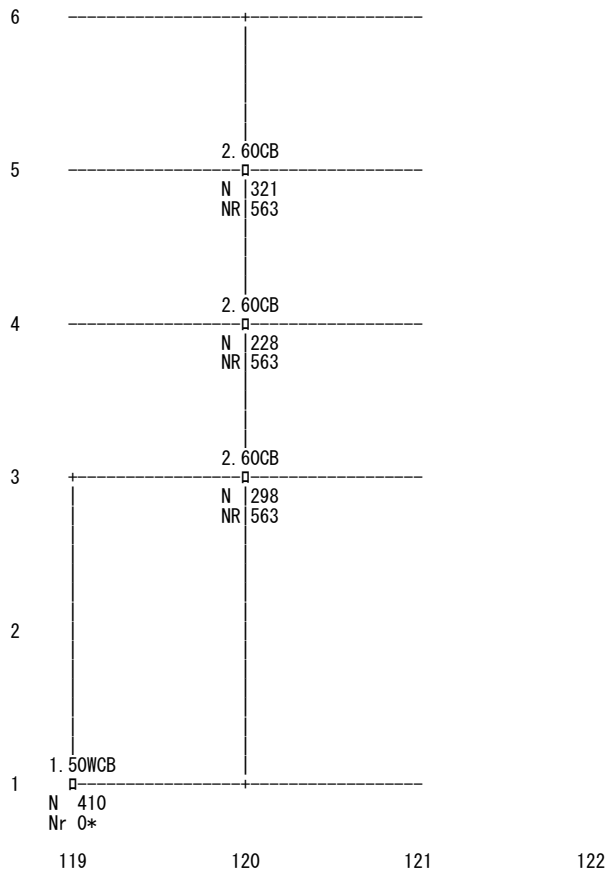








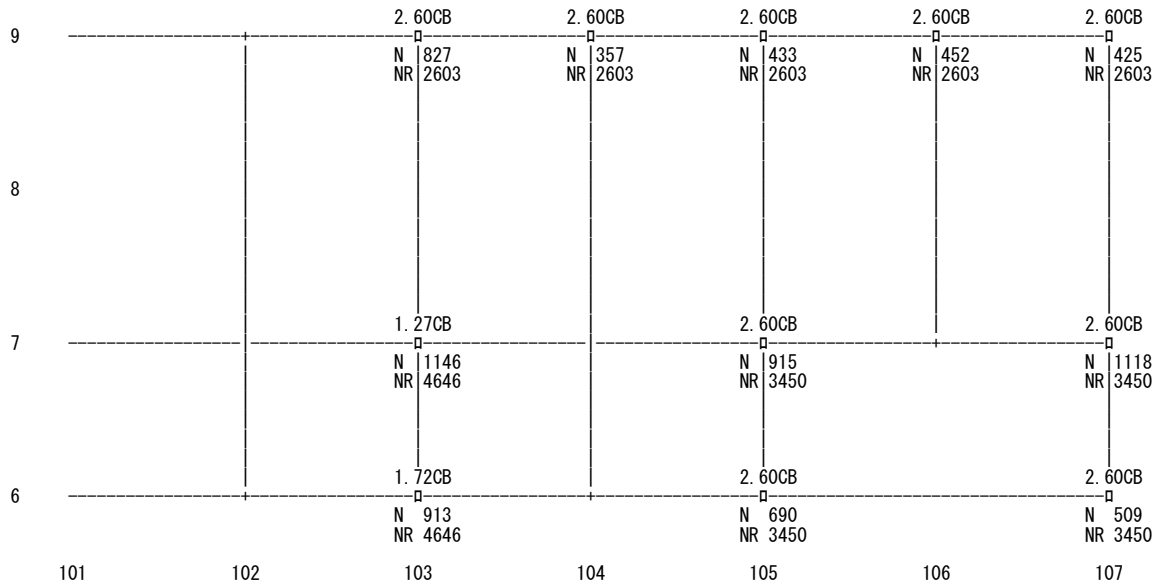




< 2 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 0 箇所

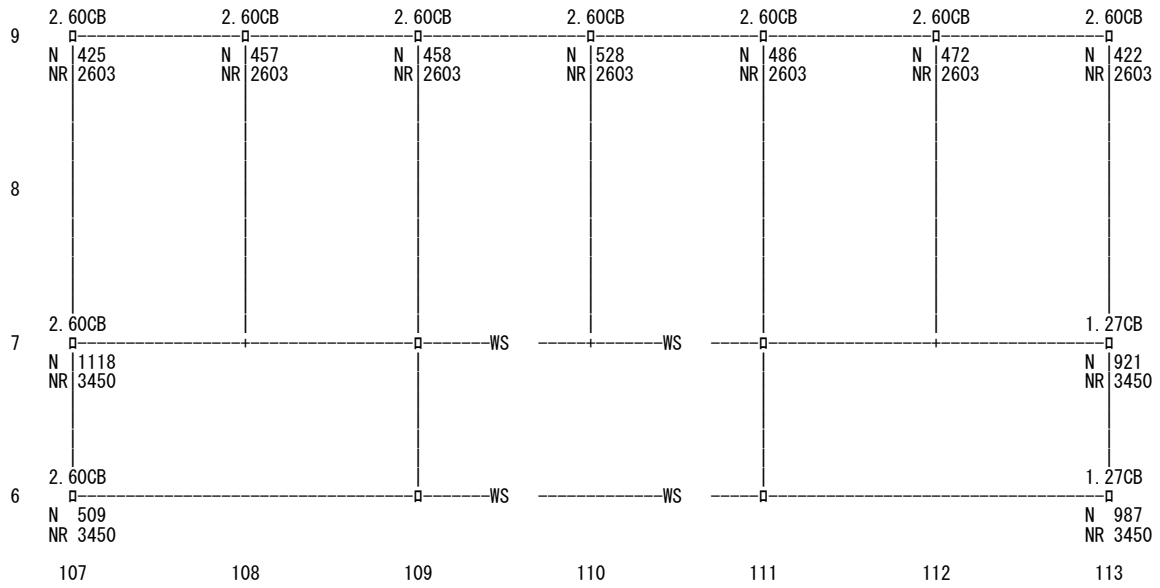
11

10



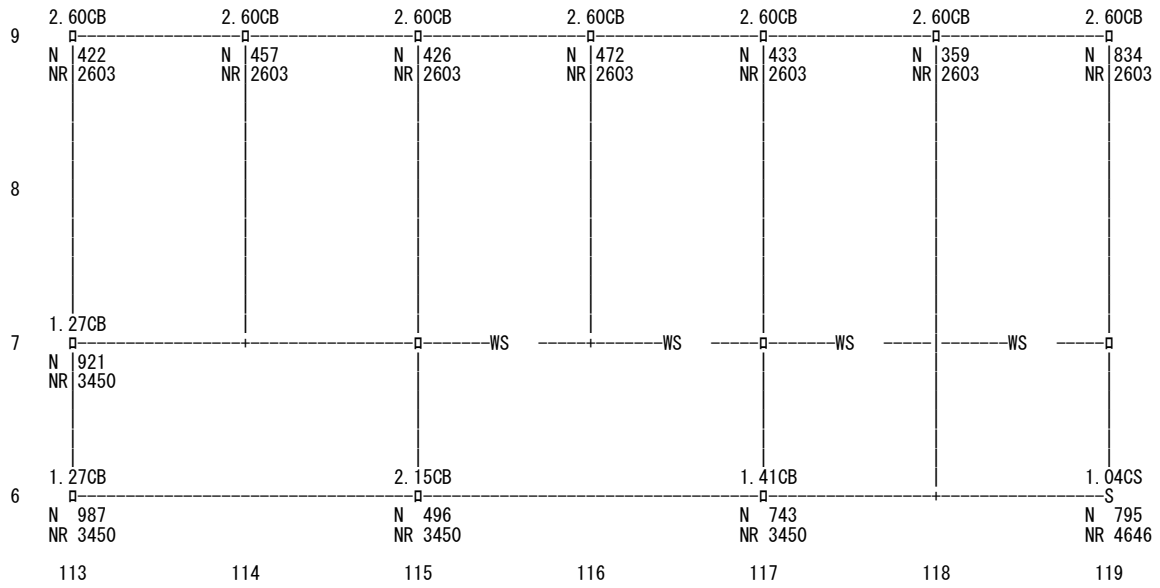
11

10



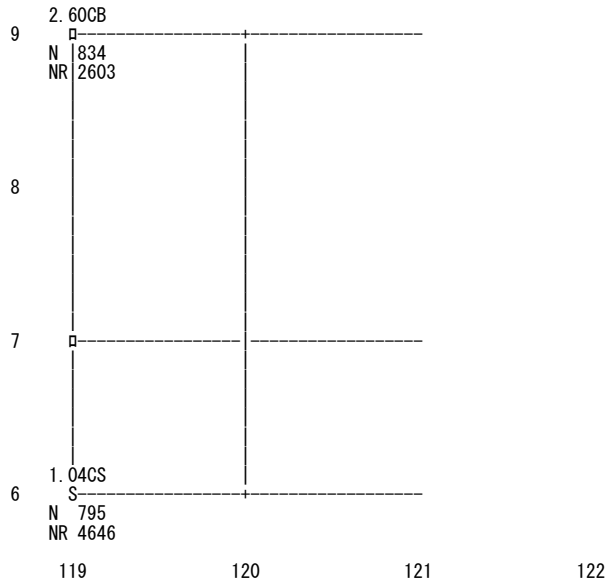
11

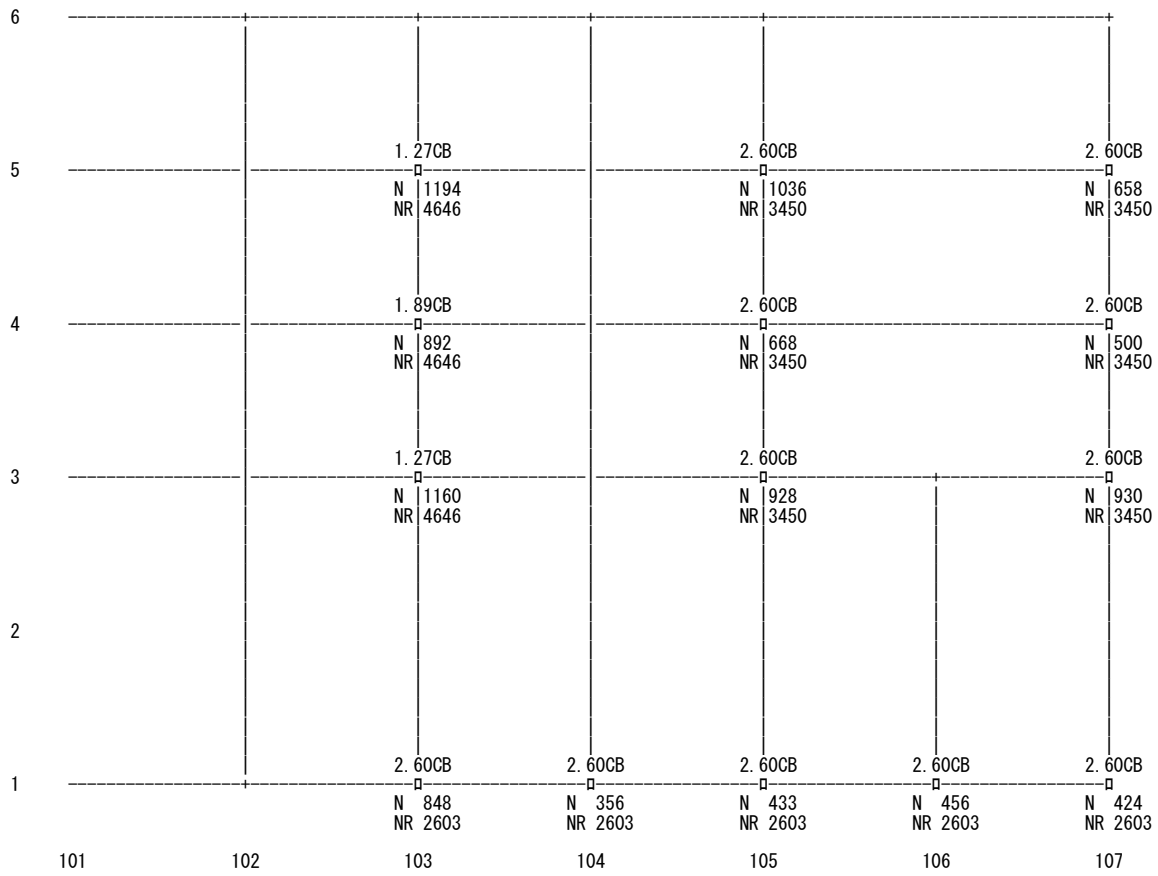
10

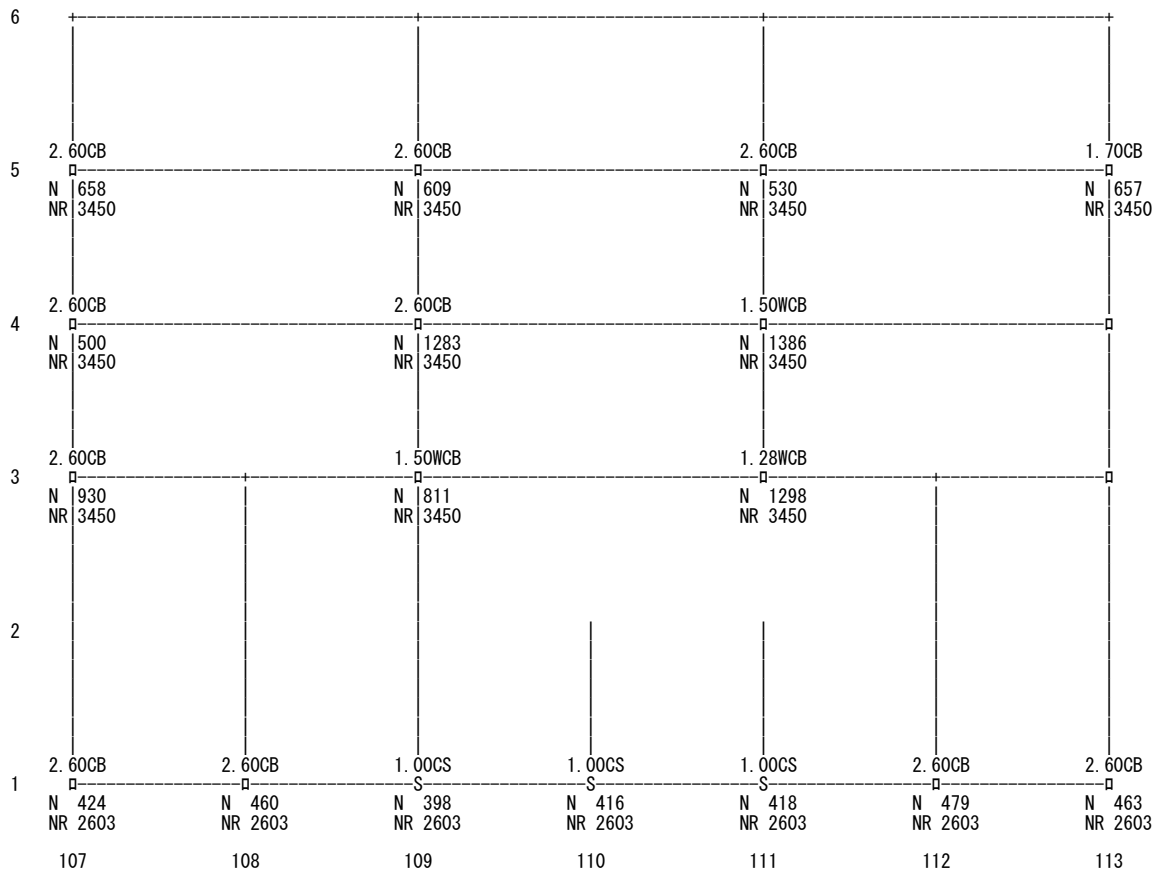


11

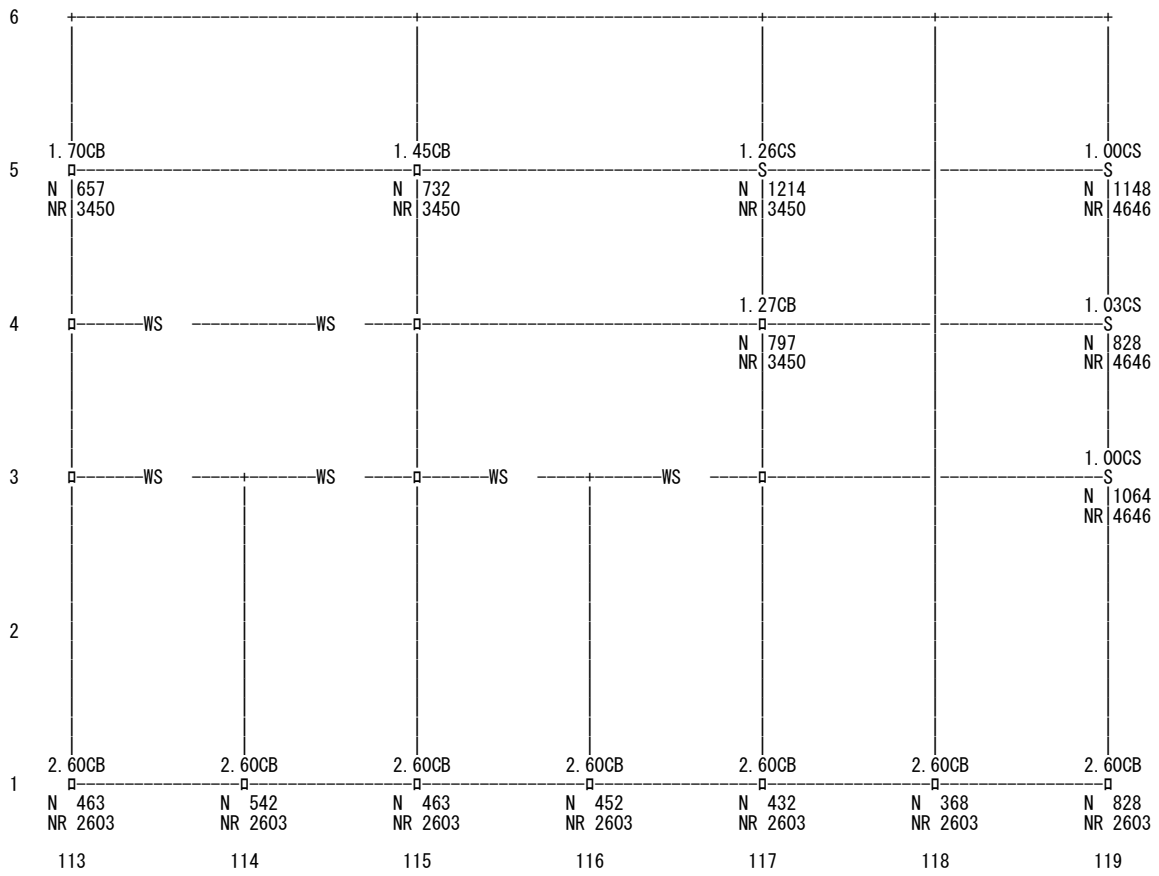
10

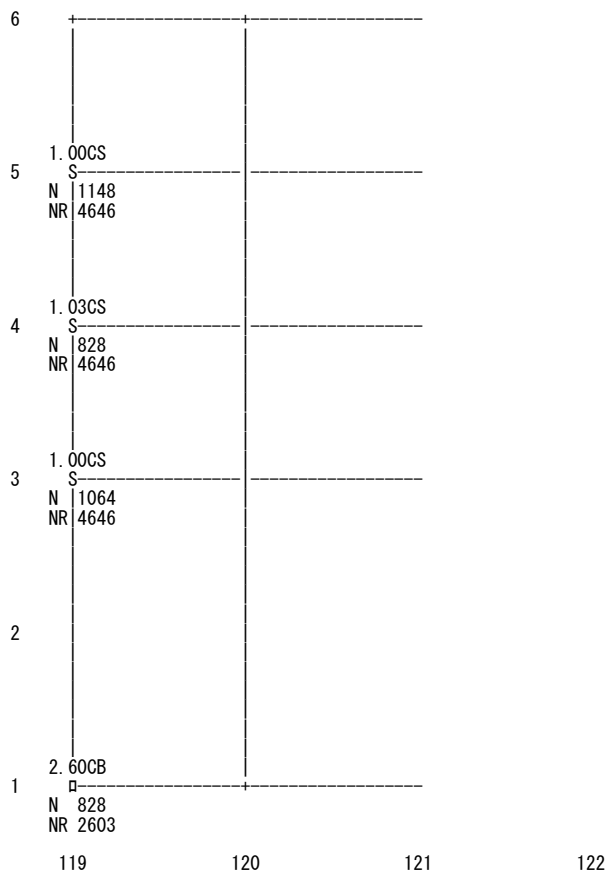








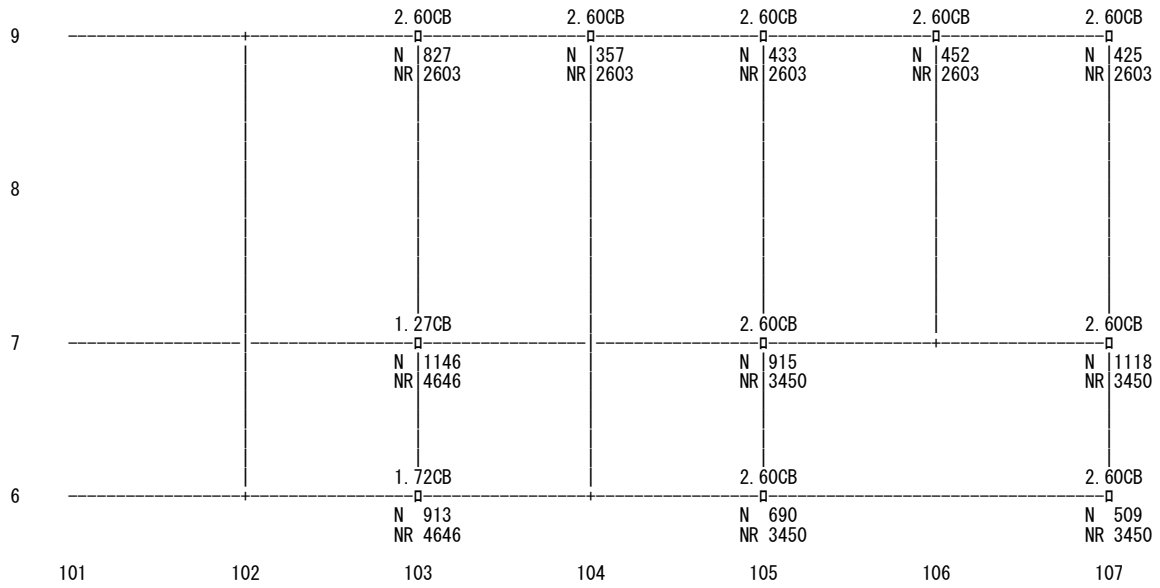




< 2 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 7 箇所

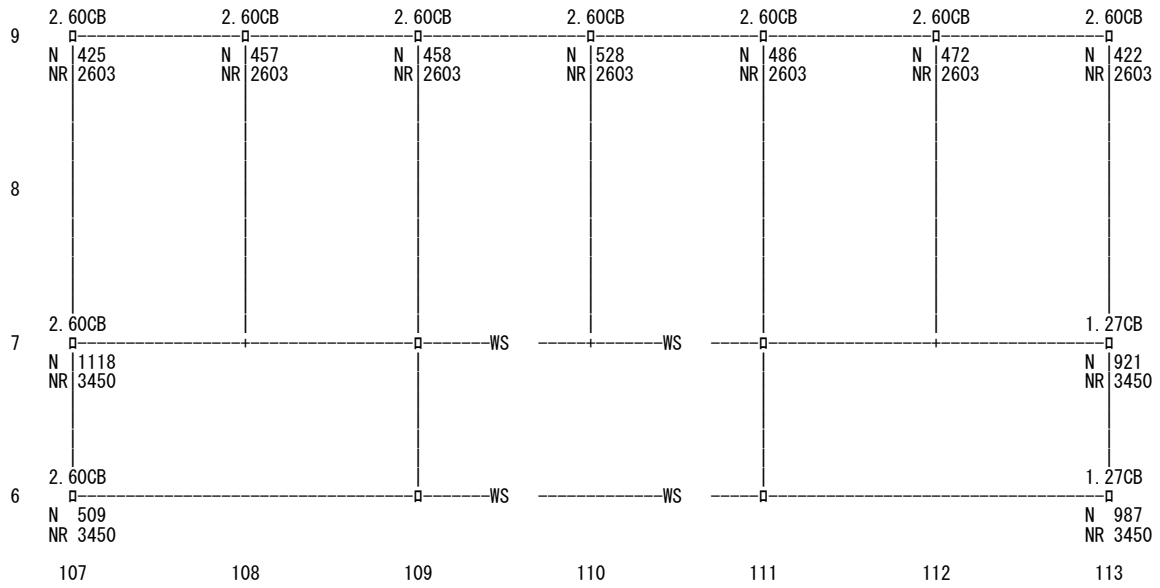
11

10



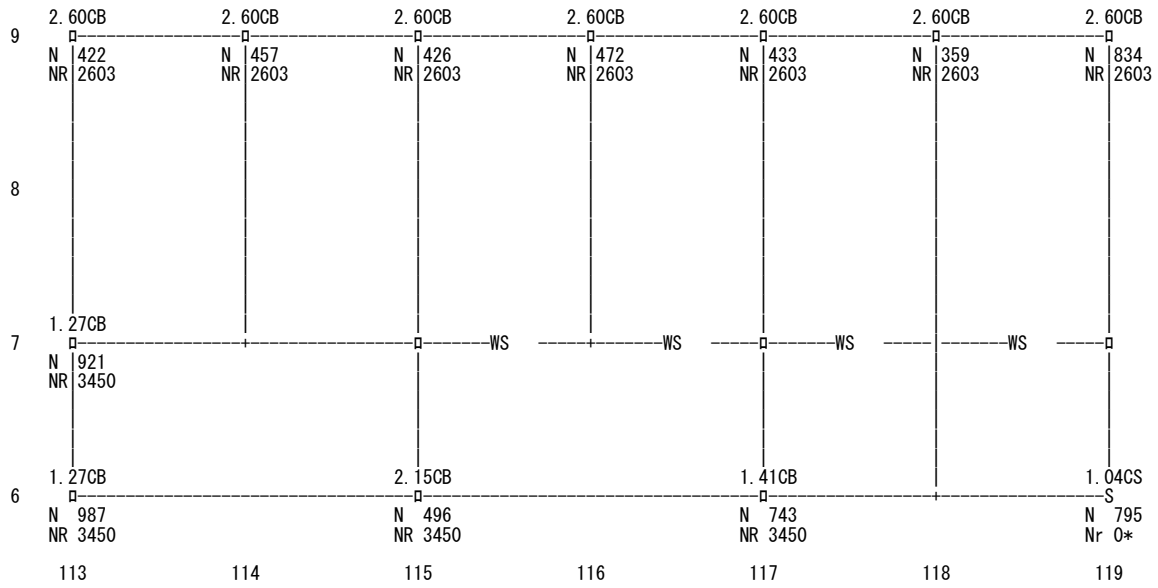
11

10



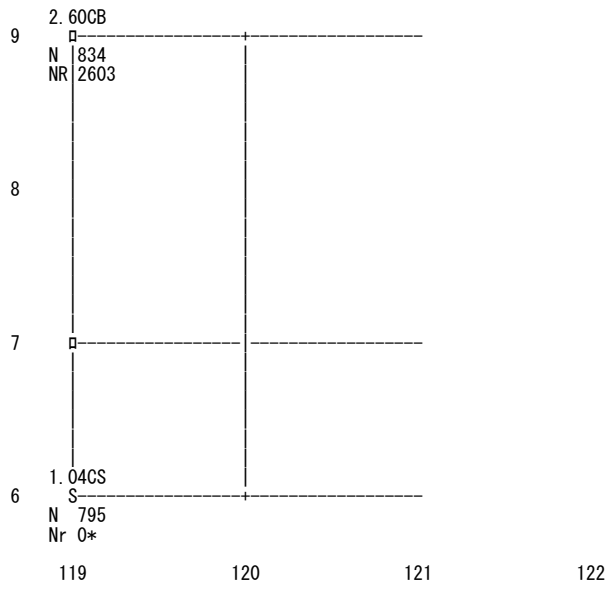
11

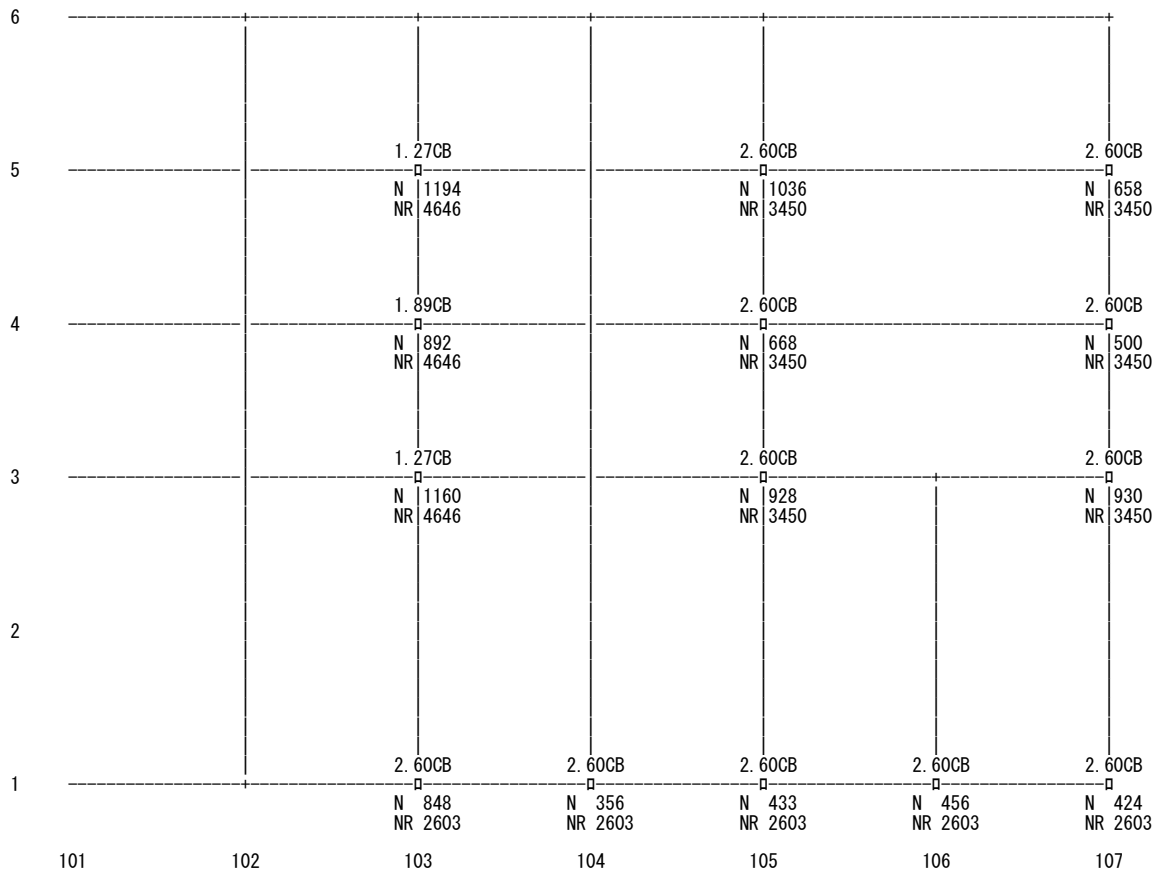
10

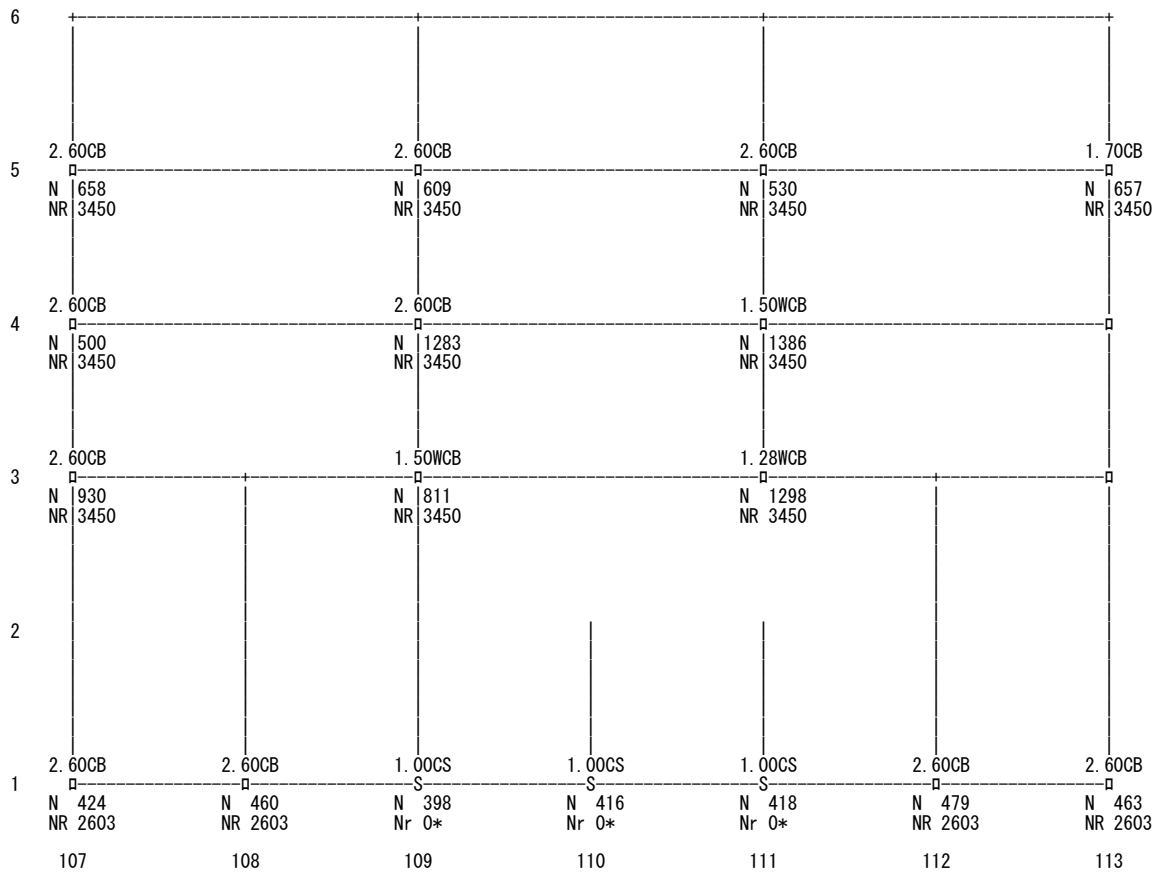


11

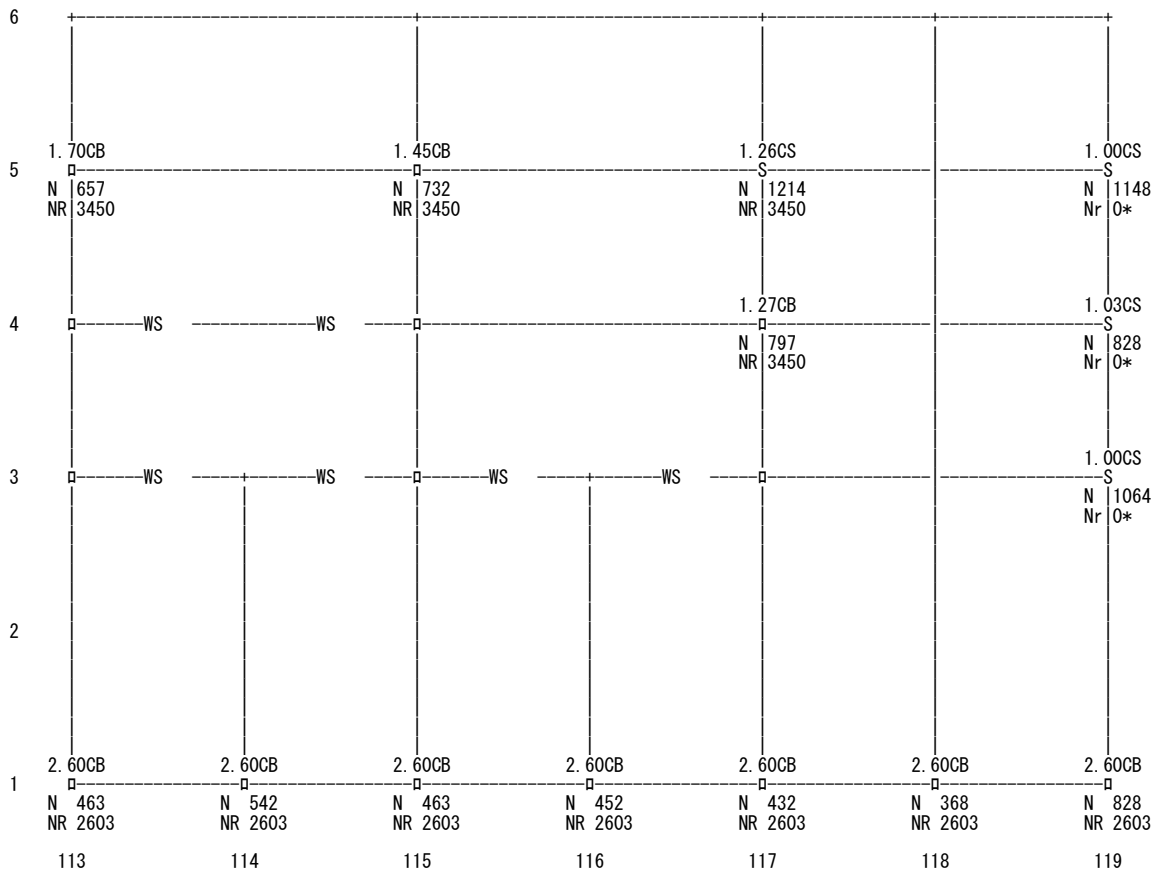
10

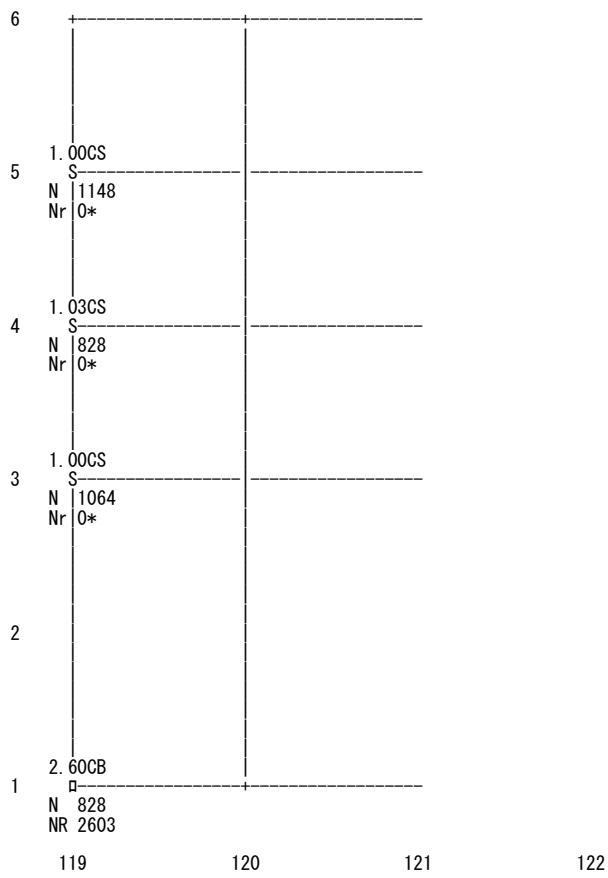








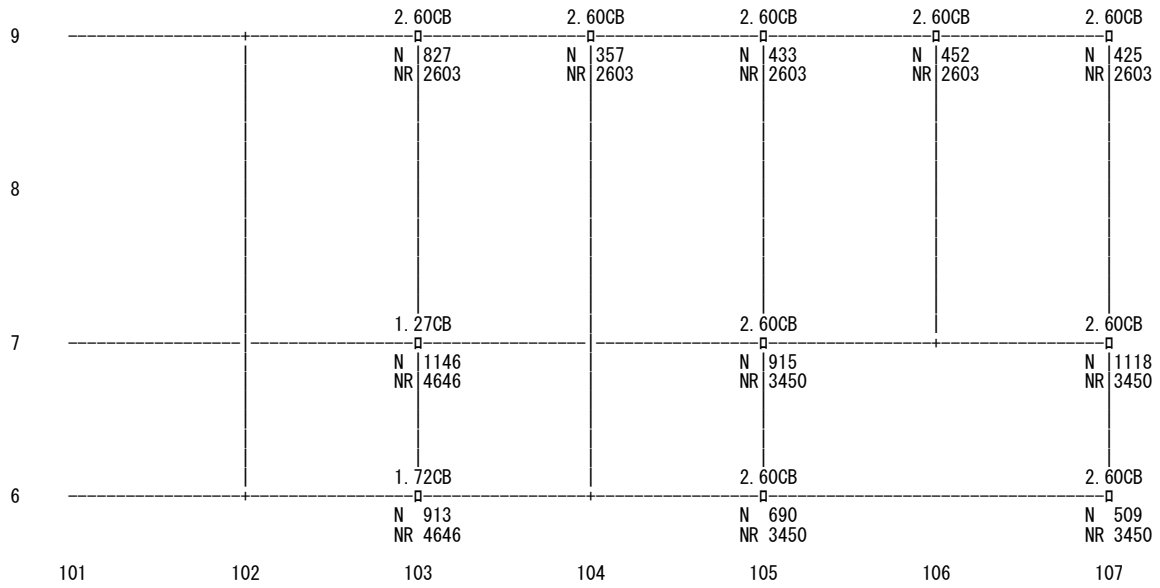




< 2 階 > 検討 F=1.27 要検討柱 8 箇所

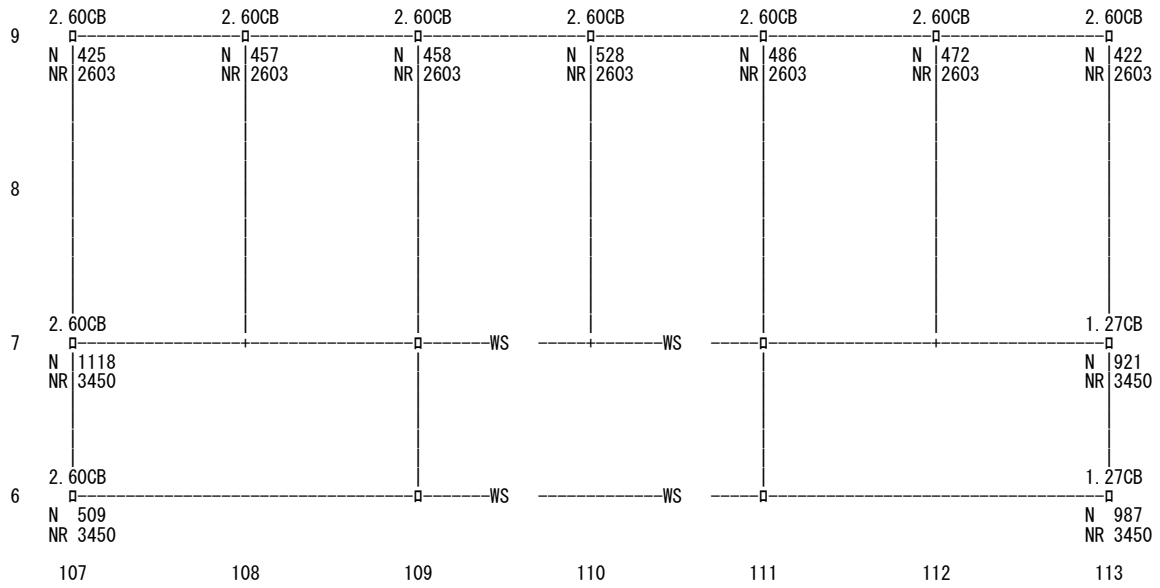
11

10



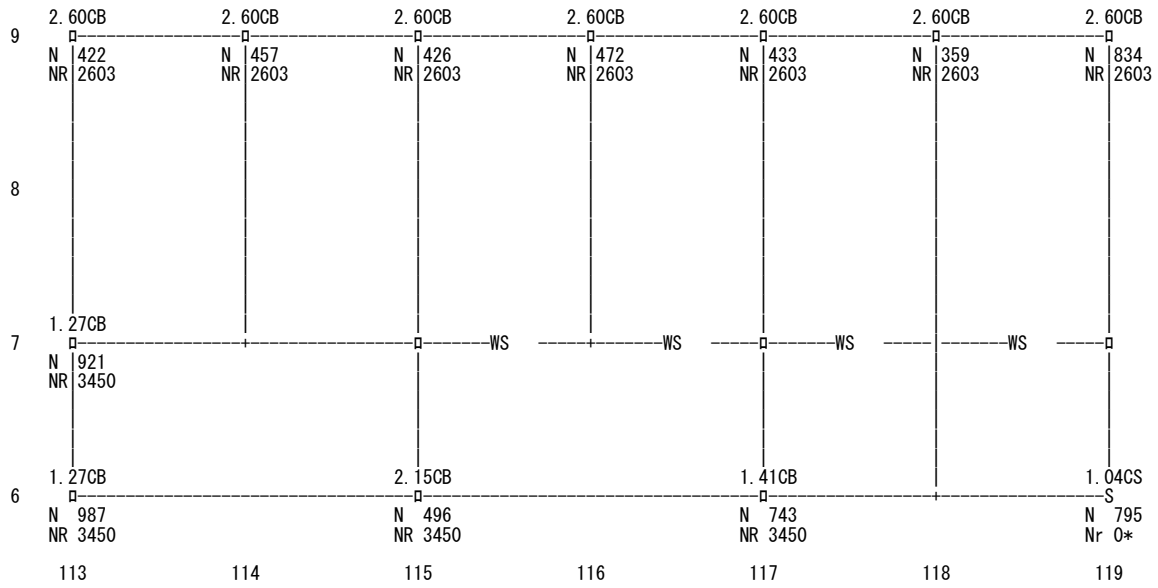
11

10



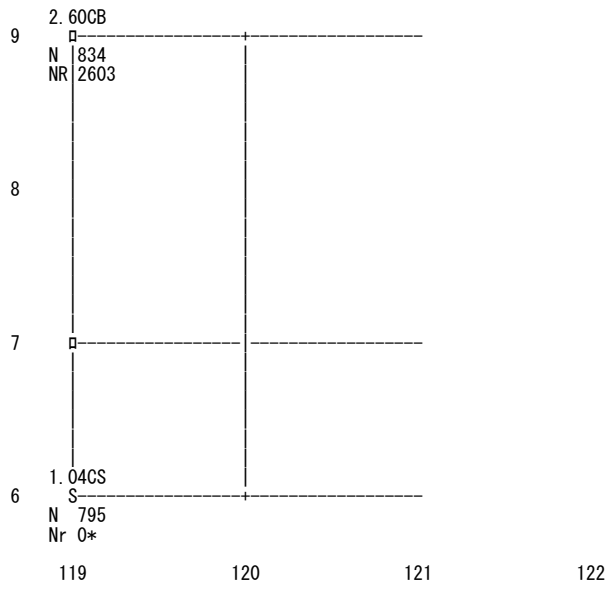
11

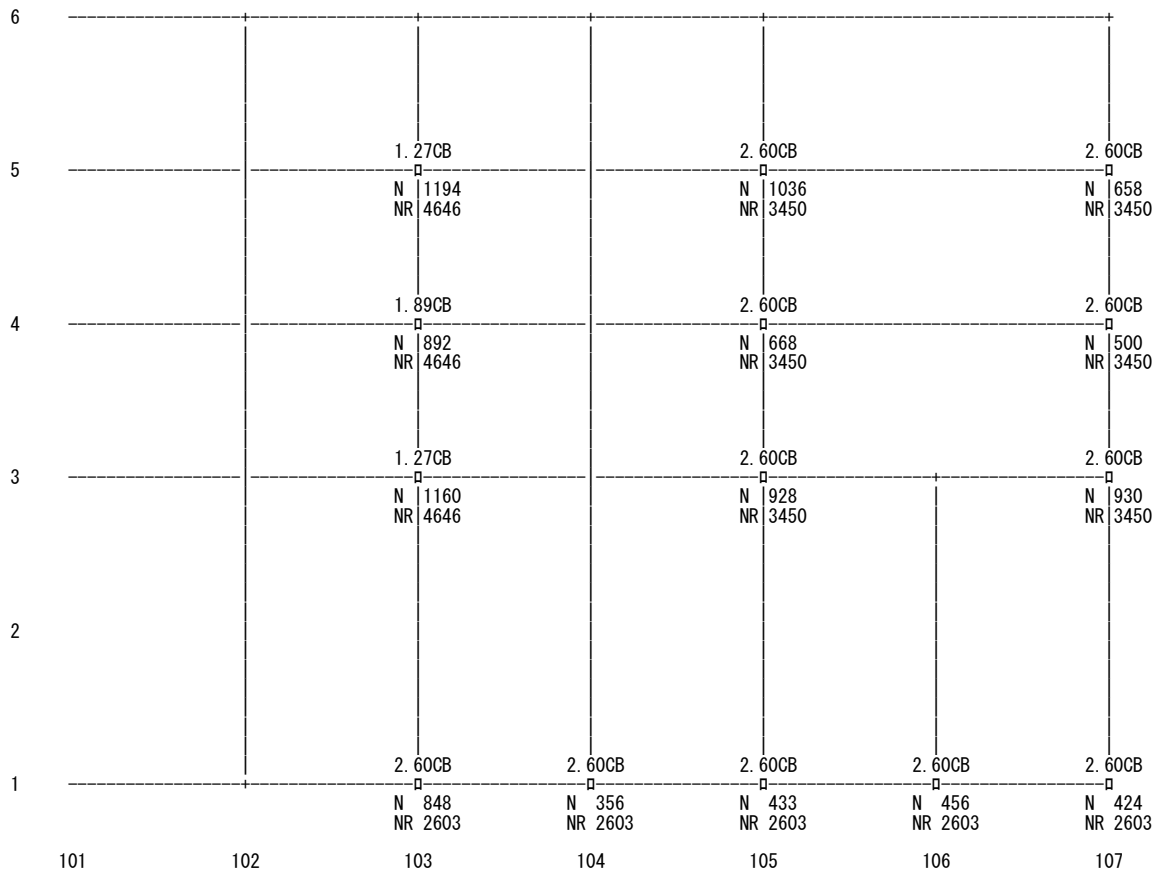
10

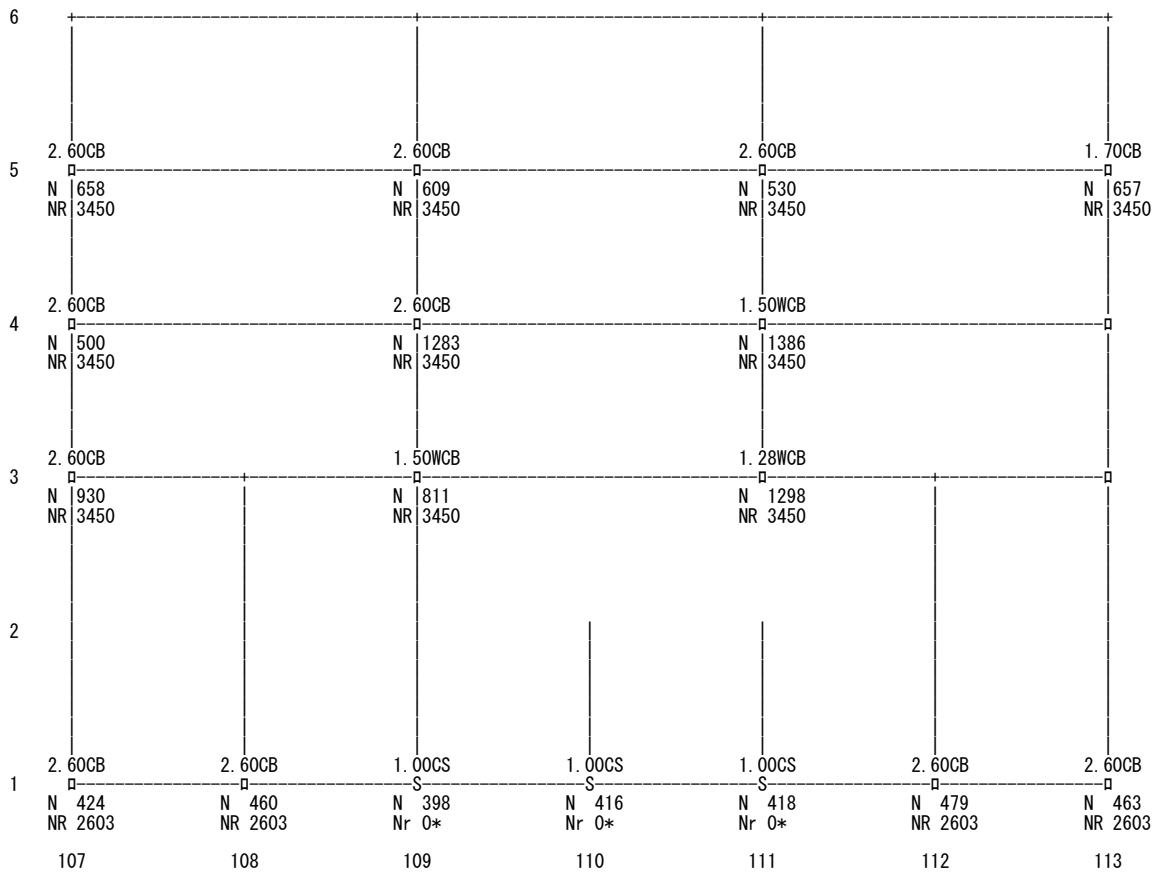


11

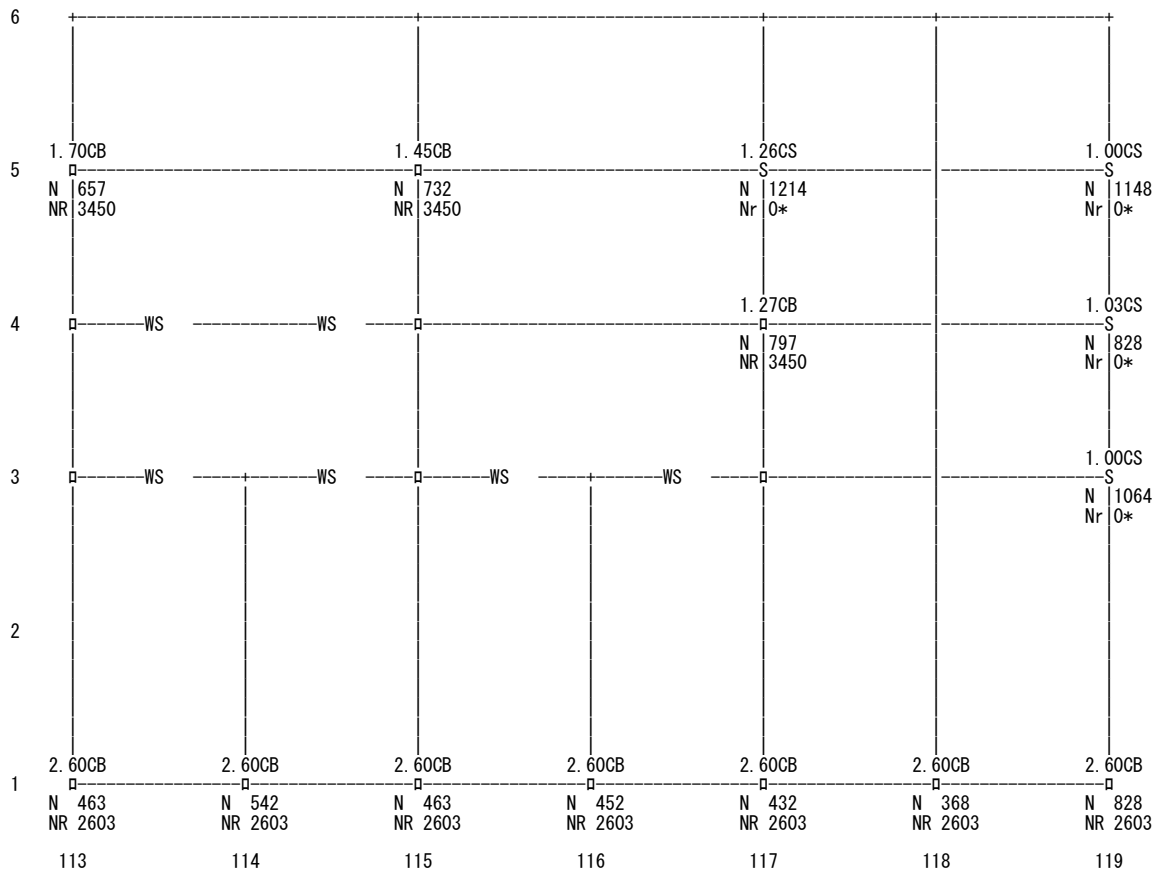
10

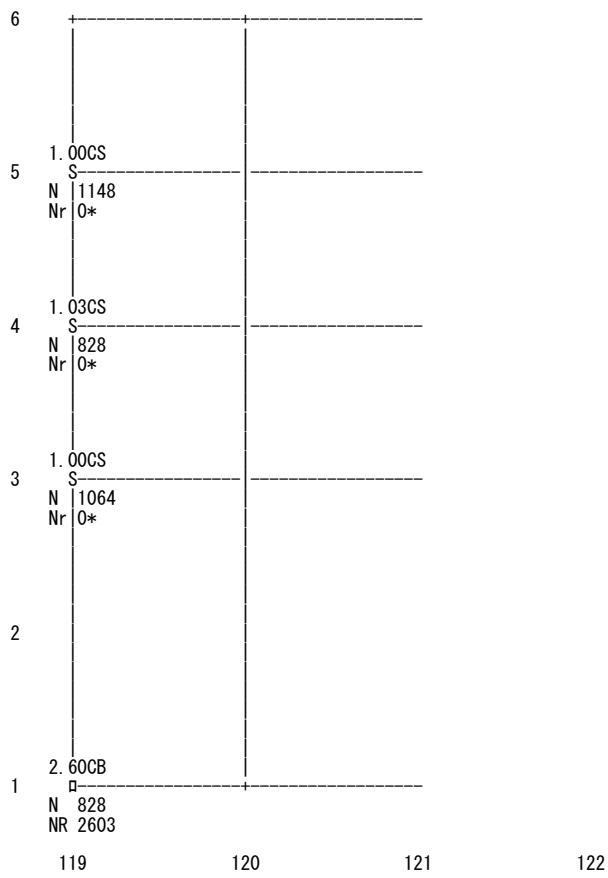








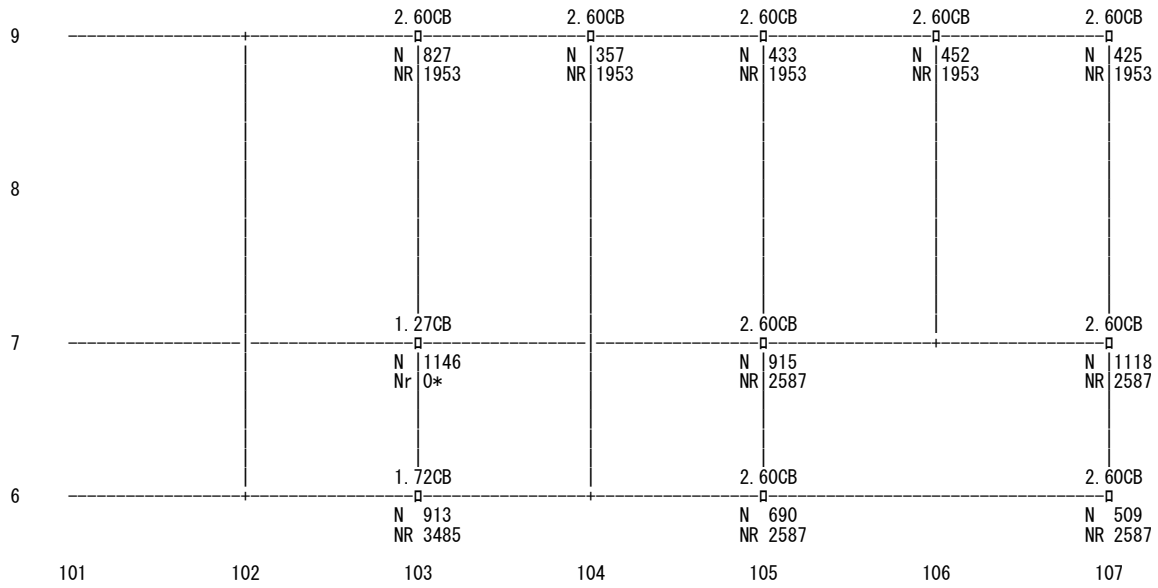




< 2 階 > 検討 F=1.40 要検討柱 15 箇所

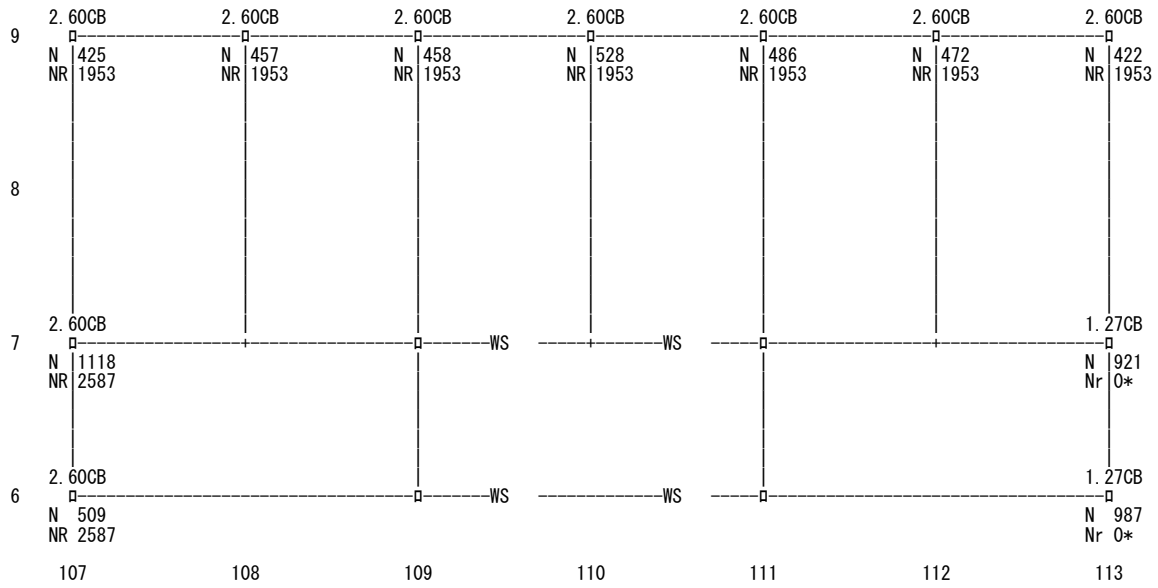
11

10



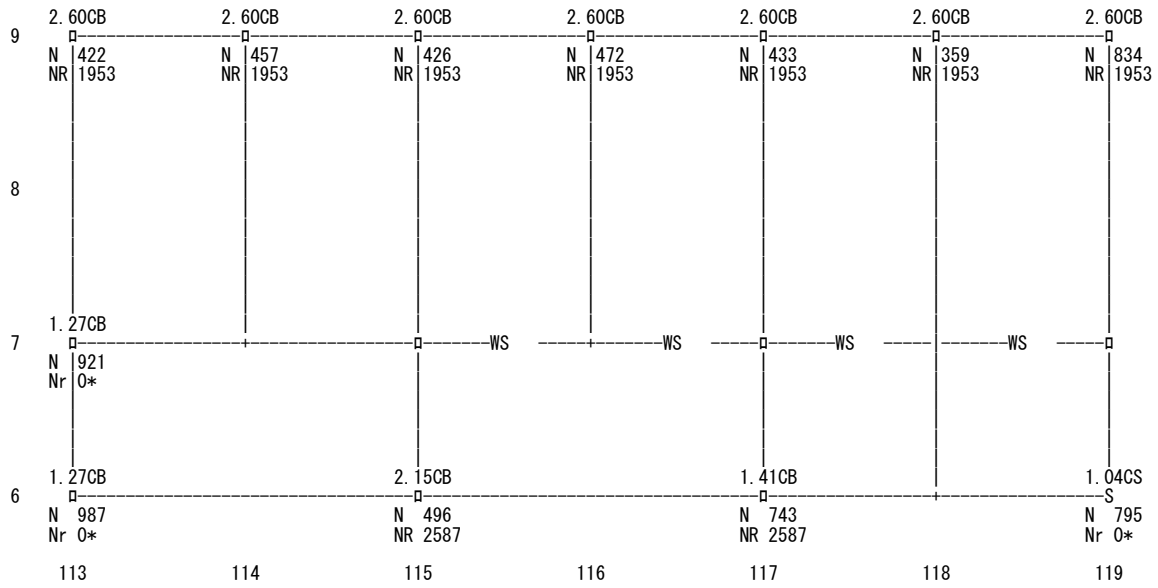
11

10



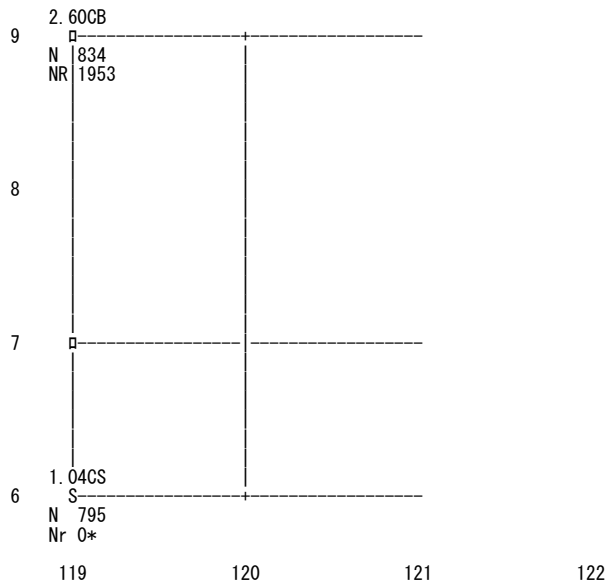
11

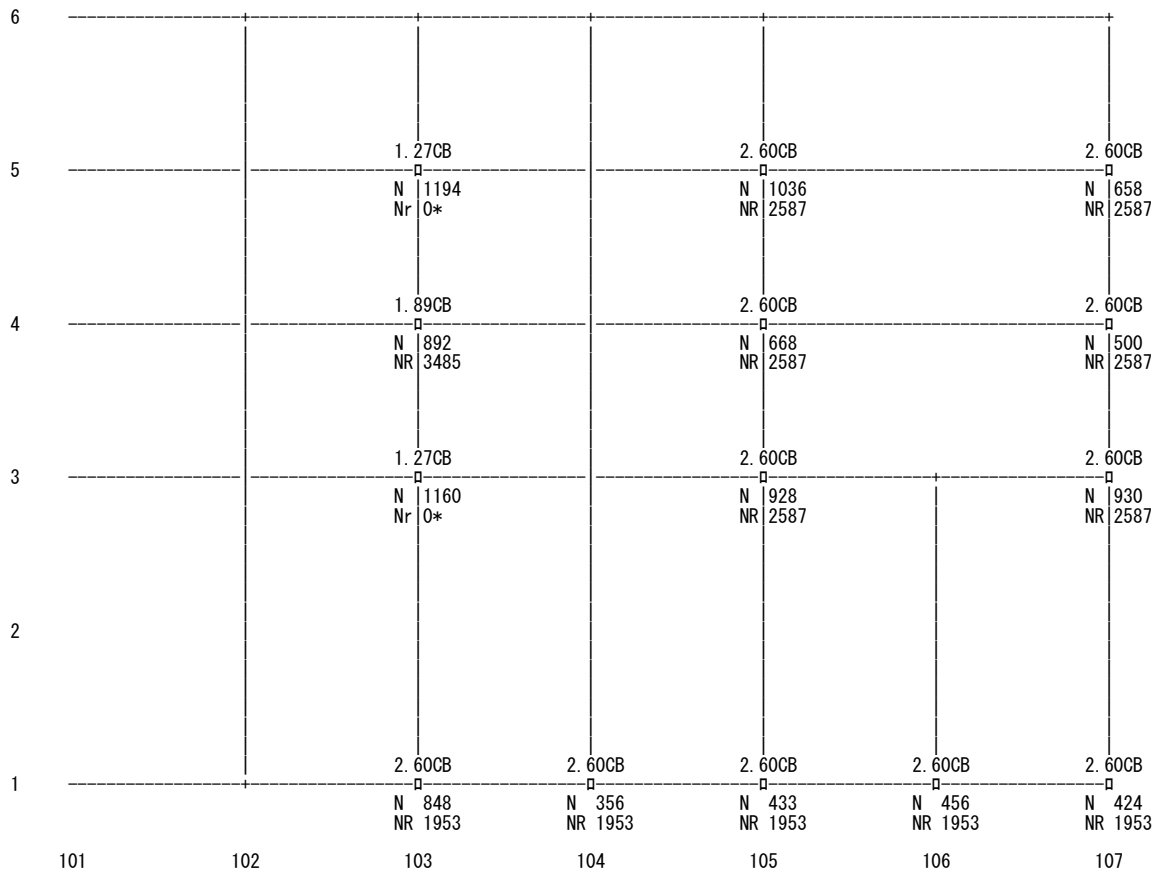
10

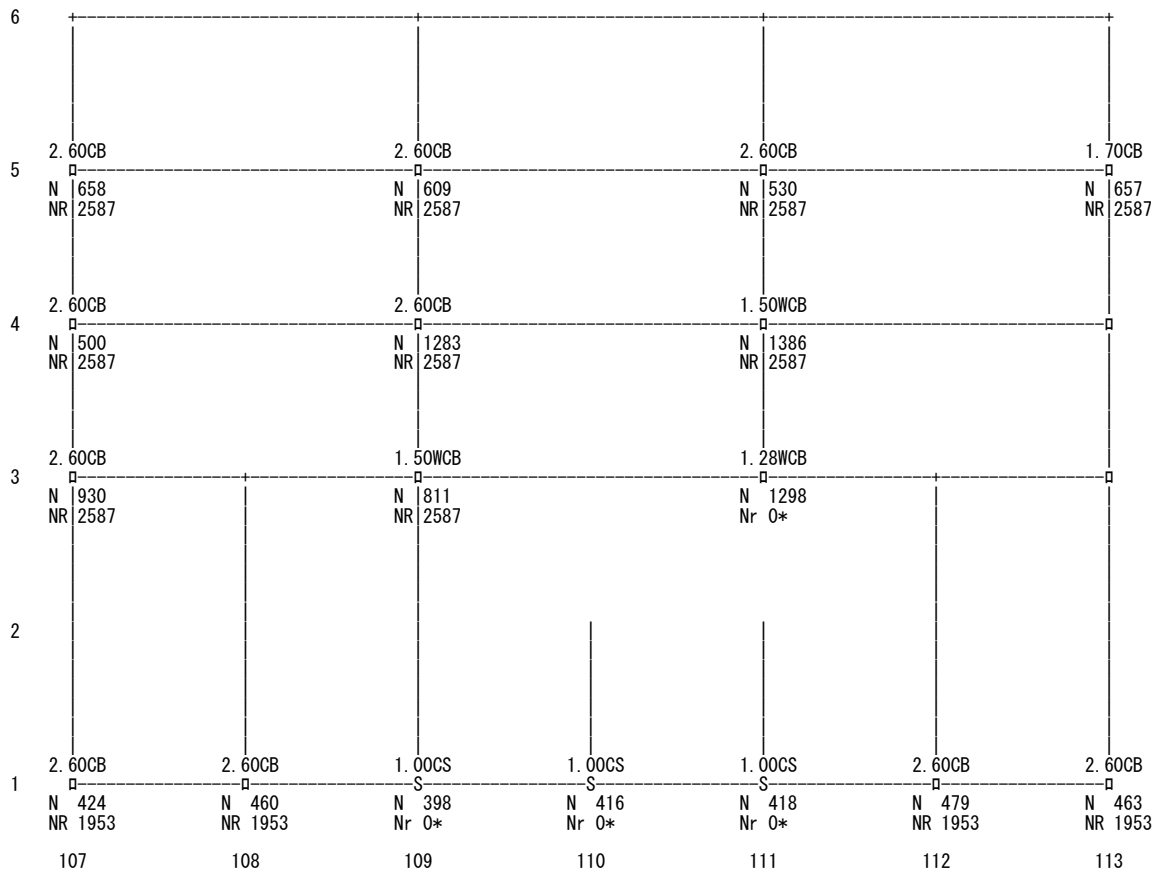


11

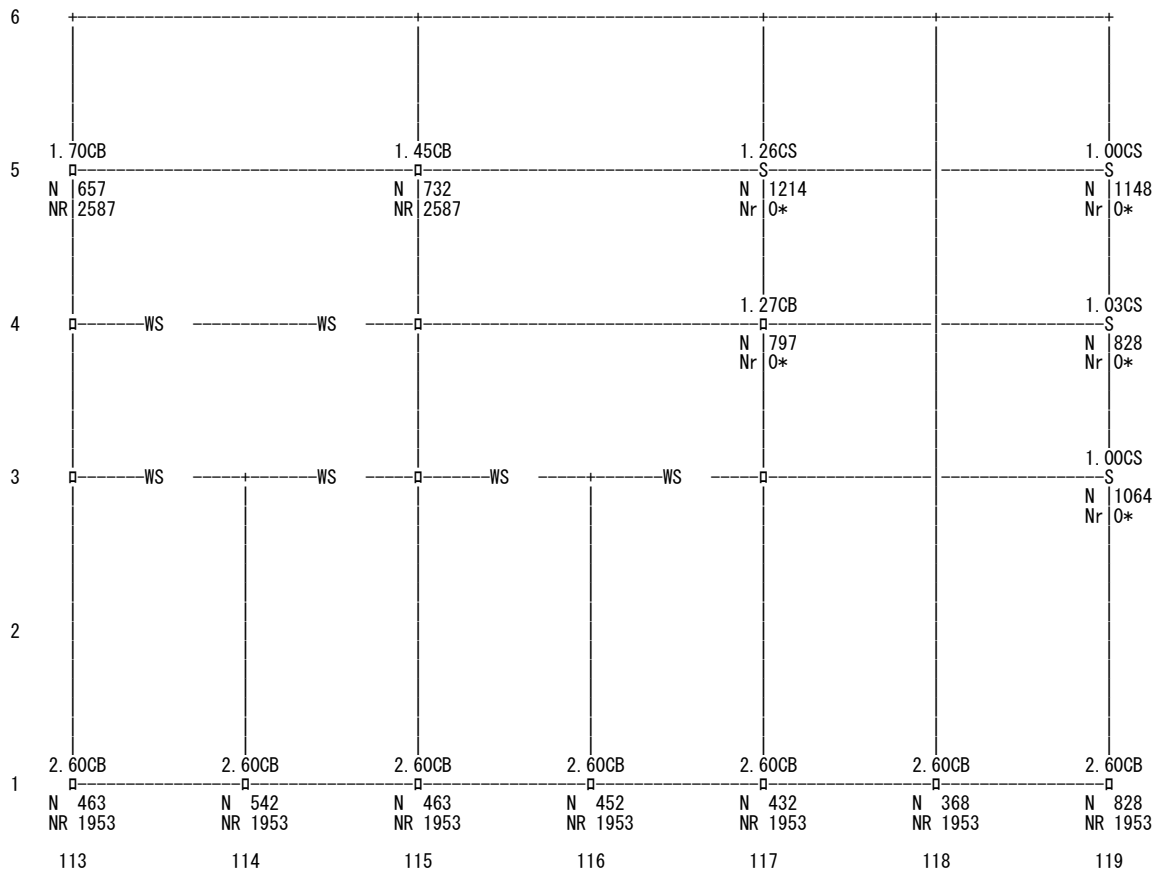
10

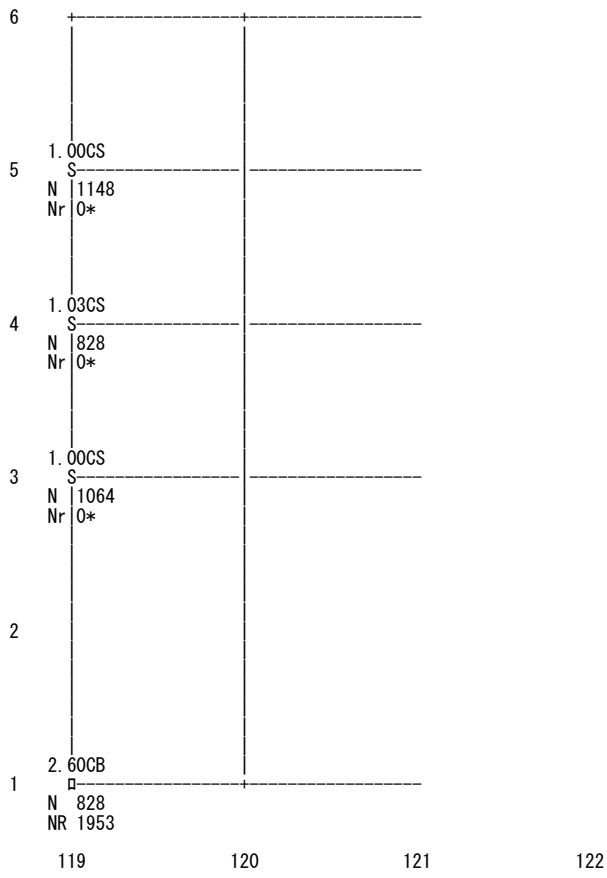








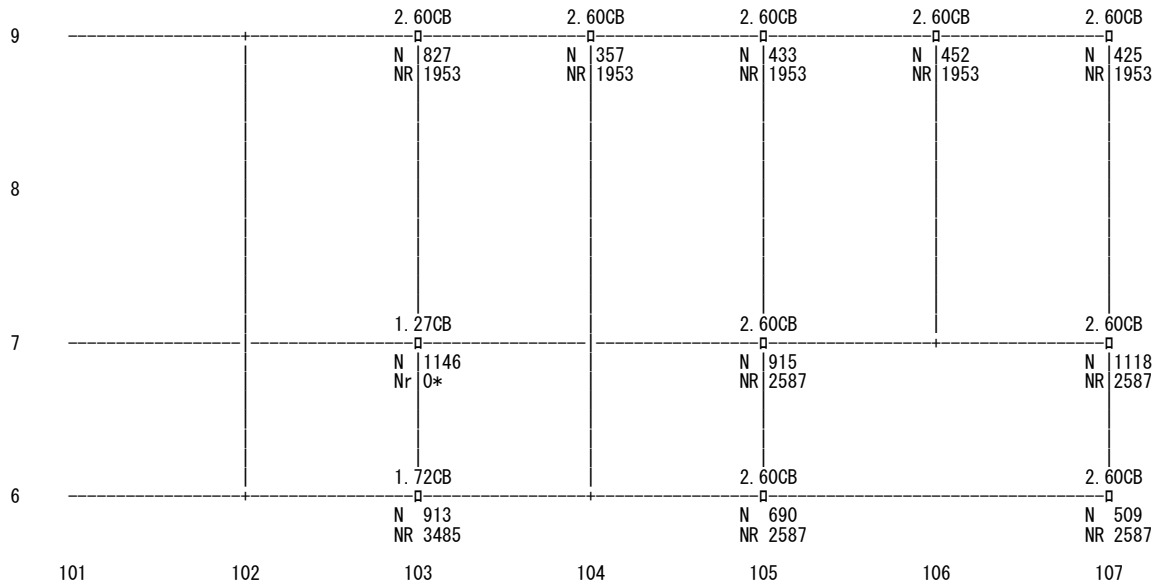




< 2 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 17 箇所

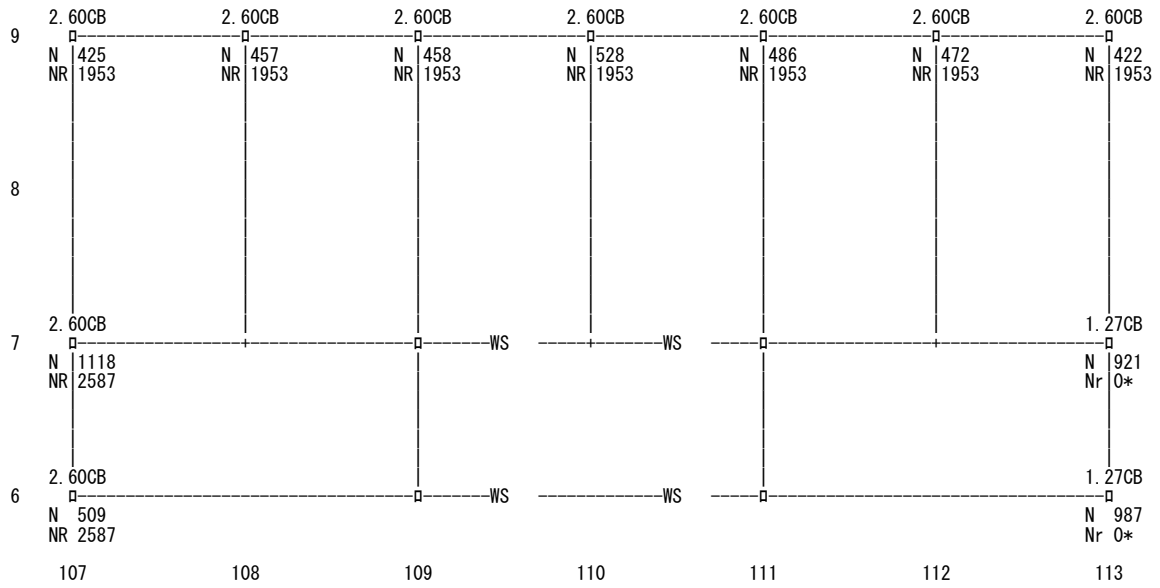
11

10



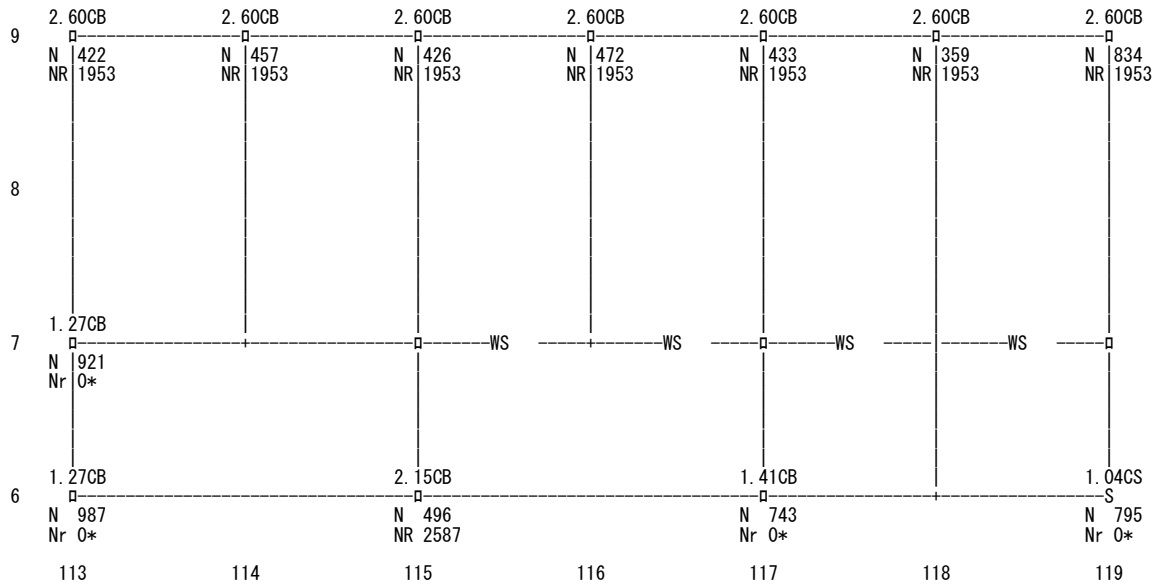
11

10



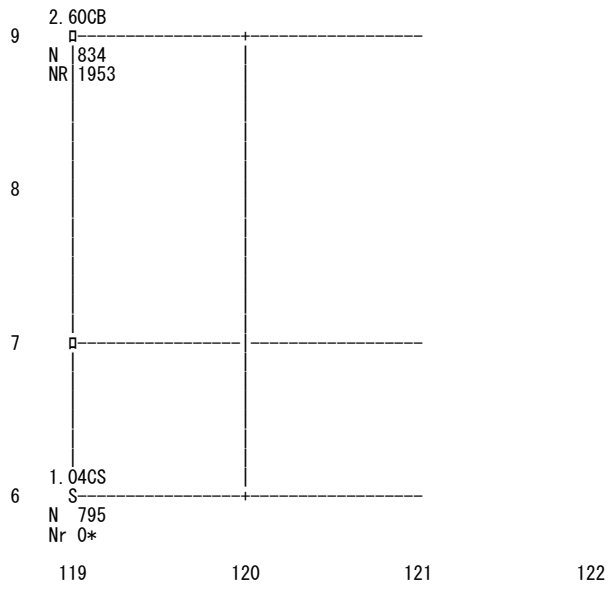
11

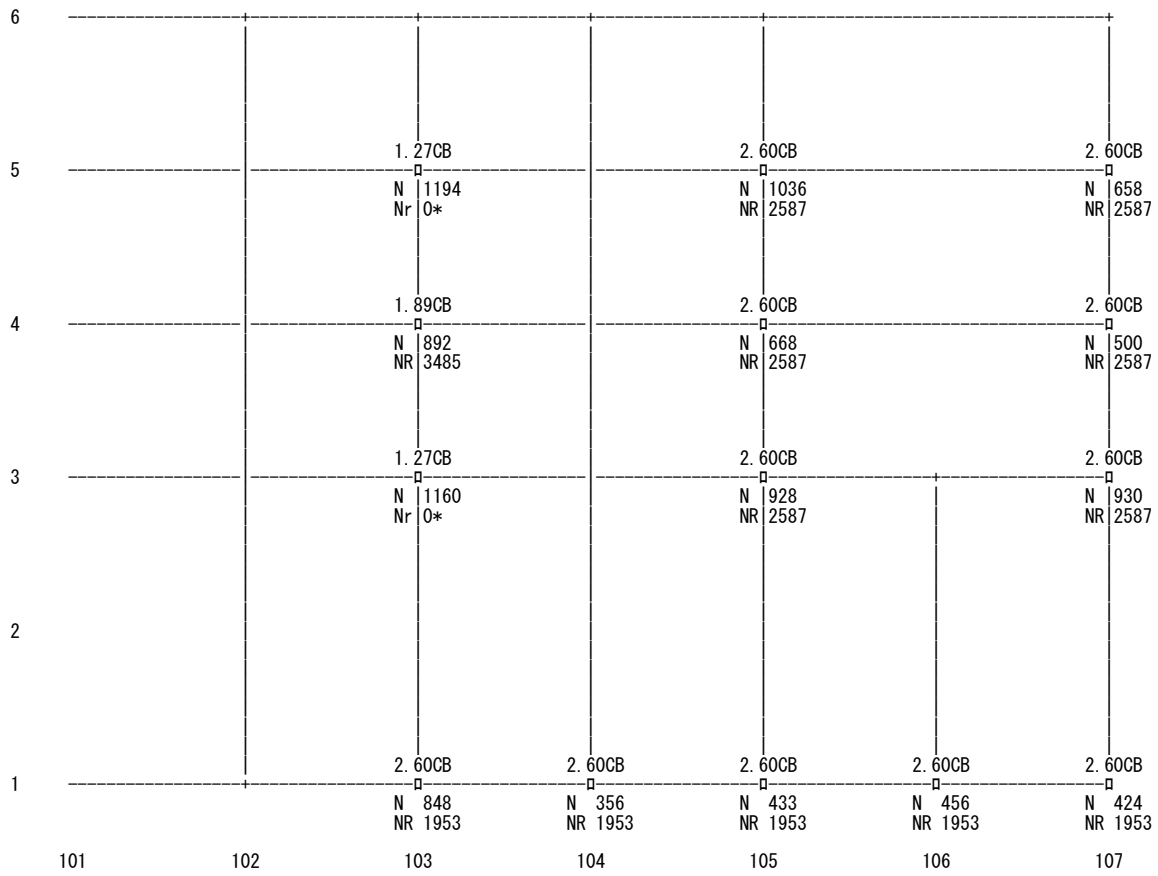
10

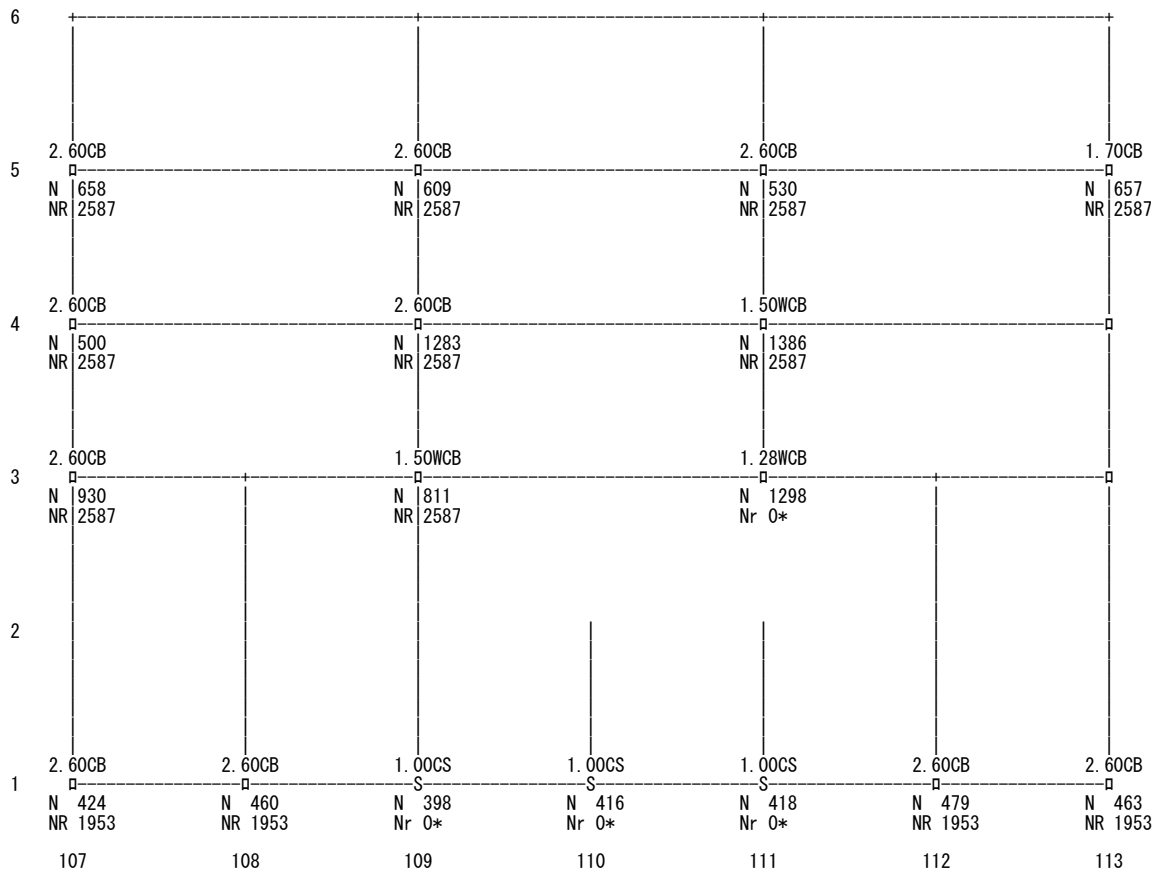


11

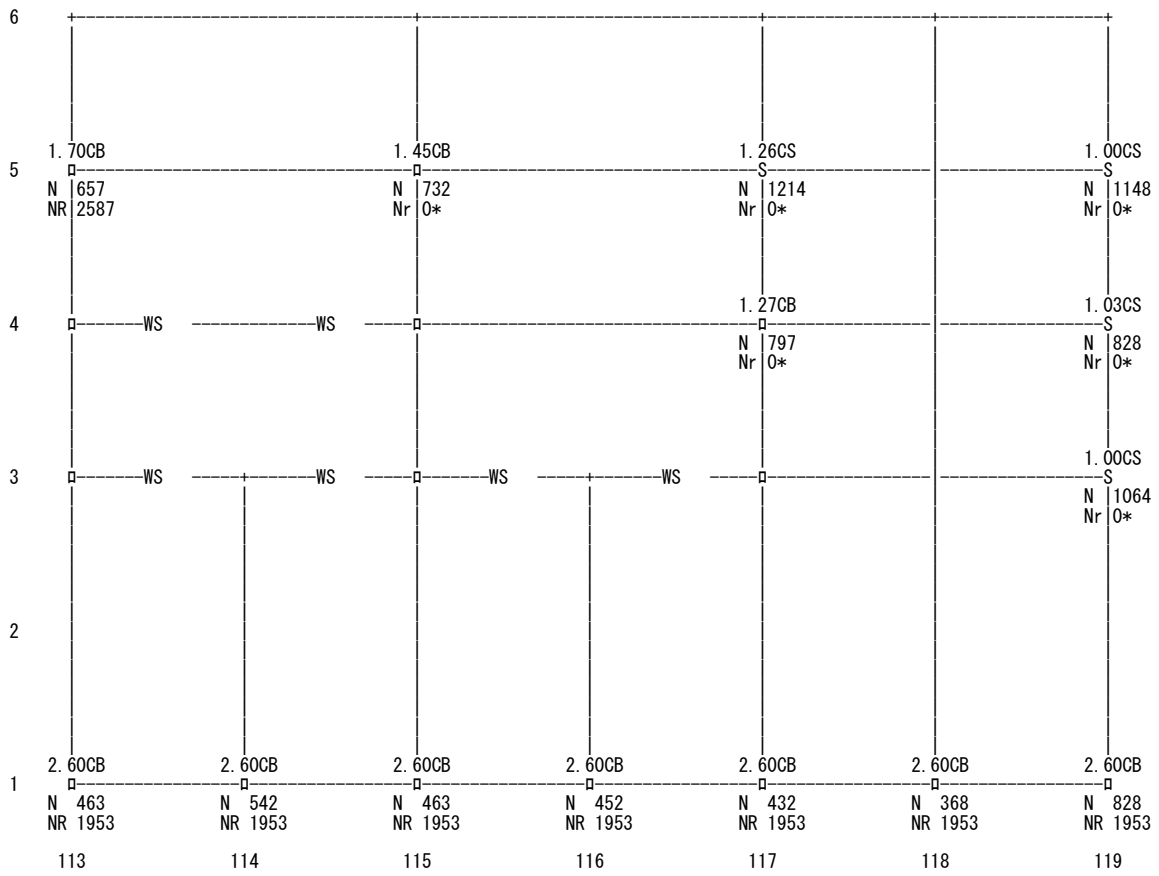
10

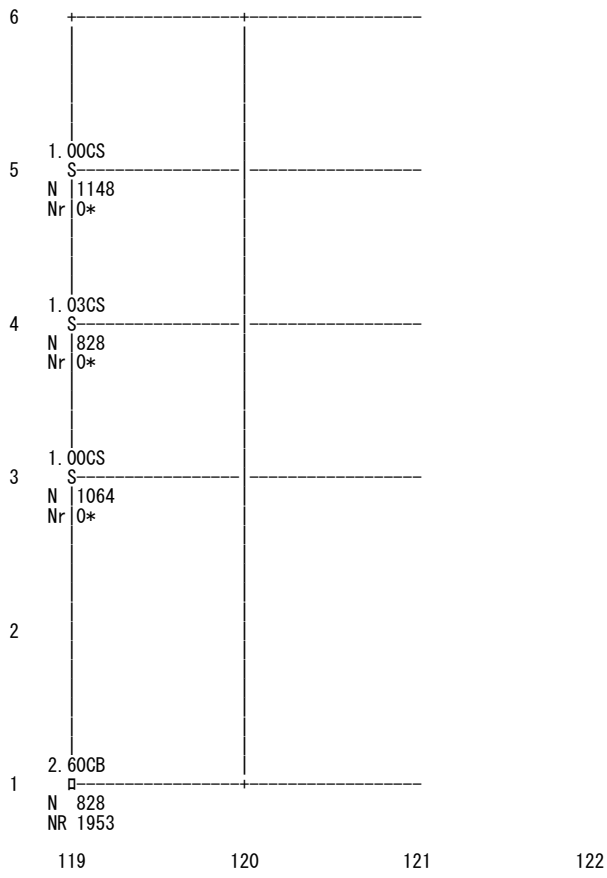








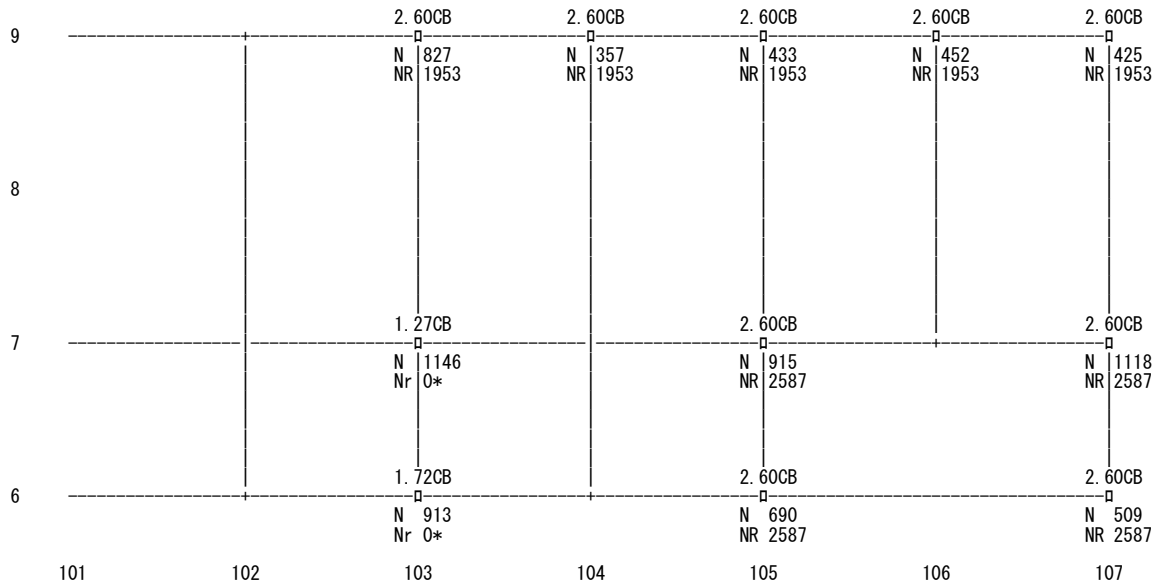




< 2 階 > 検討 F=1.75 要検討柱 21 箇所

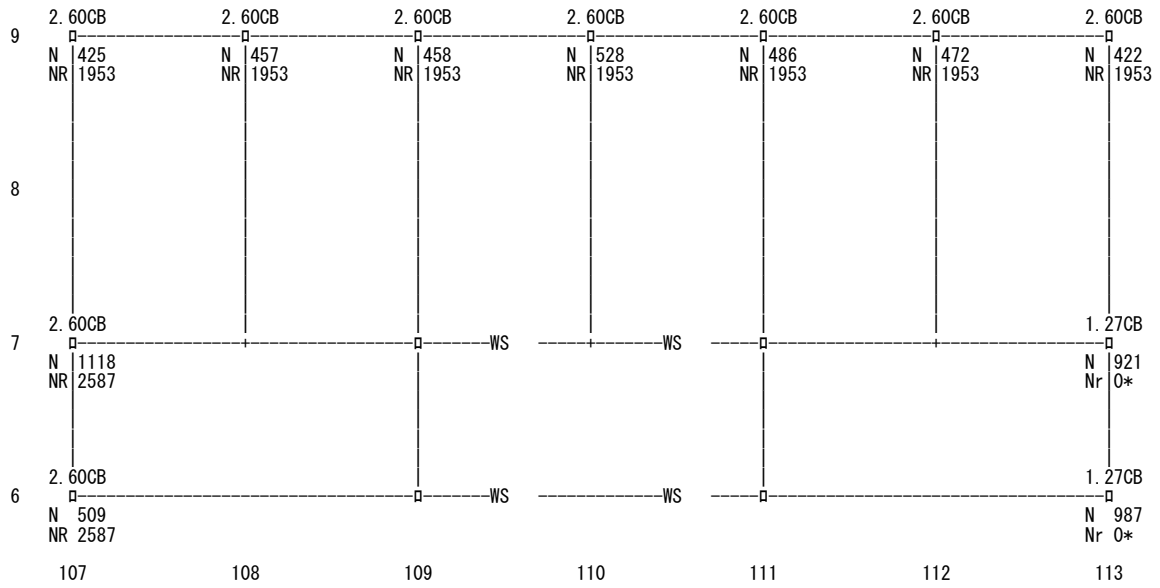
11

10



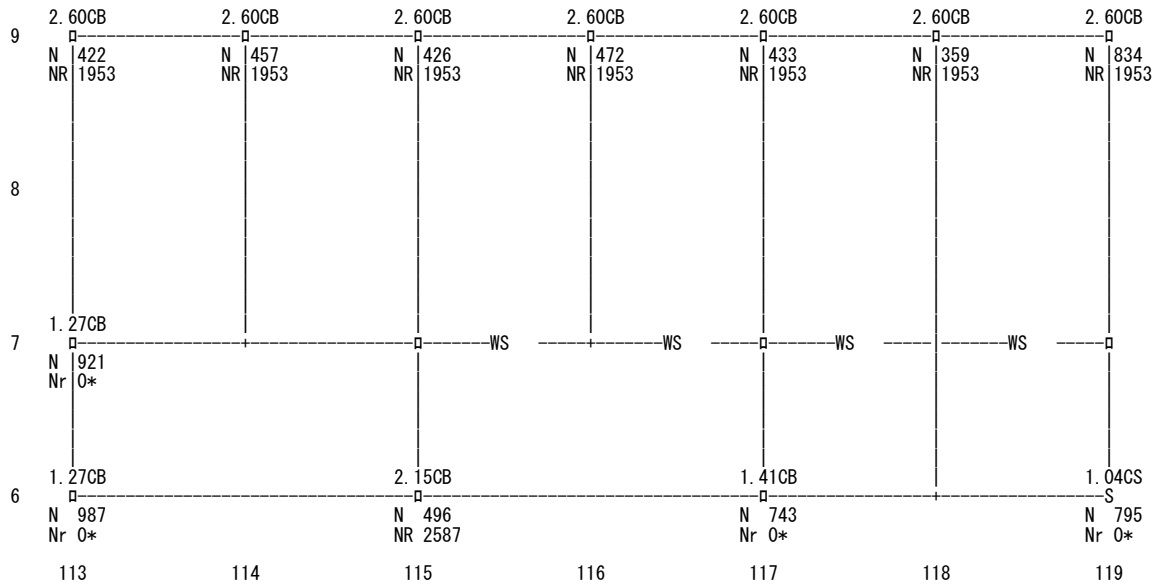
11

10



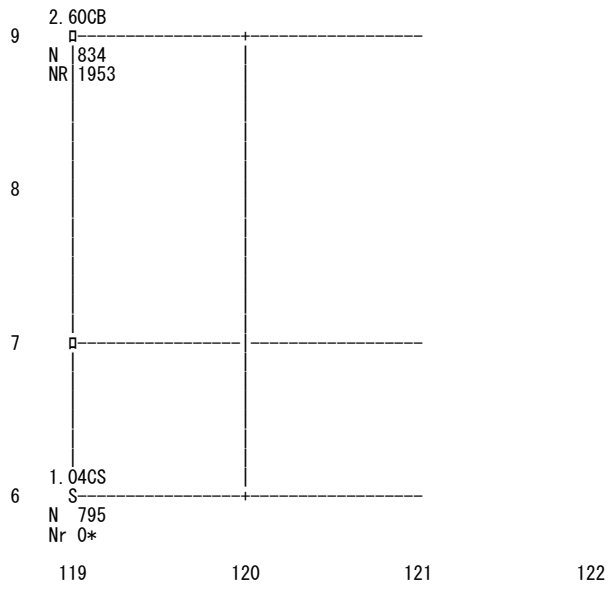
11

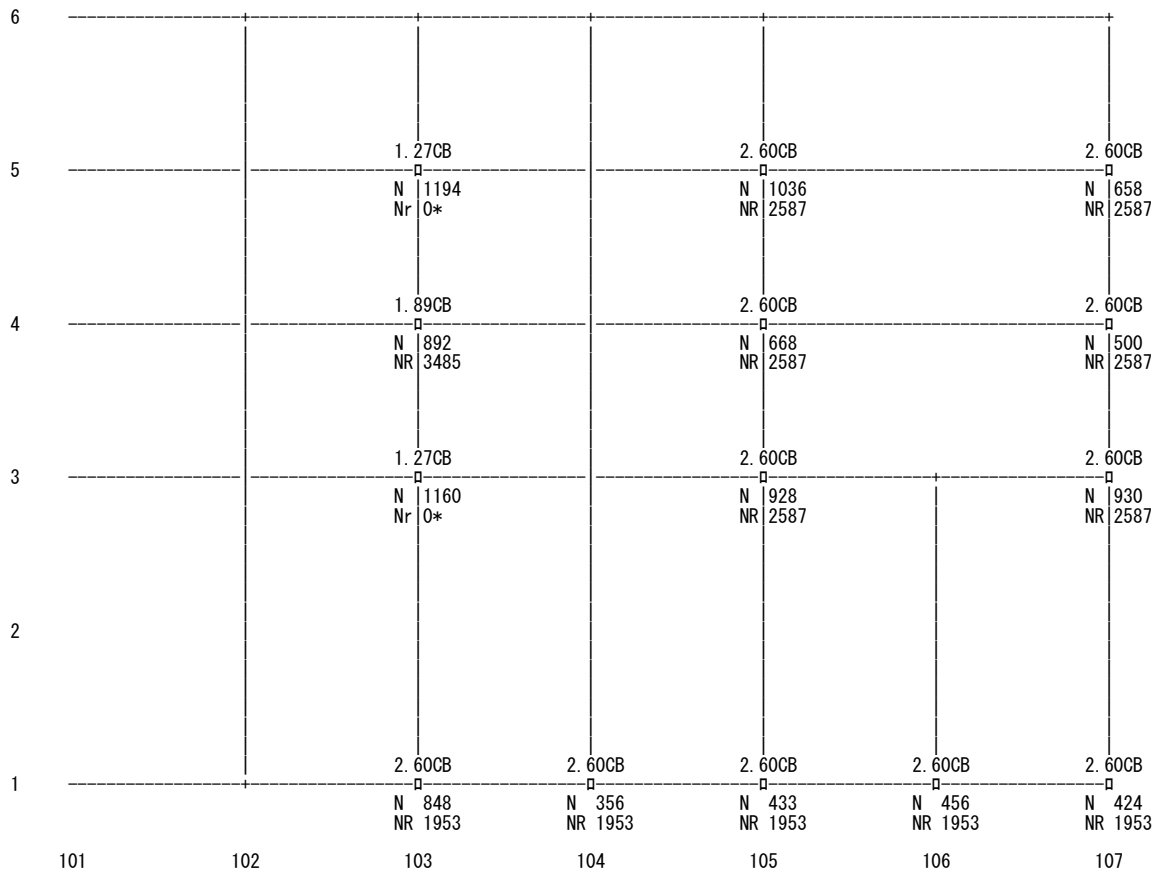
10

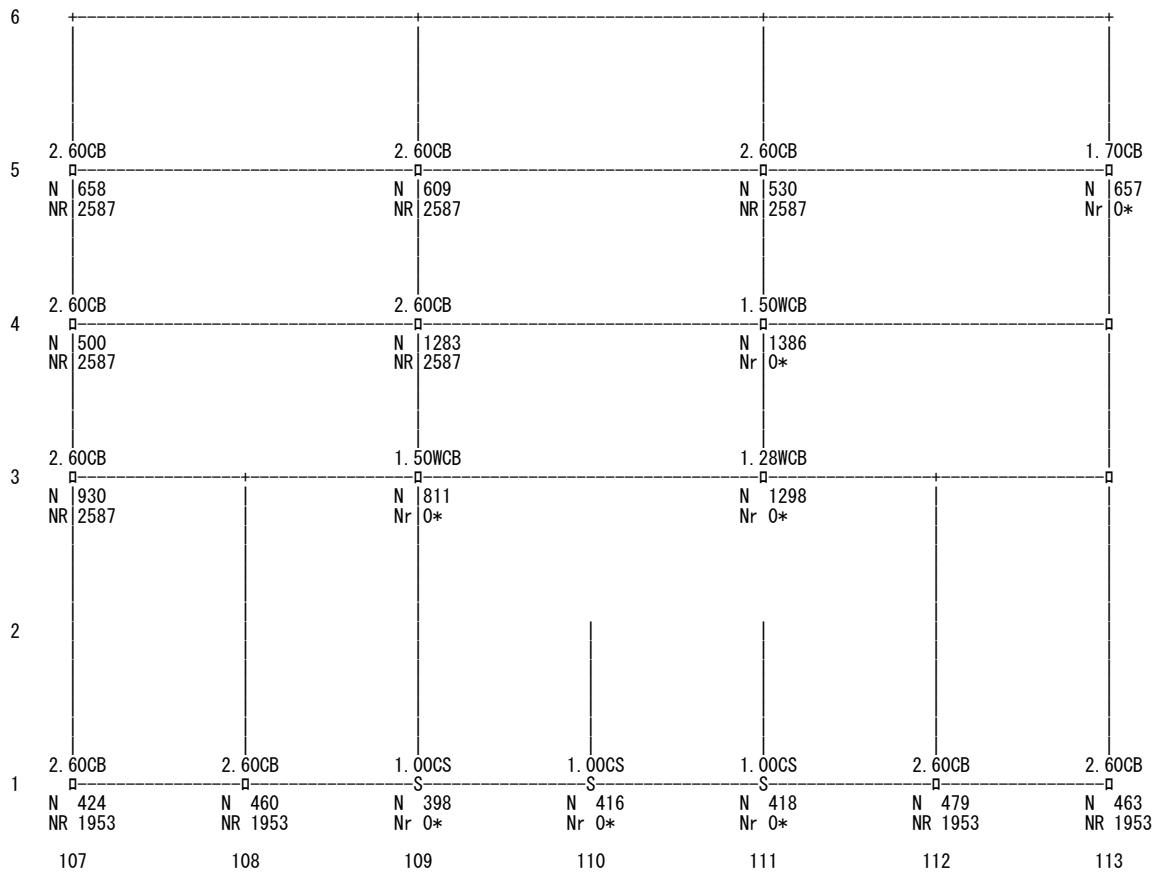


11

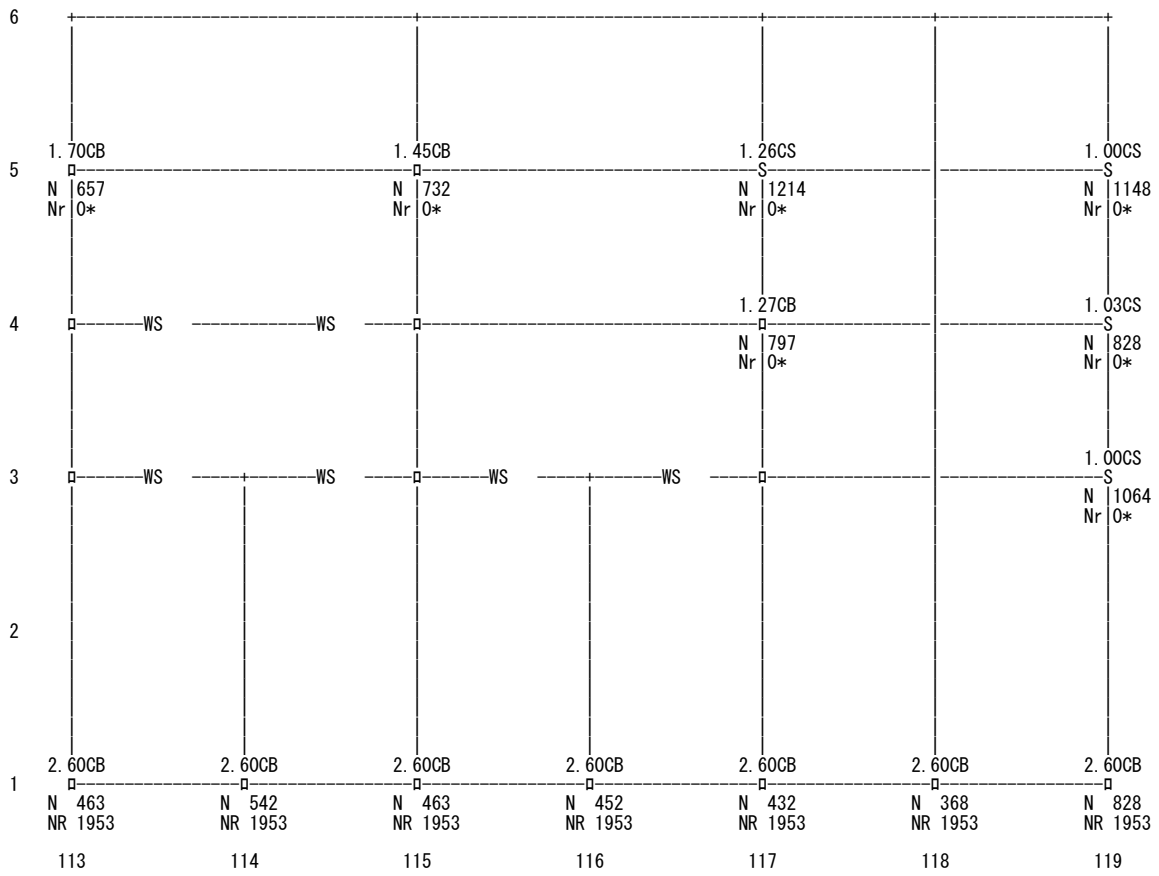
10

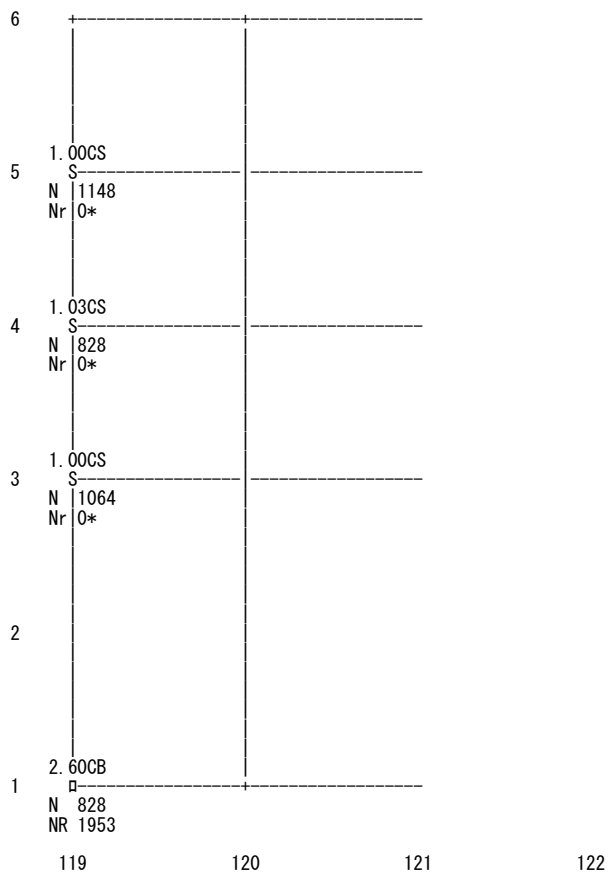








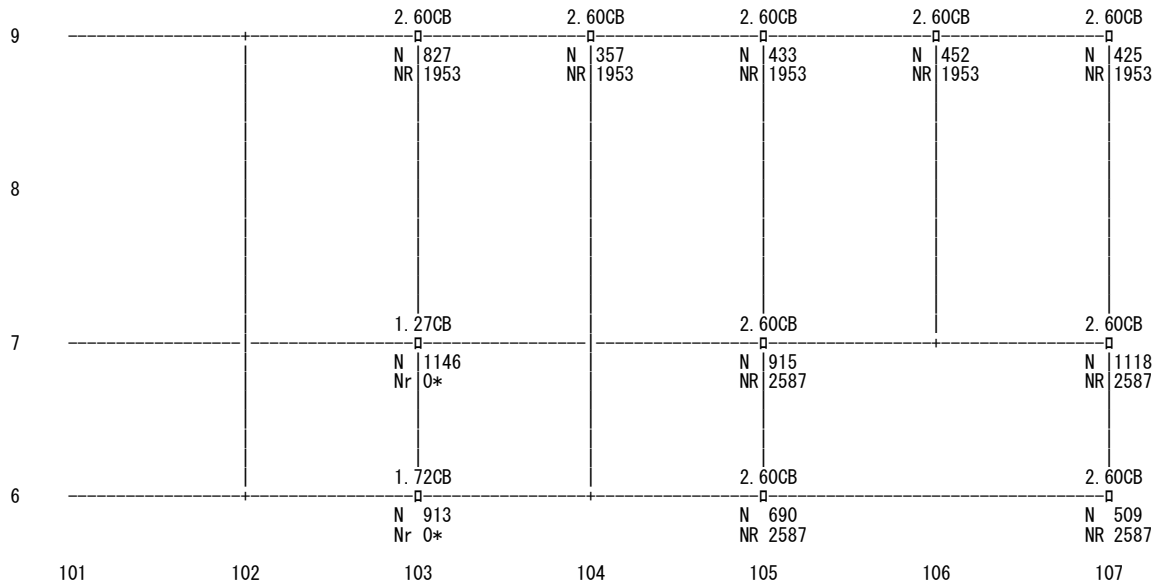




< 2 階 > 検討 F=2.00 要検討柱 22 箇所

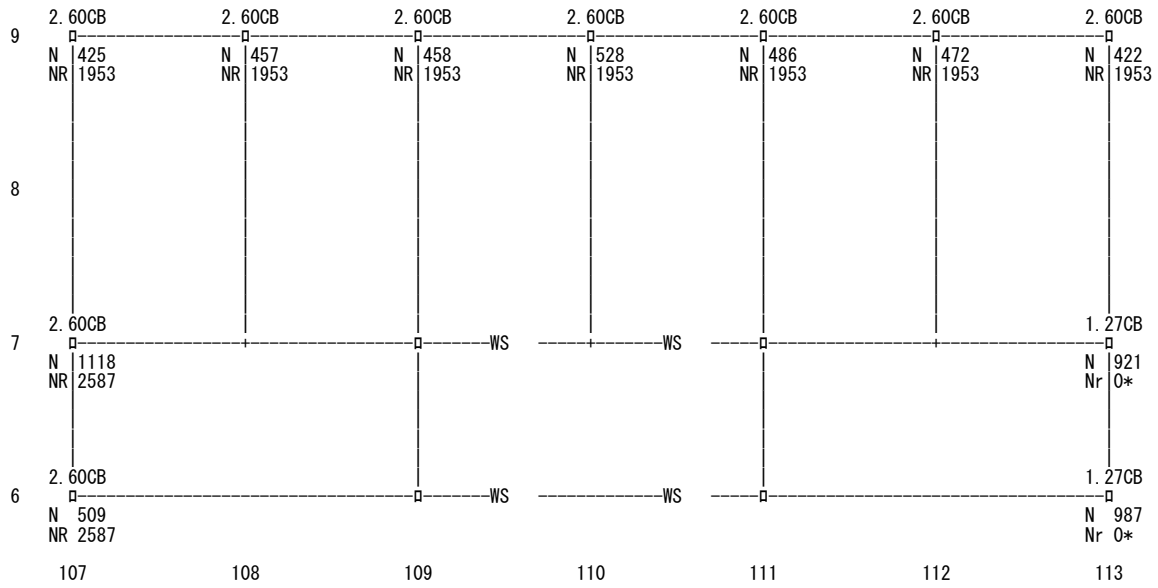
11

10



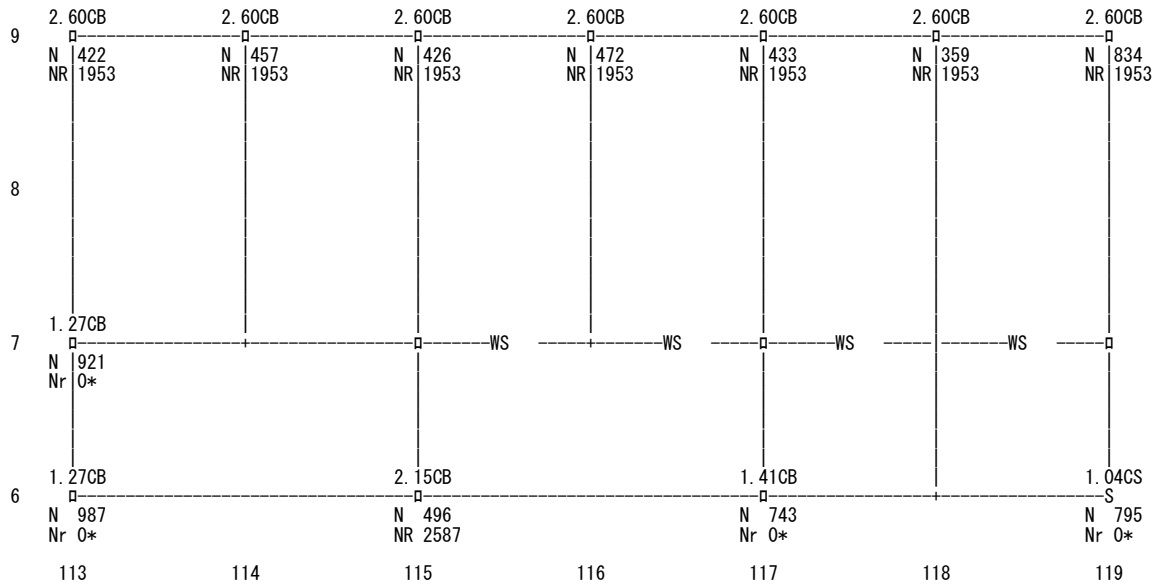
11

10



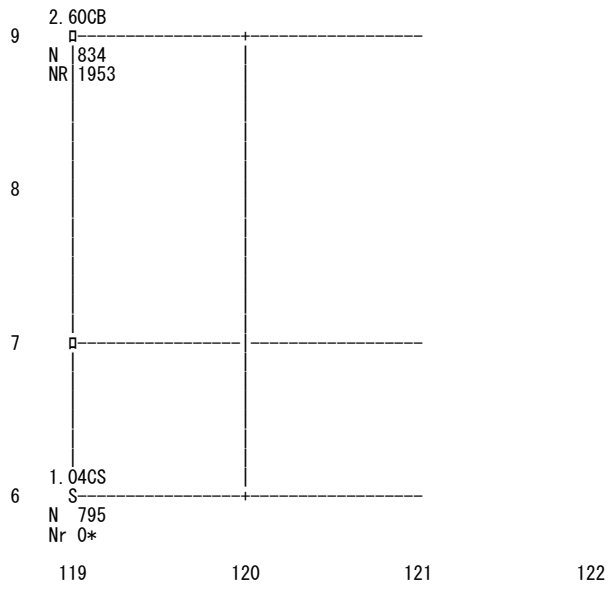
11

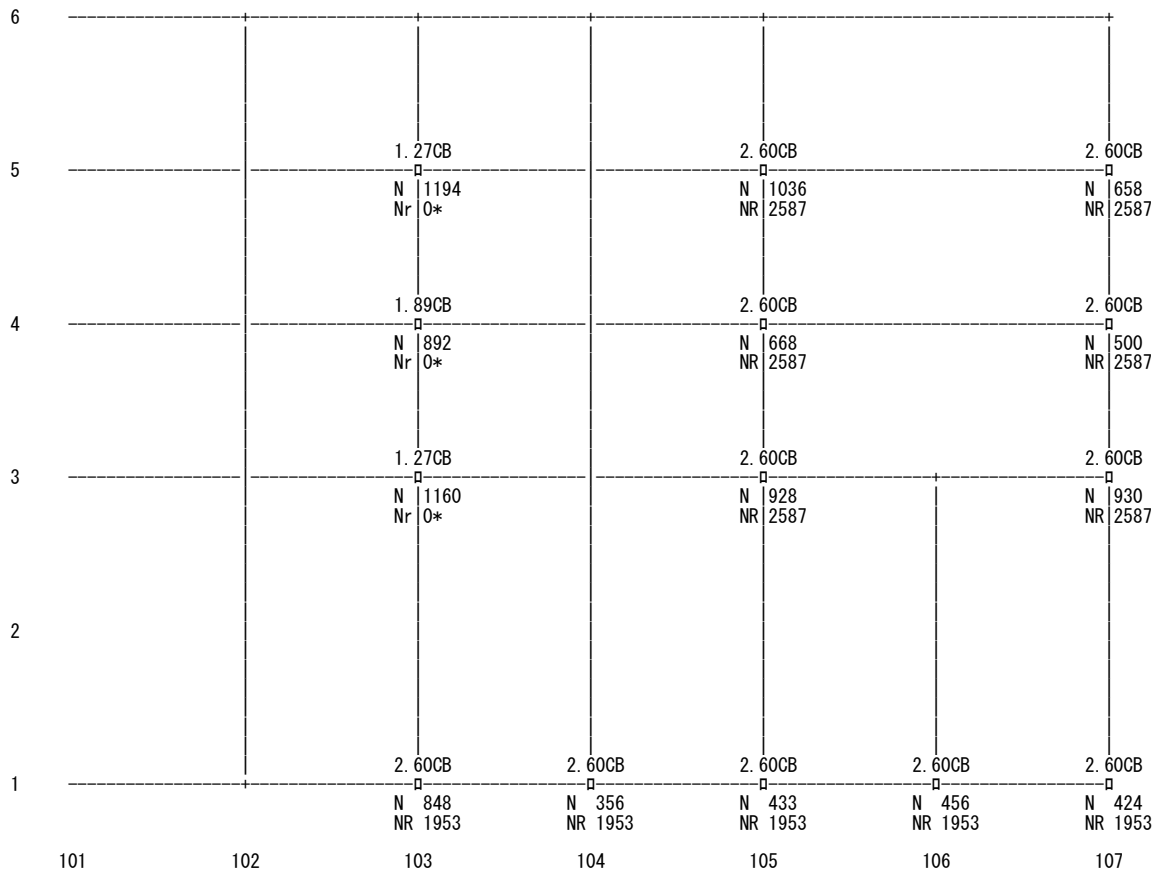
10

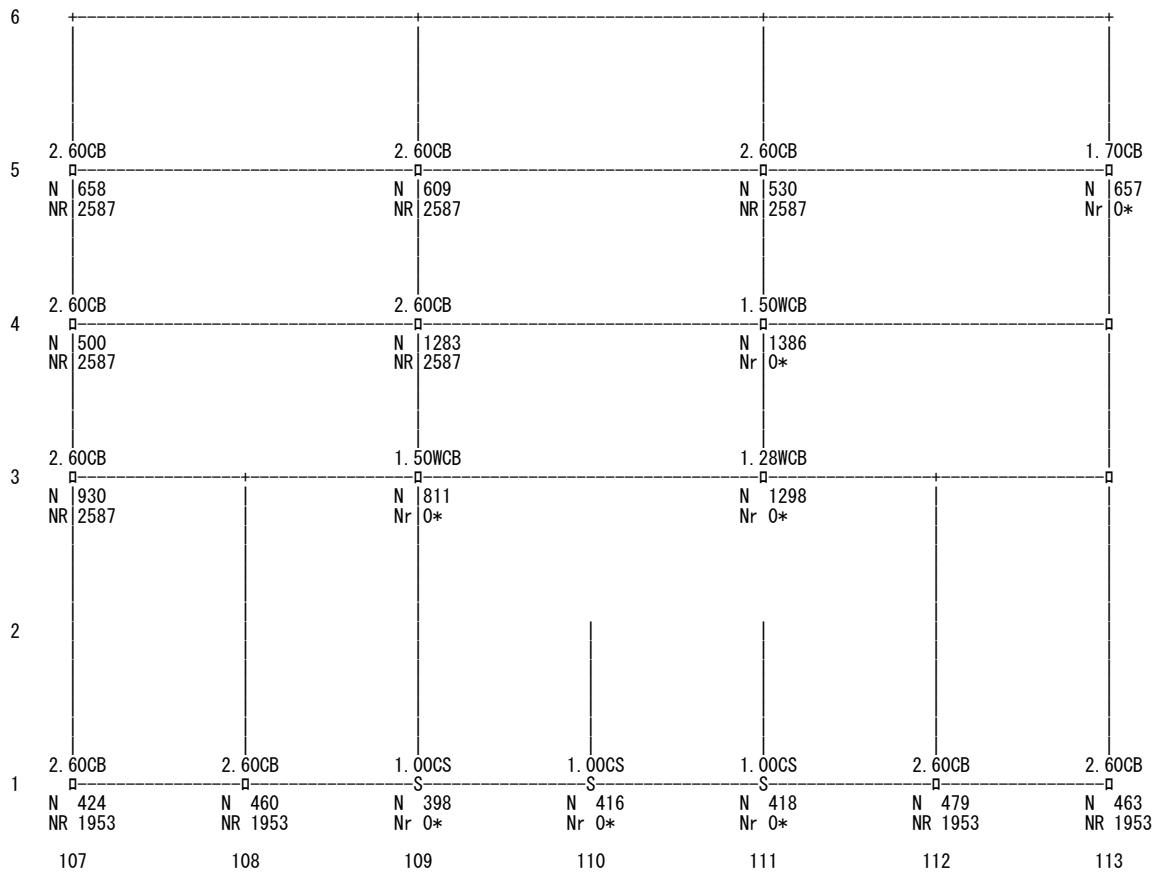


11

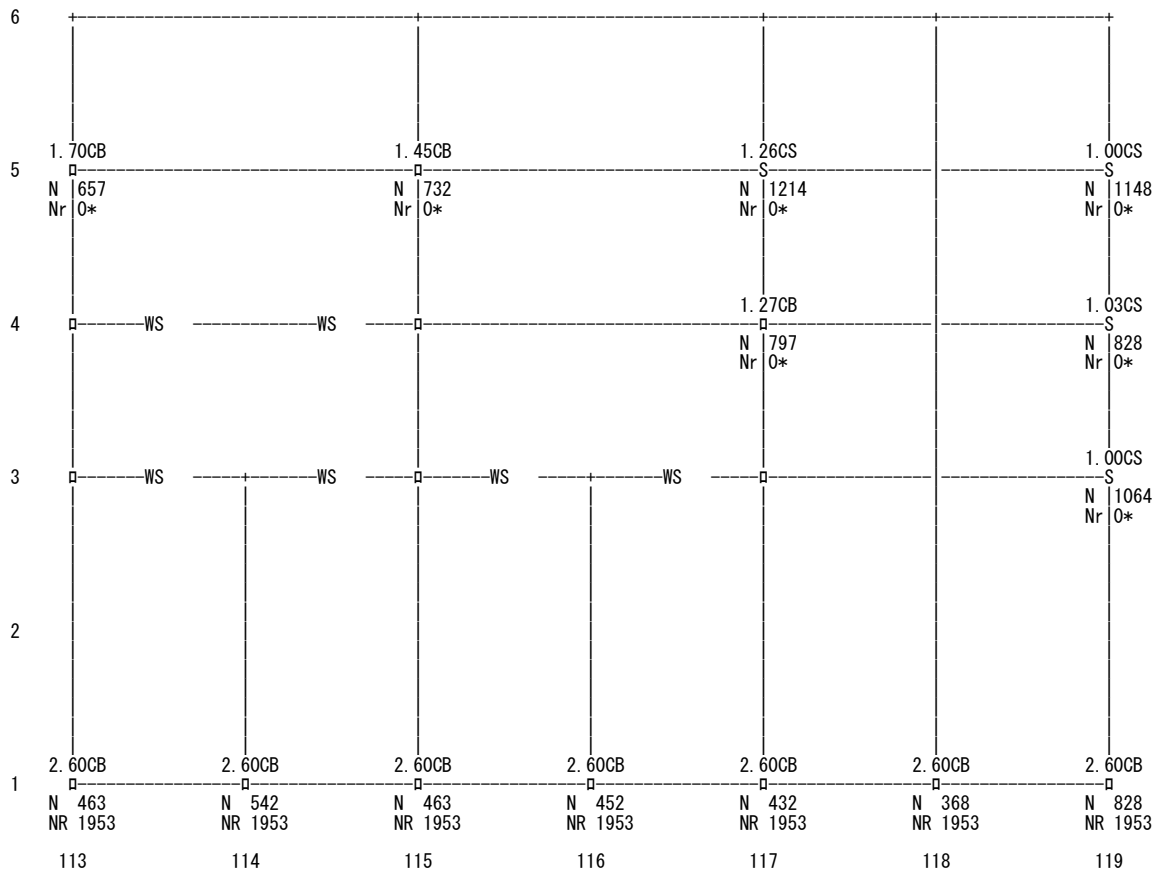
10

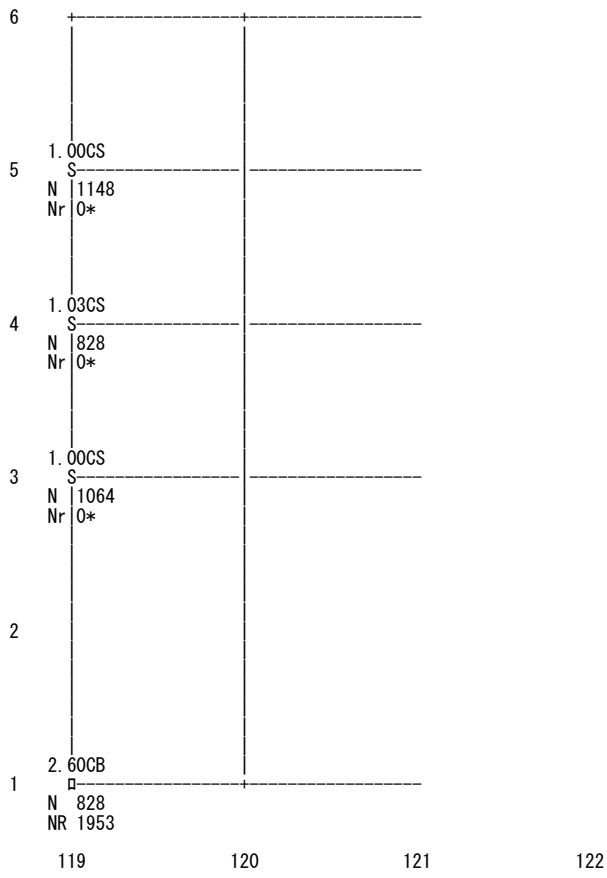








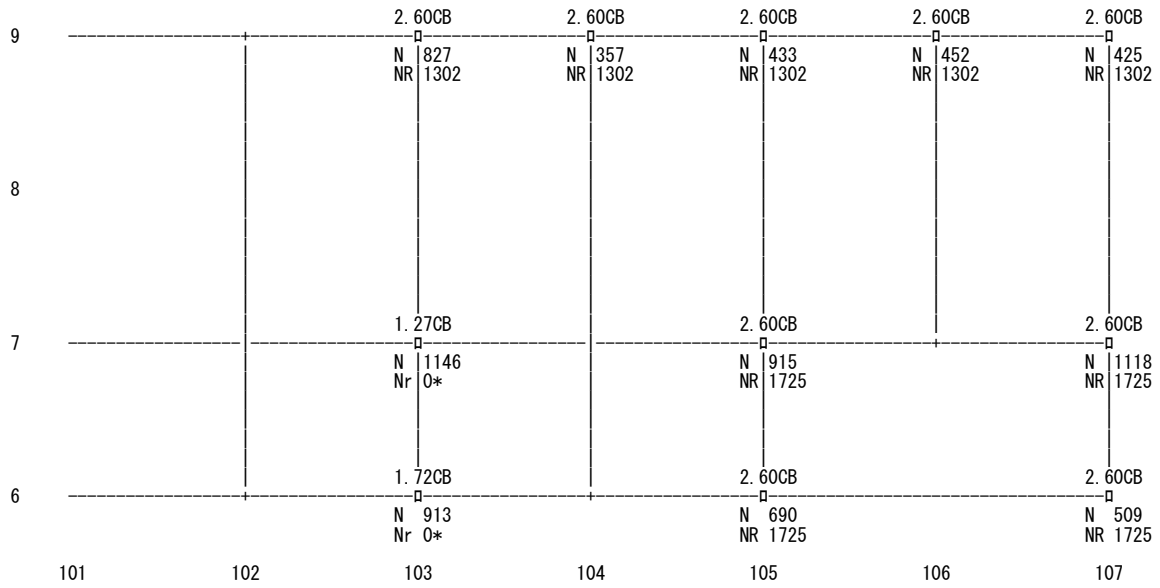




< 2 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 23 箇所

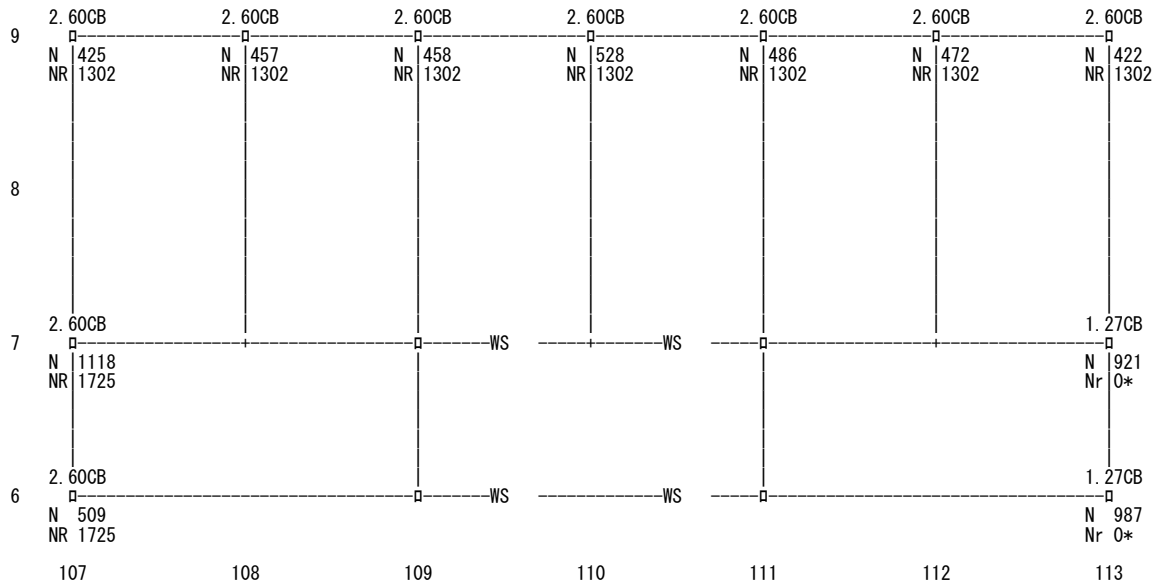
11

10



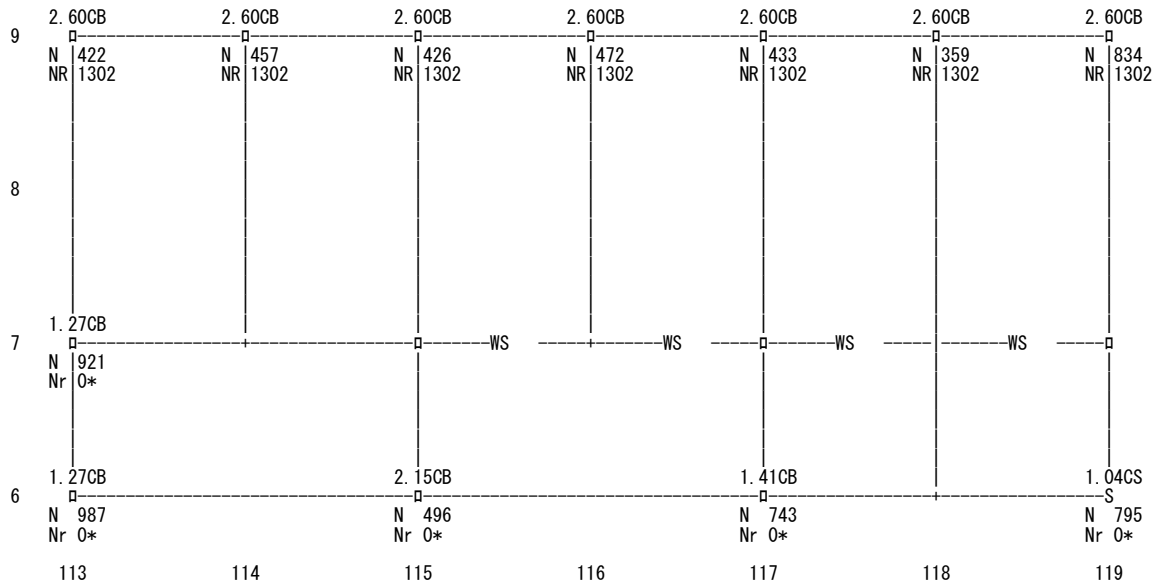
11

10



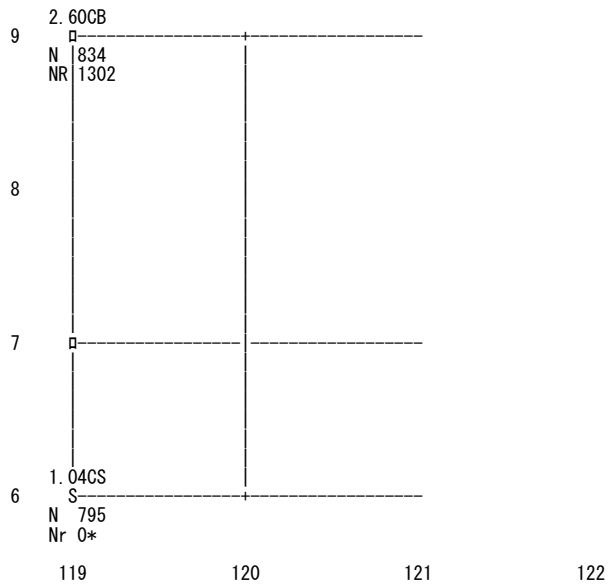
11

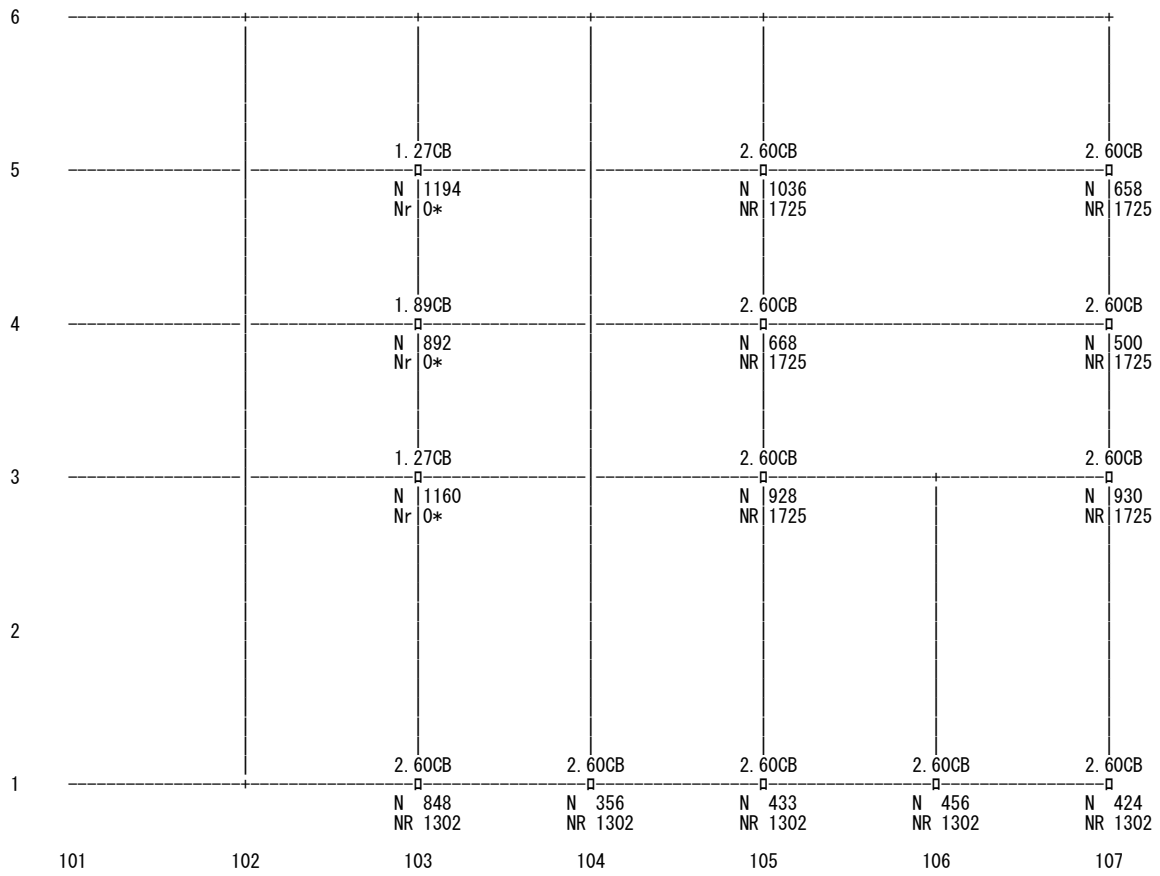
10

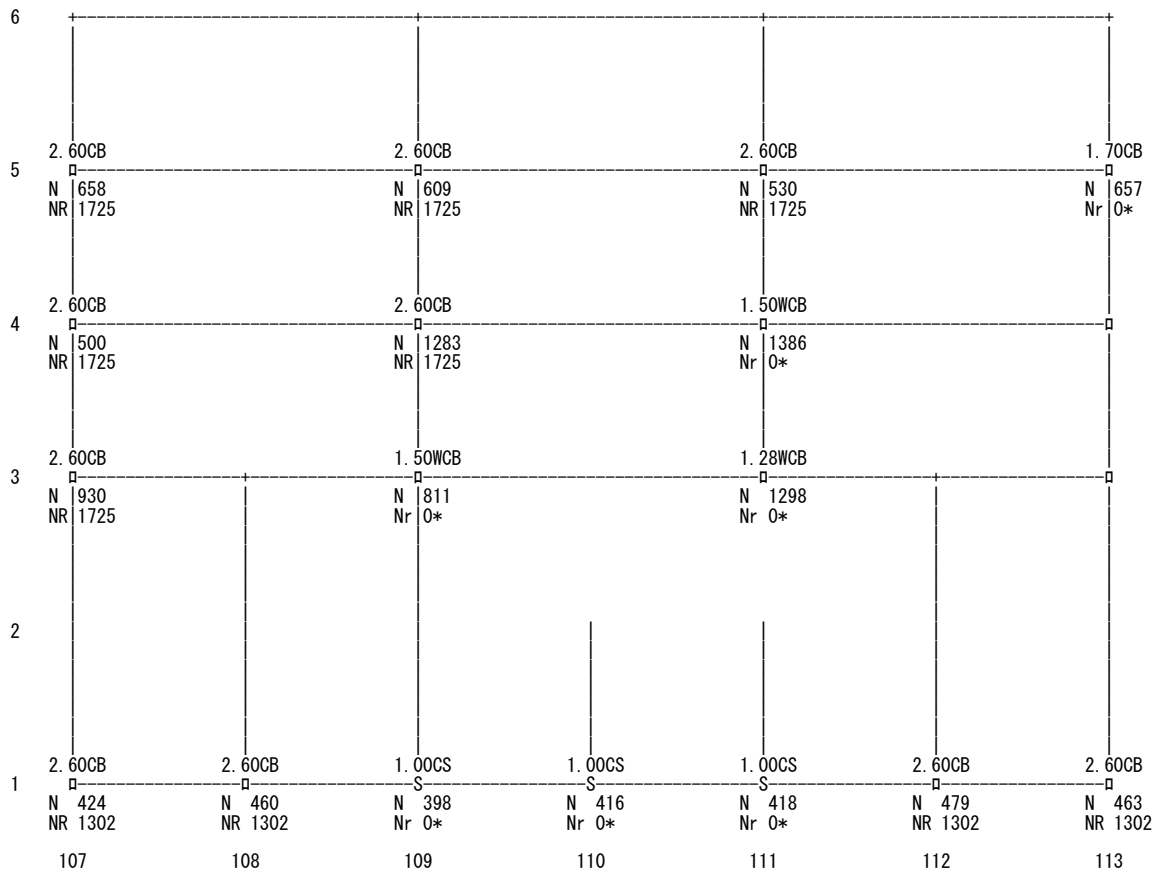


11

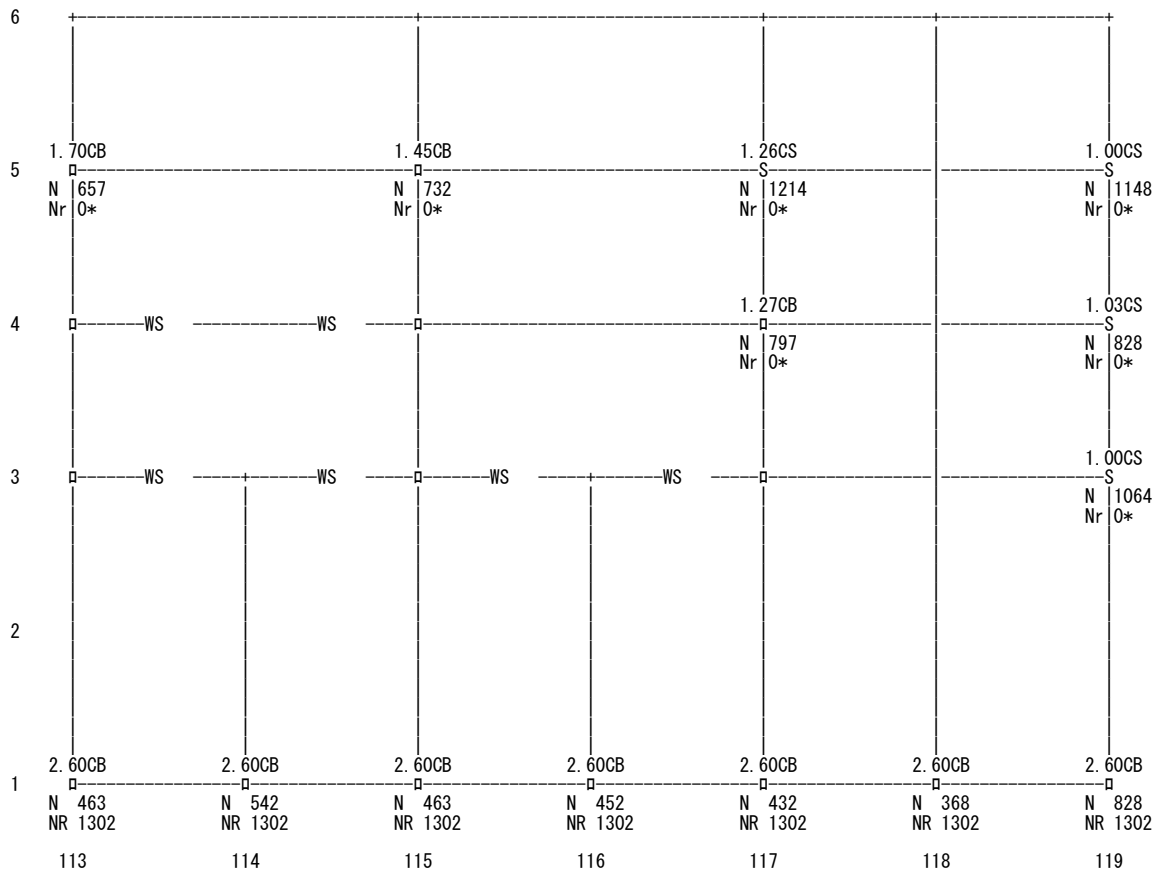
10

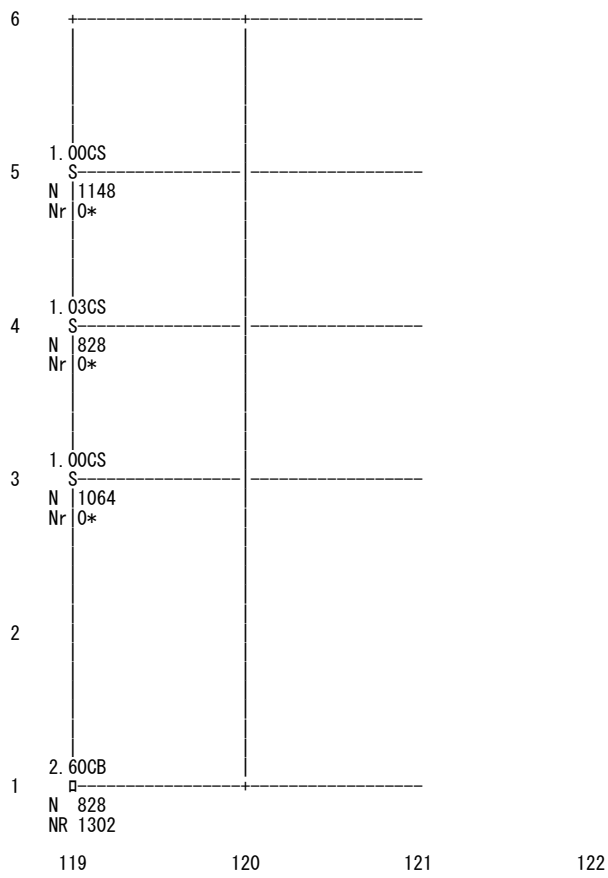












< 1 階 > 検討 F=0.80 要検討柱 0 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 NR 4646		2. 60CB □ N 933 NR 3450		2. 60CB □ N 1421 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 4646		2. 60CB □ N 680 NR 3450		2. 60CB □ N 573 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

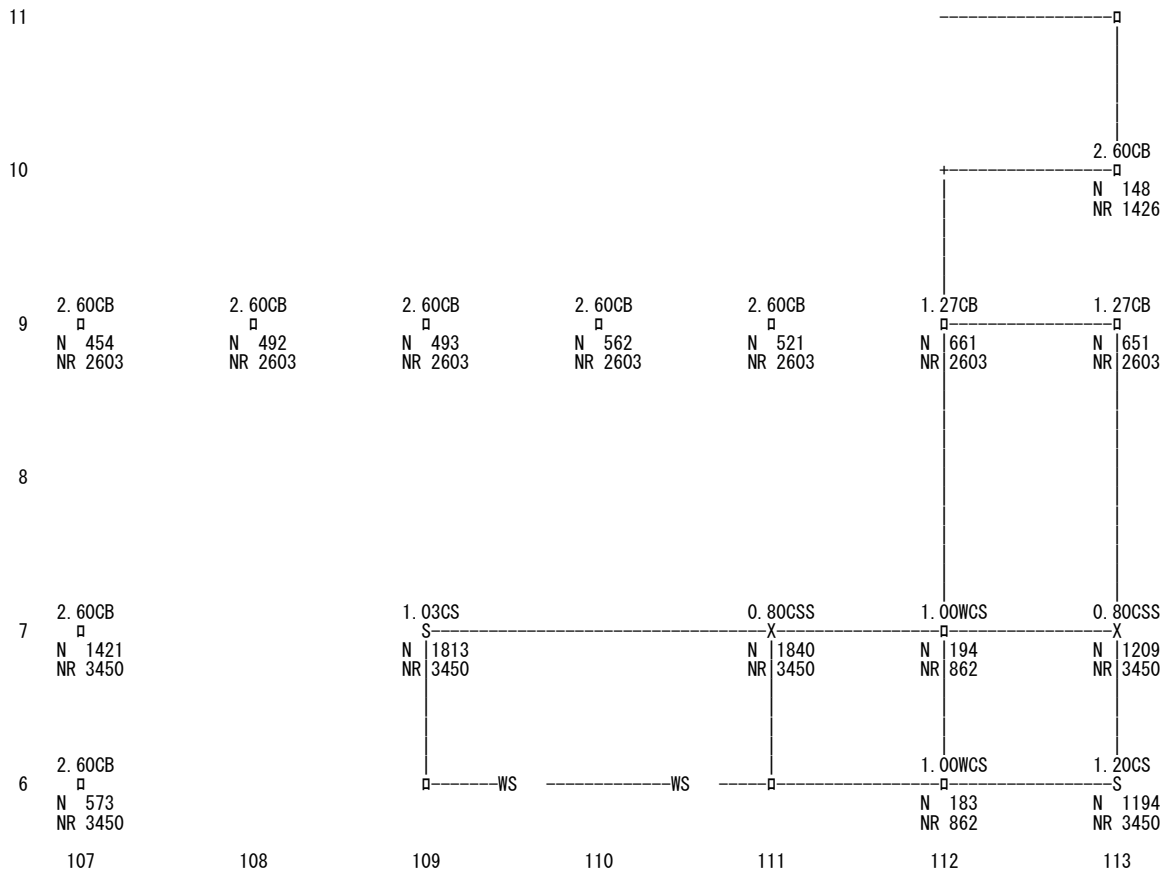
103

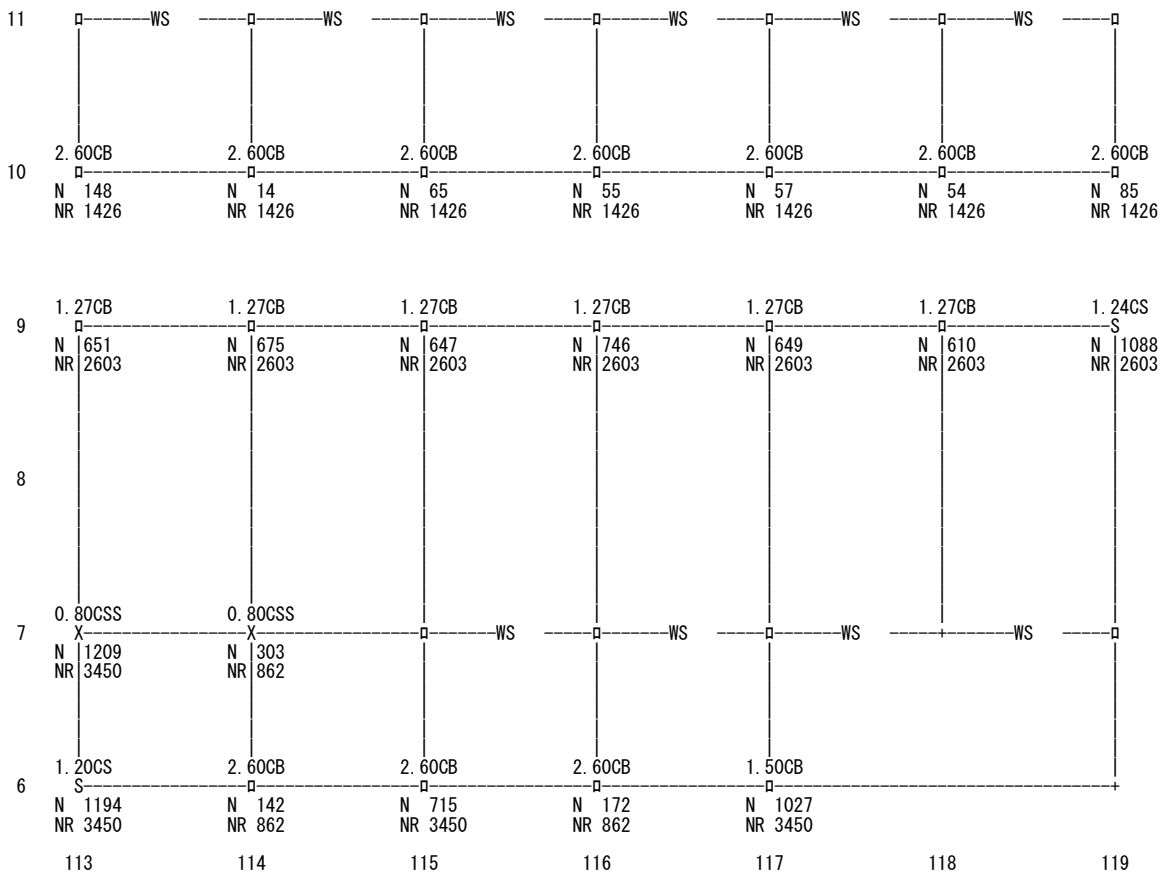
104

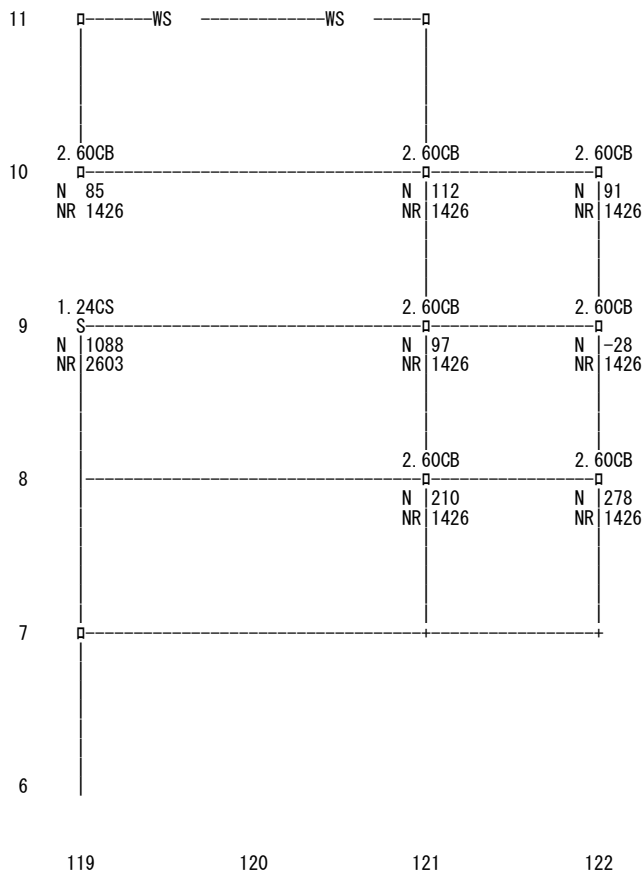
105

106

107







6

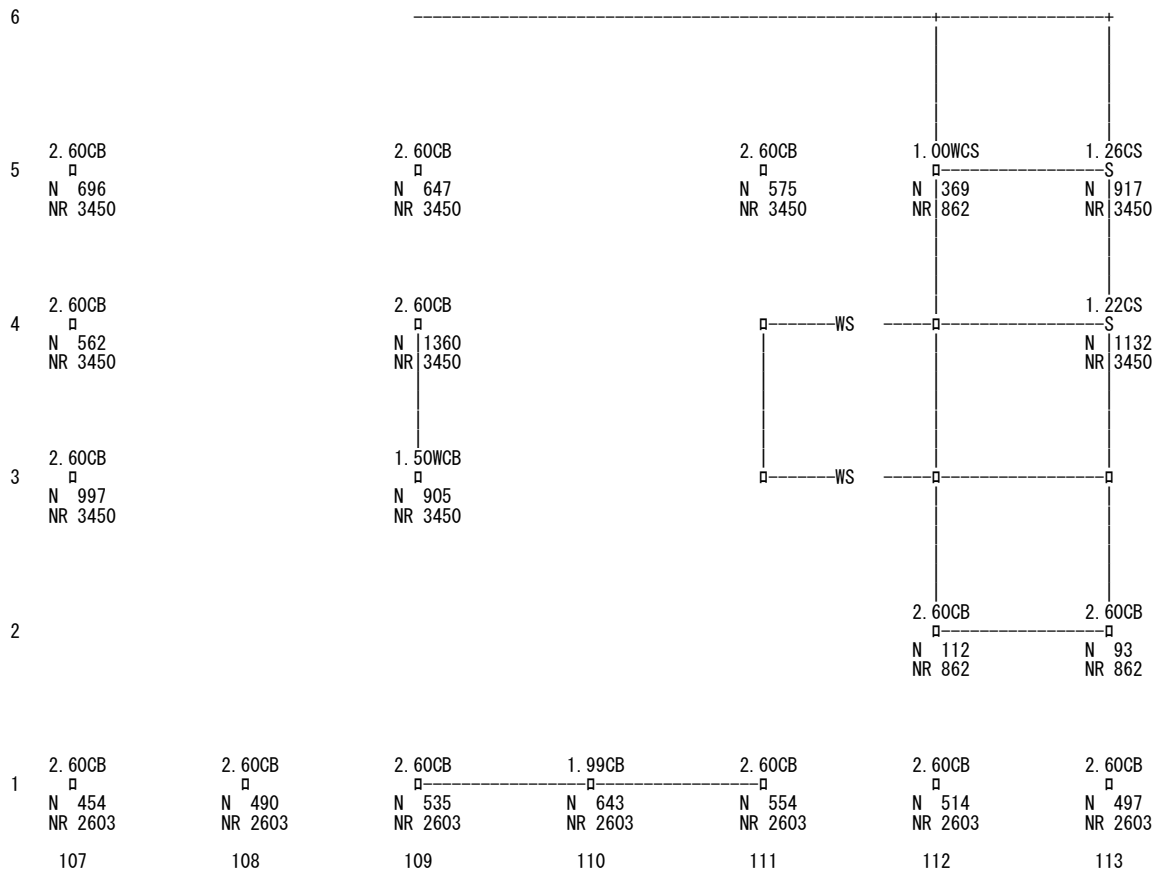
5		1. 27CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

4		1. 89CB □ N 871 NR 4646		2. 60CB □ N 732 NR 3450		2. 60CB □ N 562 NR 3450
---	--	----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

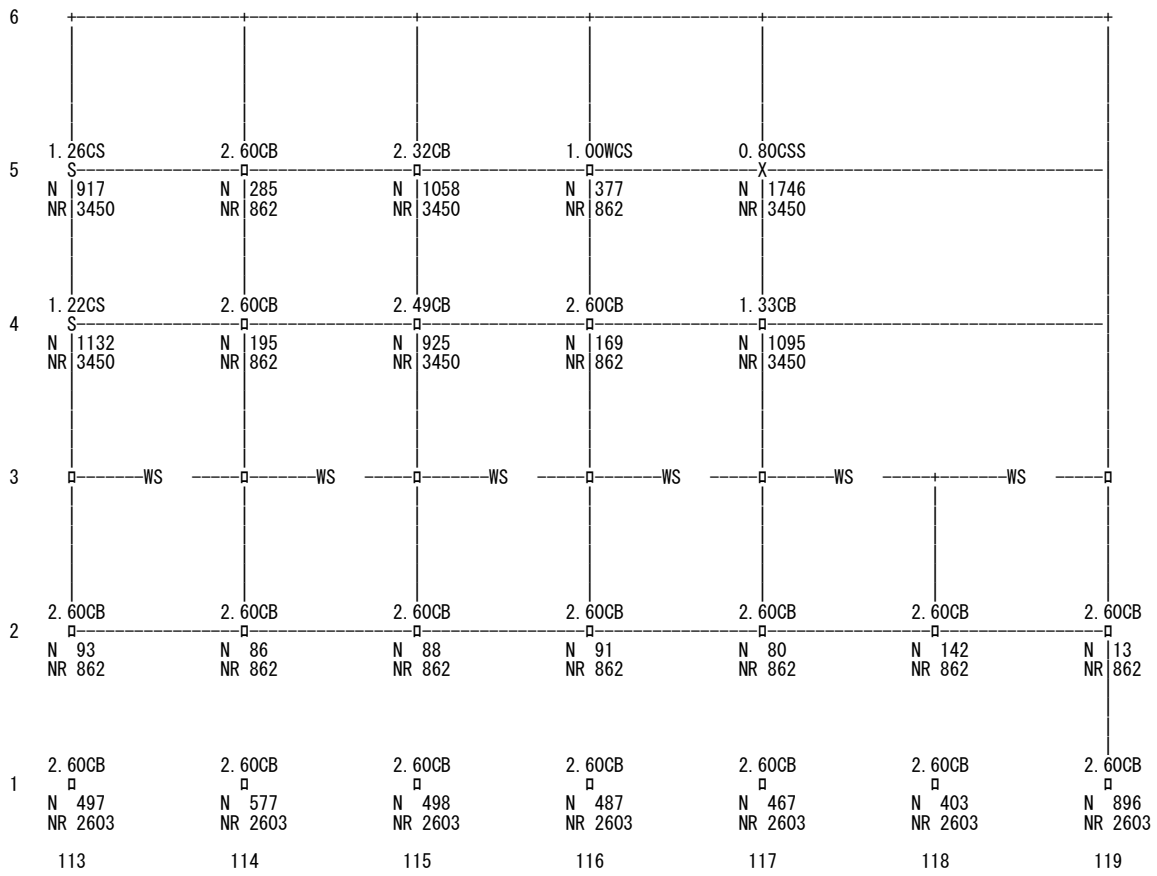
3		1. 27CB □ N 1247 NR 4646		2. 60CB □ N 980 NR 3450		2. 60CB □ N 997 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

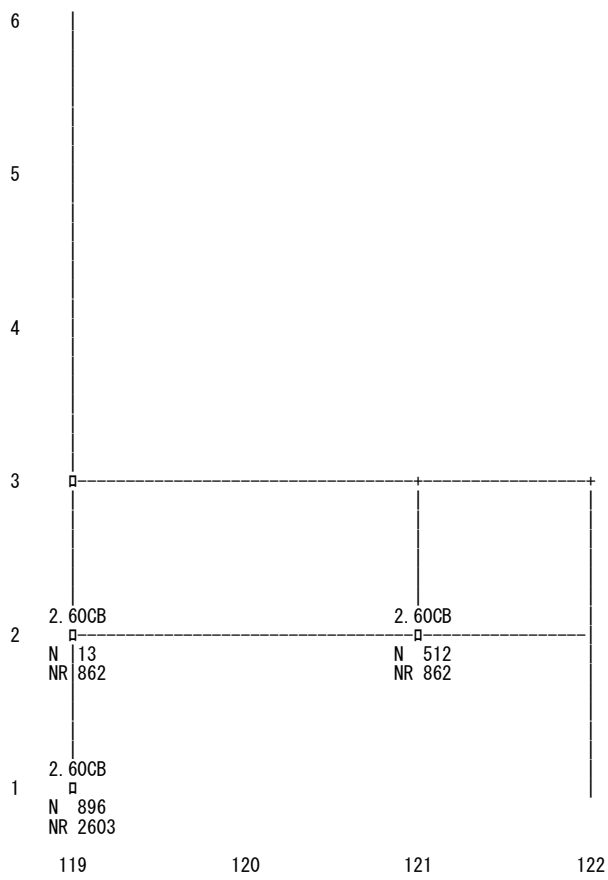
2

1		2. 60CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 4 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 NR 4646		2. 60CB □ N 933 NR 3450		2. 60CB □ N 1421 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 4646		2. 60CB □ N 680 NR 3450		2. 60CB □ N 573 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

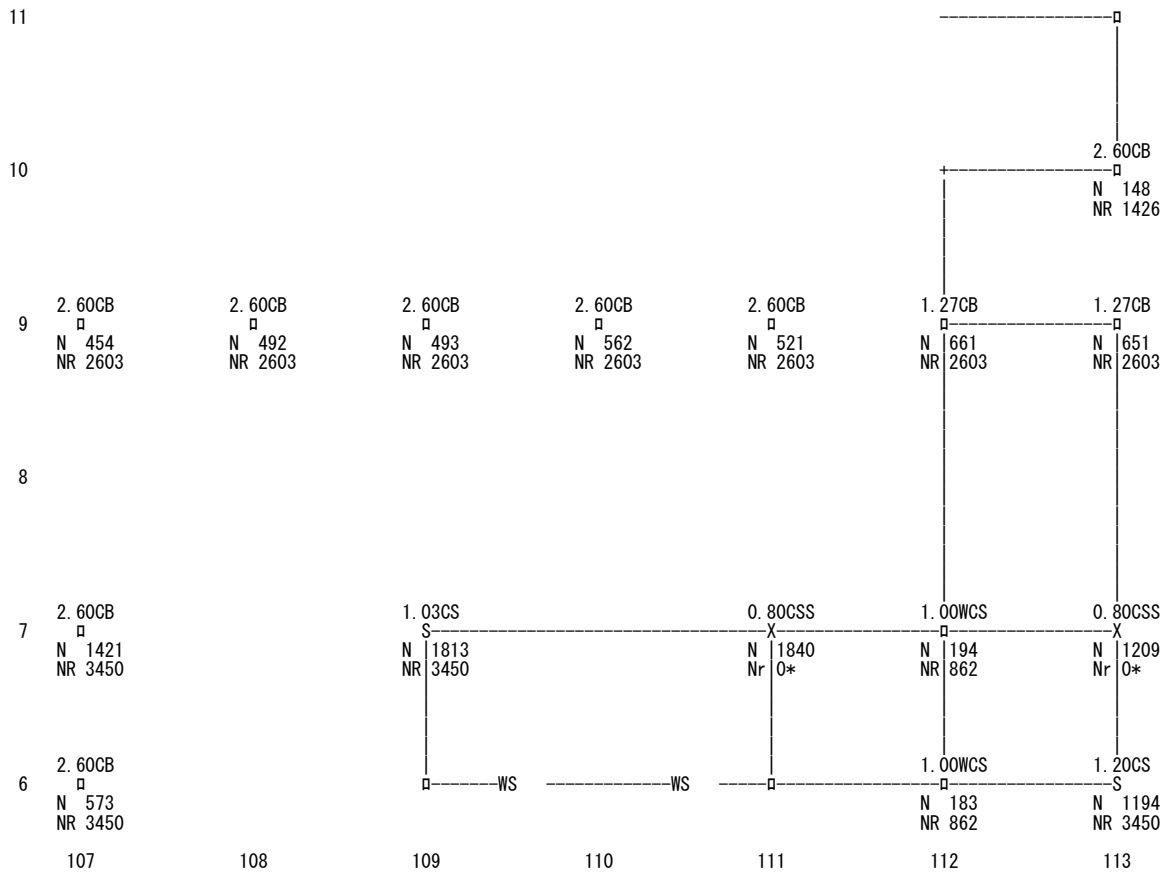
103

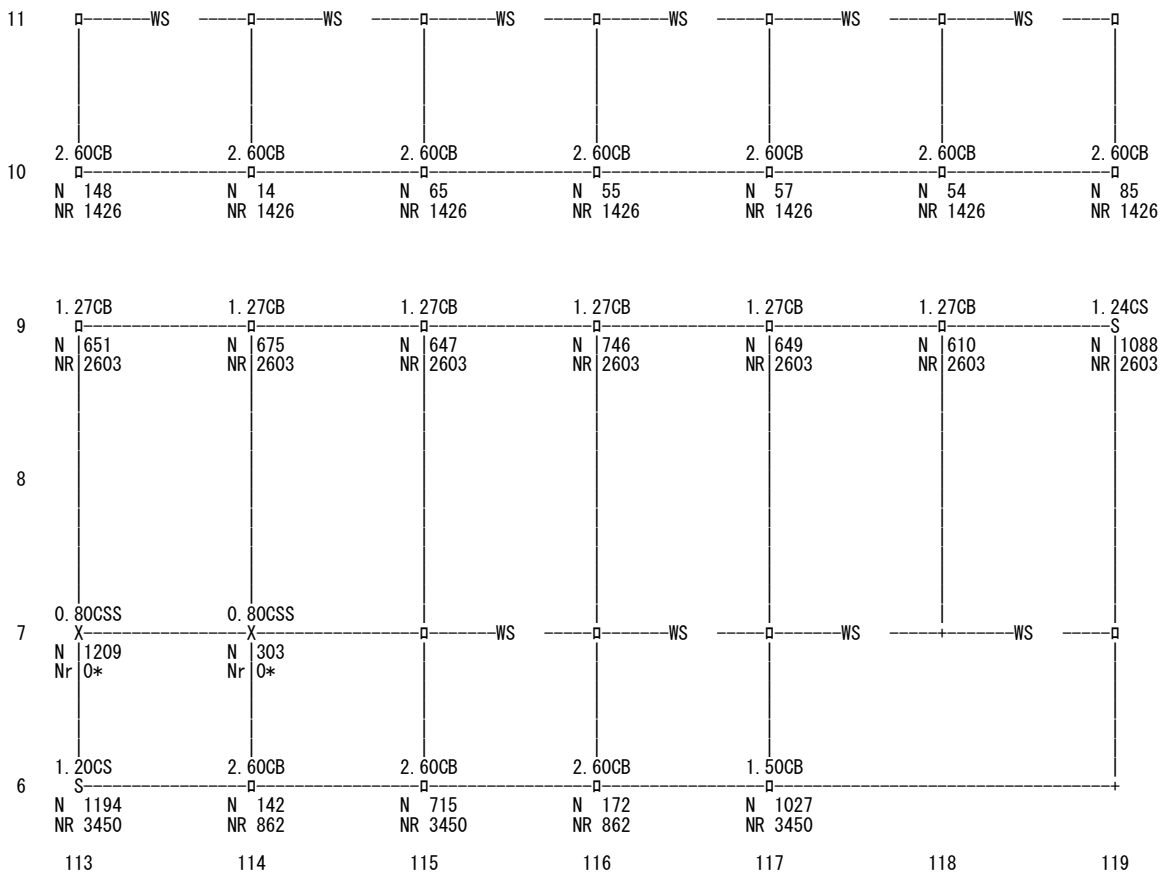
104

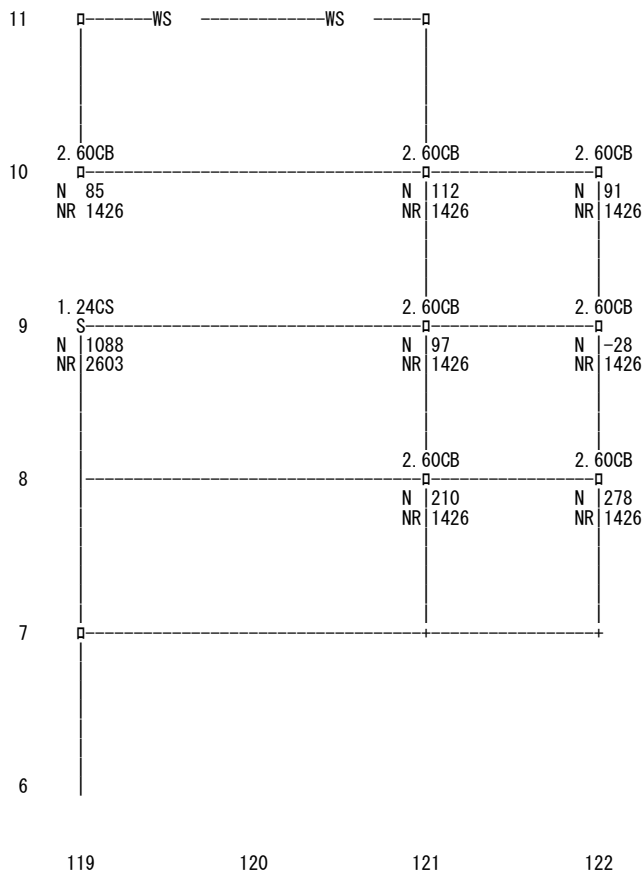
105

106

107







6

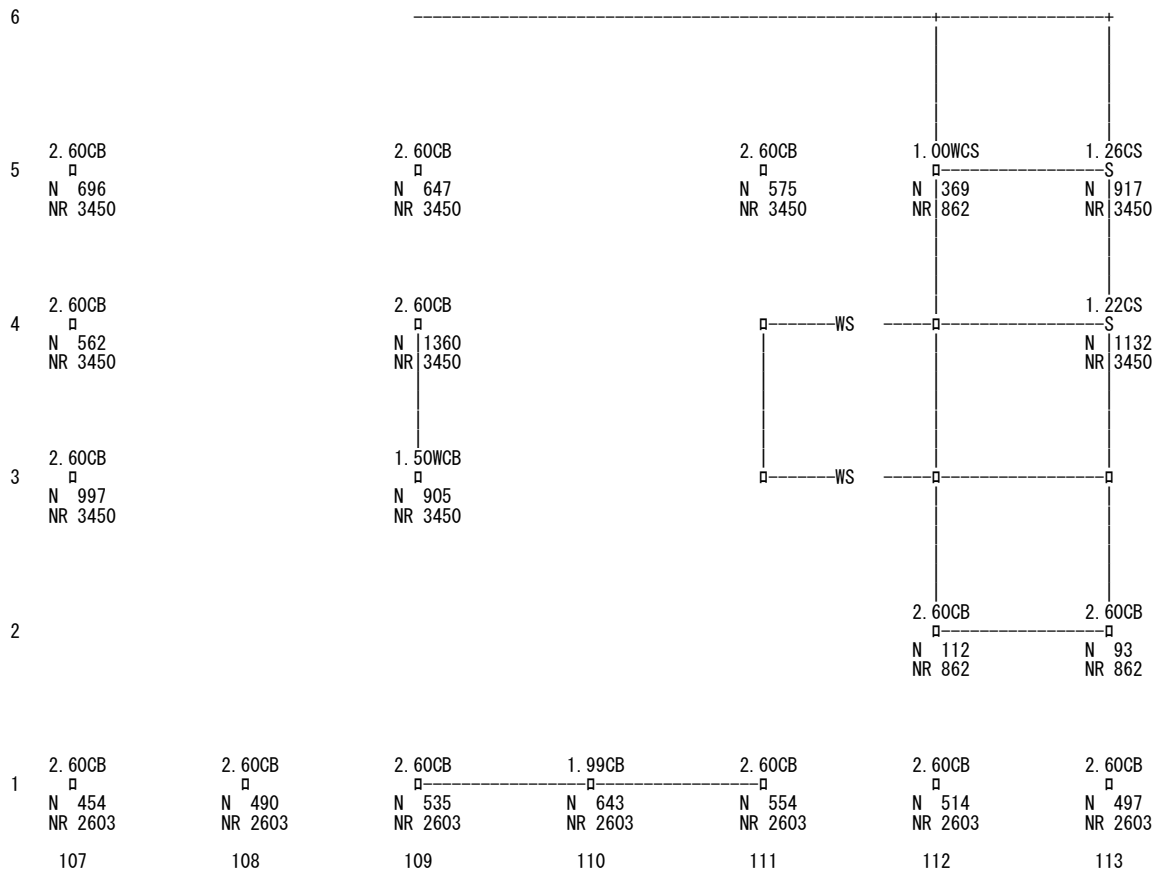
5	1. 27CB □ N 1238 NR 4646	2. 60CB □ N 1075 NR 3450	2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	-----------------------------------	-----------------------------------	----------------------------------

4	1. 89CB □ N 871 NR 4646	2. 60CB □ N 732 NR 3450	2. 60CB □ N 562 NR 3450
---	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

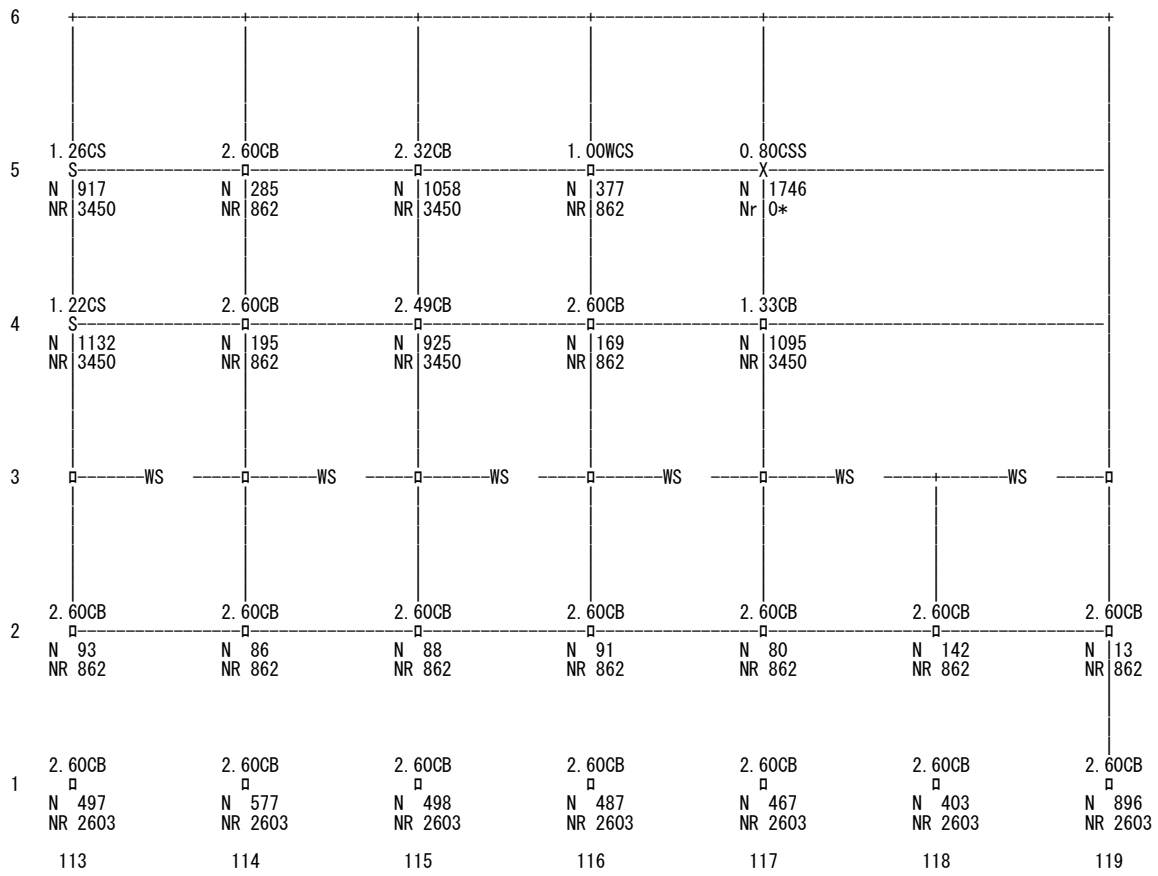
3	1. 27CB □ N 1247 NR 4646	2. 60CB □ N 980 NR 3450	2. 60CB □ N 997 NR 3450
---	-----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

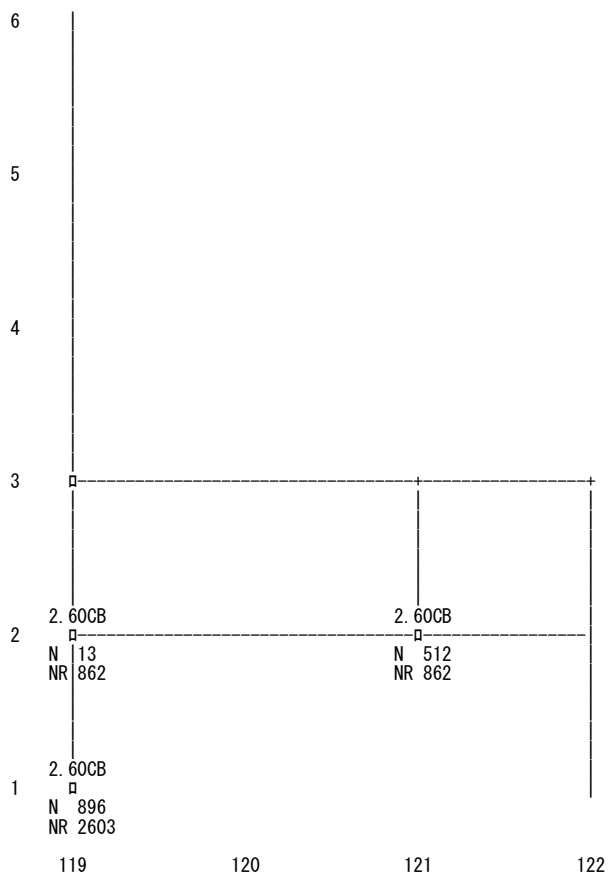
2

1	2. 60CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603	
101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 9 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 NR 4646		2. 60CB □ N 933 NR 3450		2. 60CB □ N 1421 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 4646		2. 60CB □ N 680 NR 3450		2. 60CB □ N 573 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

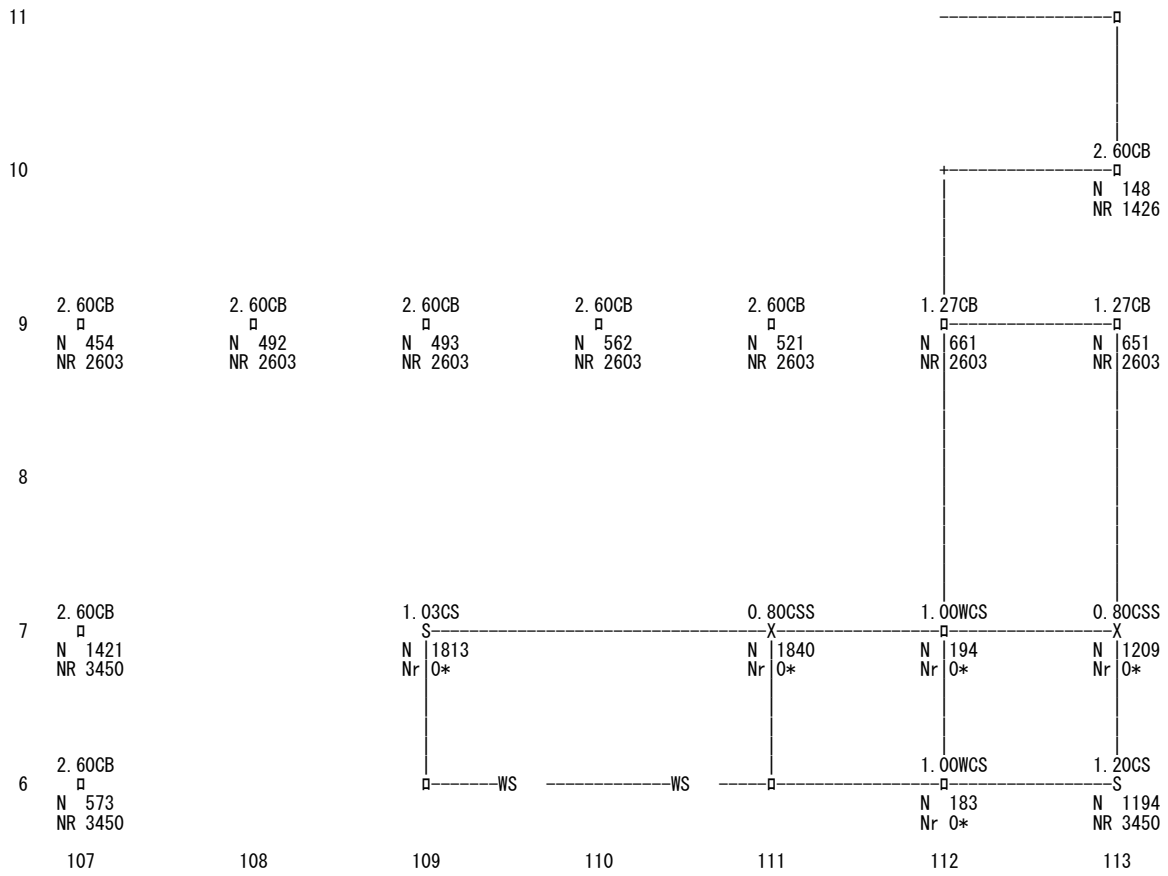
103

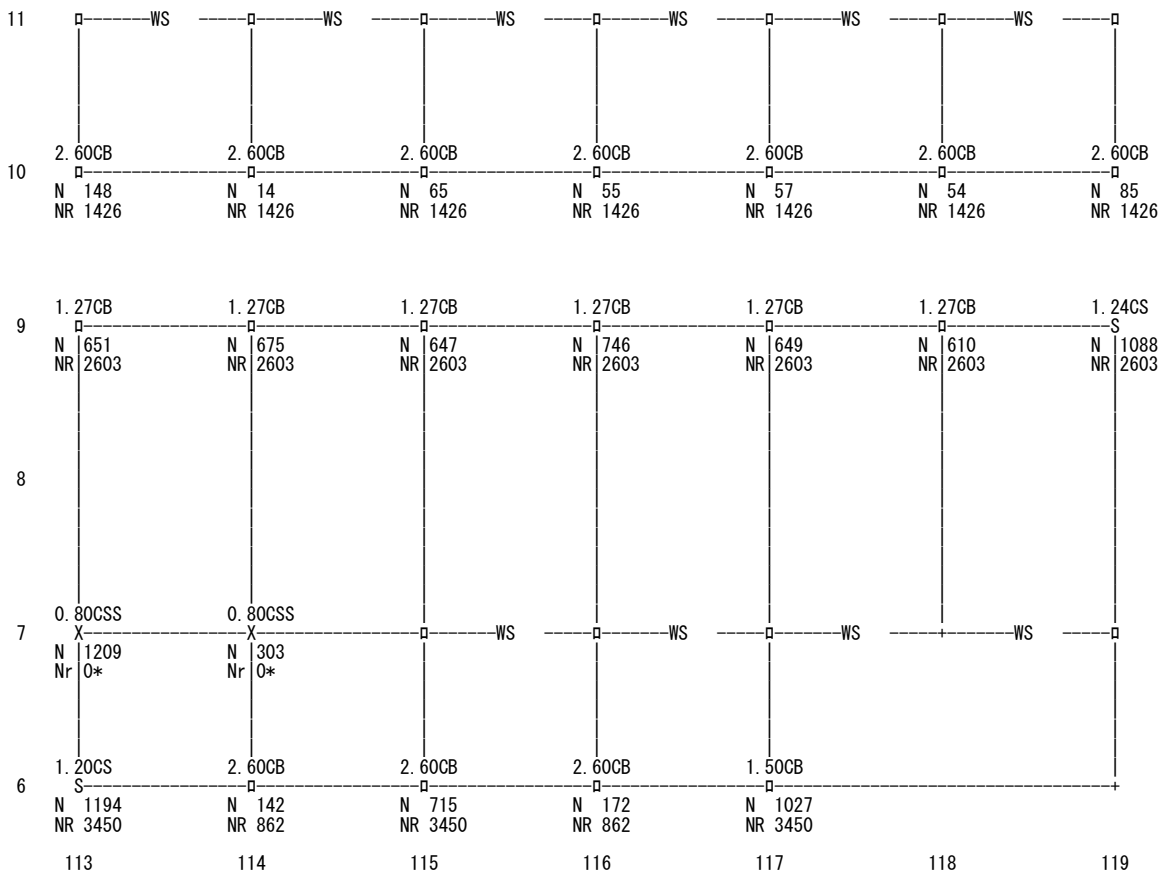
104

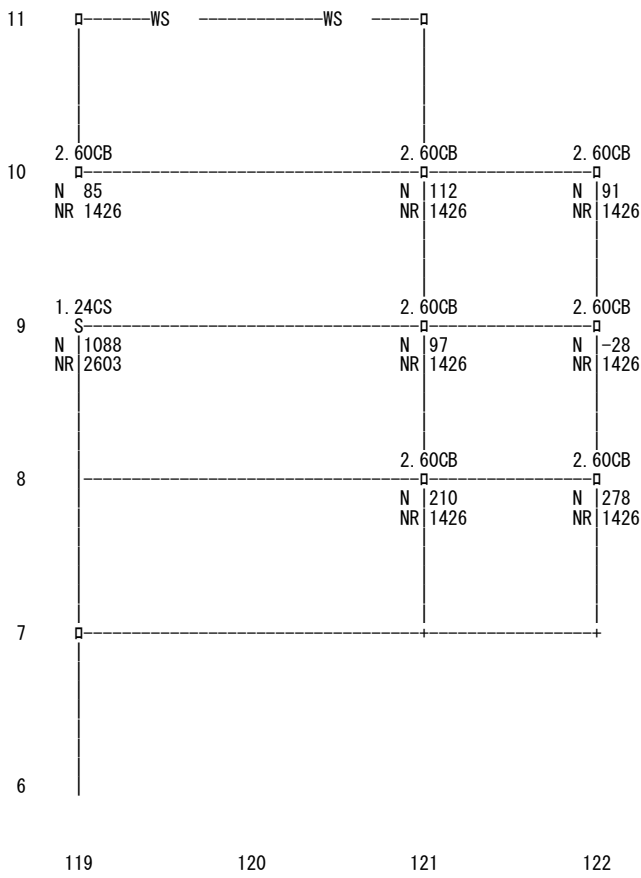
105

106

107







6

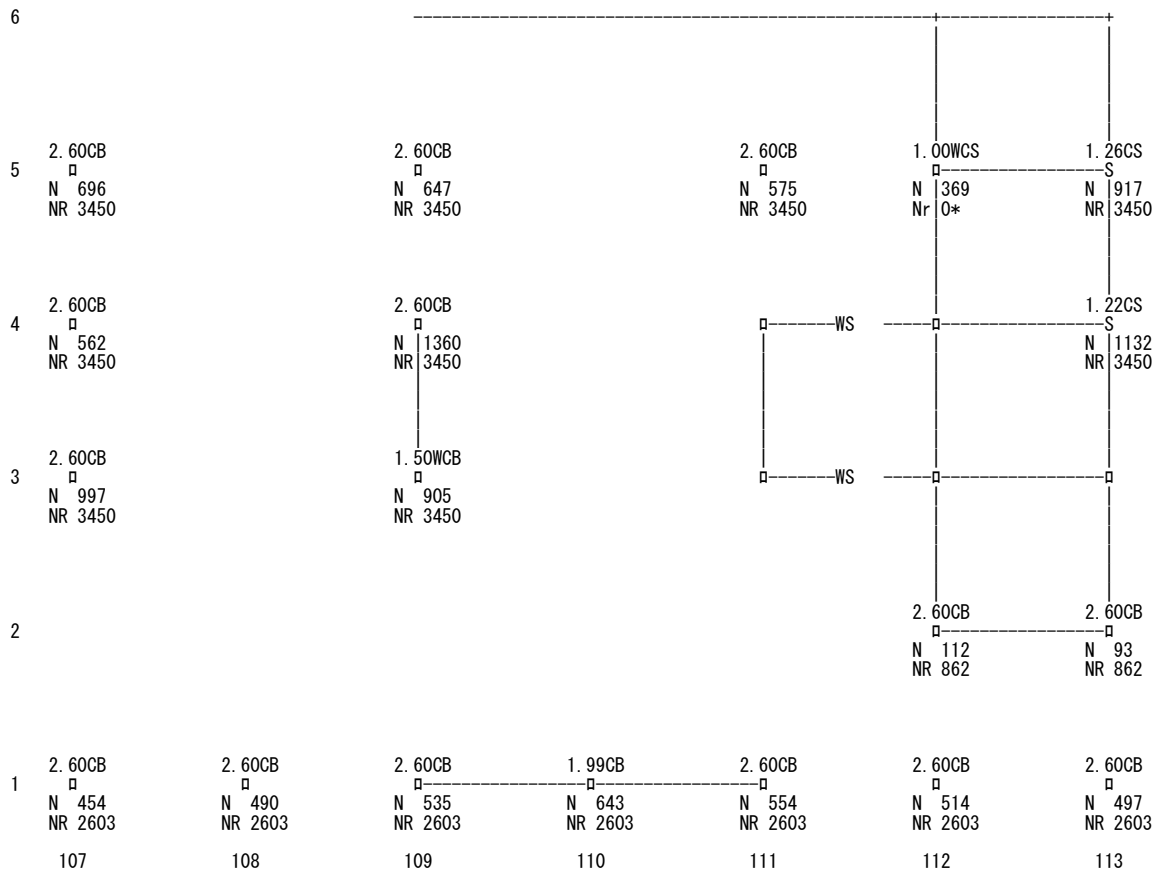
5	1. 27CB □ N 1238 NR 4646	2. 60CB □ N 1075 NR 3450	2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	-----------------------------------	-----------------------------------	----------------------------------

4	1. 89CB □ N 871 NR 4646	2. 60CB □ N 732 NR 3450	2. 60CB □ N 562 NR 3450
---	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

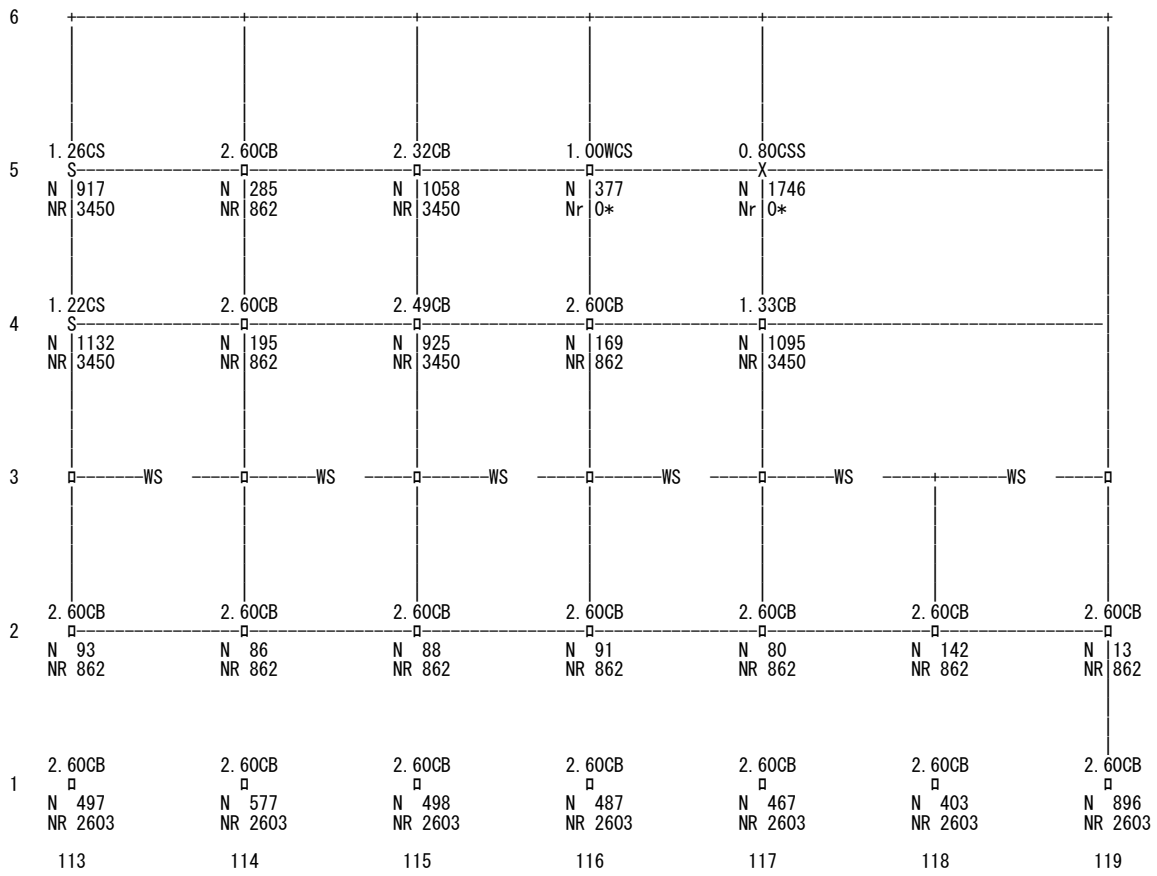
3	1. 27CB □ N 1247 NR 4646	2. 60CB □ N 980 NR 3450	2. 60CB □ N 997 NR 3450
---	-----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

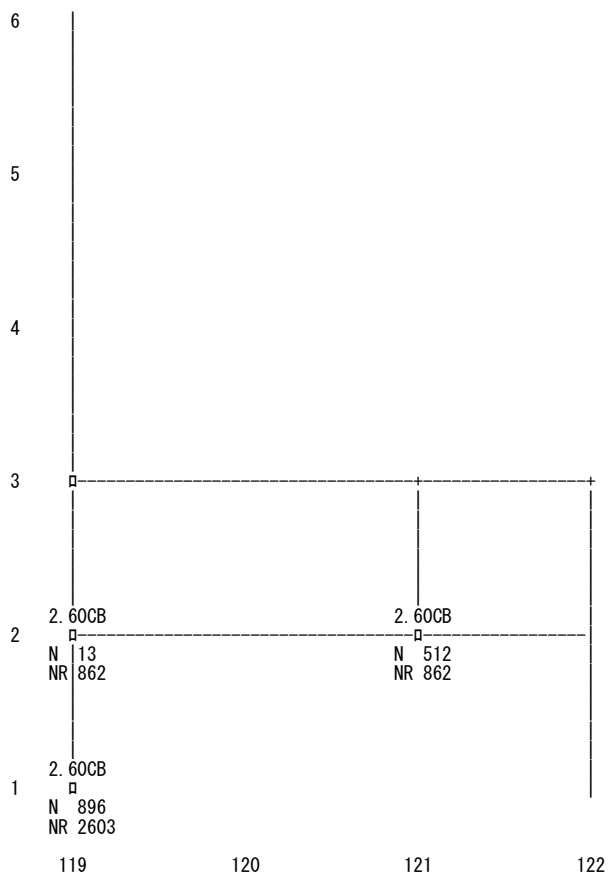
2

1	2. 60CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603	
101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.27 要検討柱 13 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 NR 4646		2. 60CB □ N 933 NR 3450		2. 60CB □ N 1421 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 4646		2. 60CB □ N 680 NR 3450		2. 60CB □ N 573 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

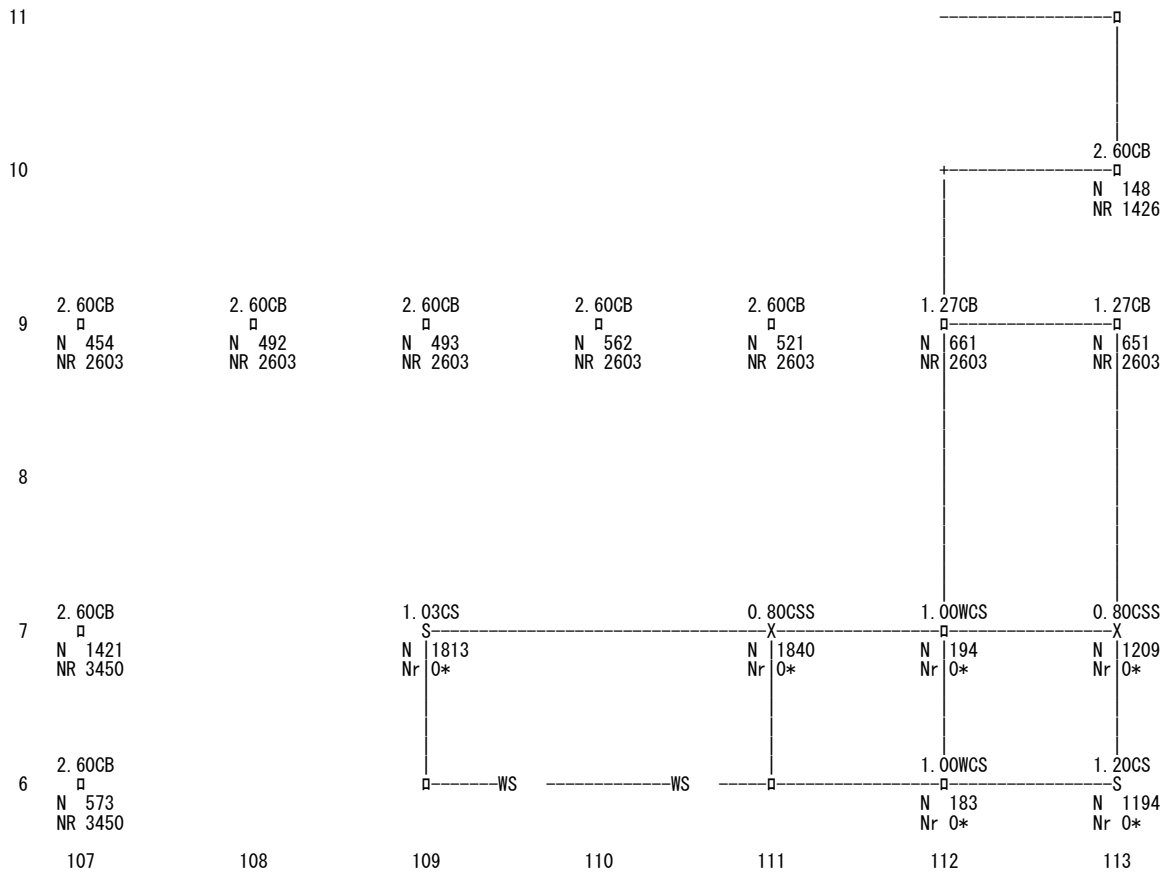
103

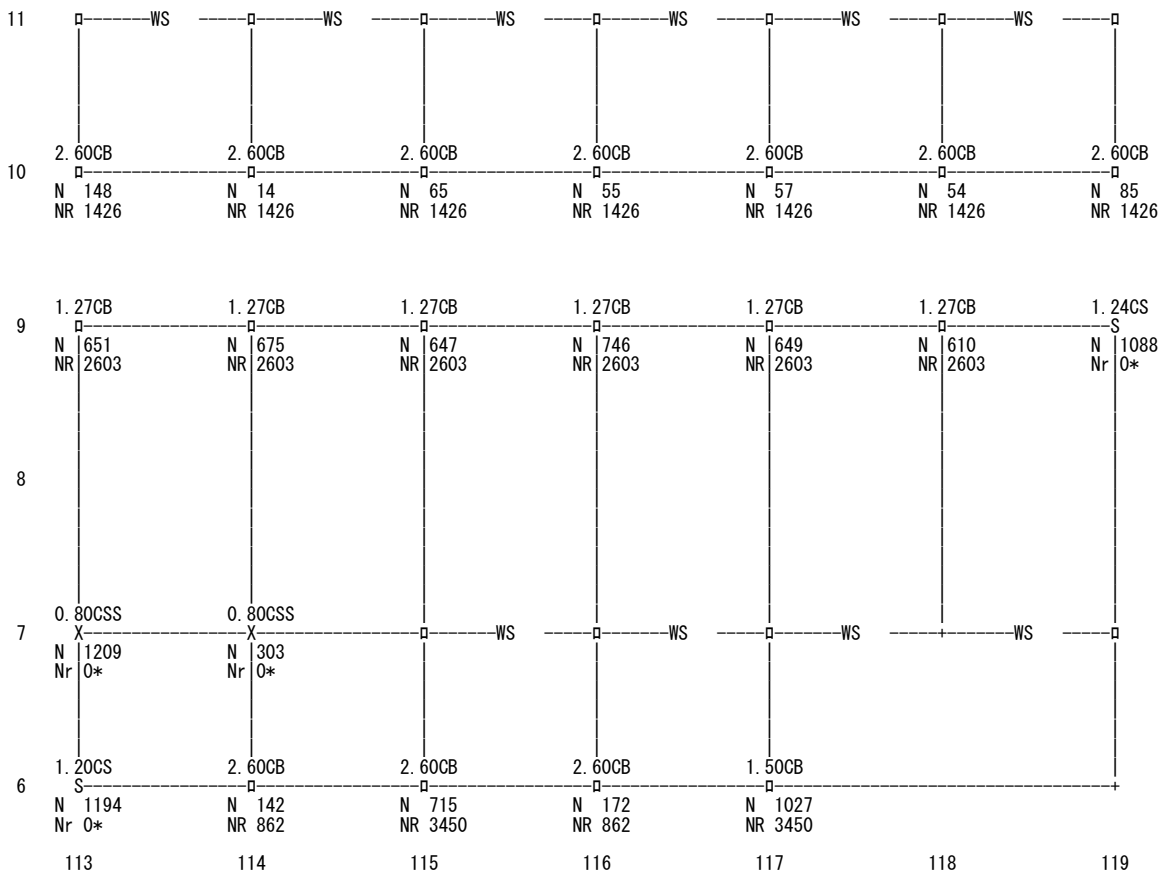
104

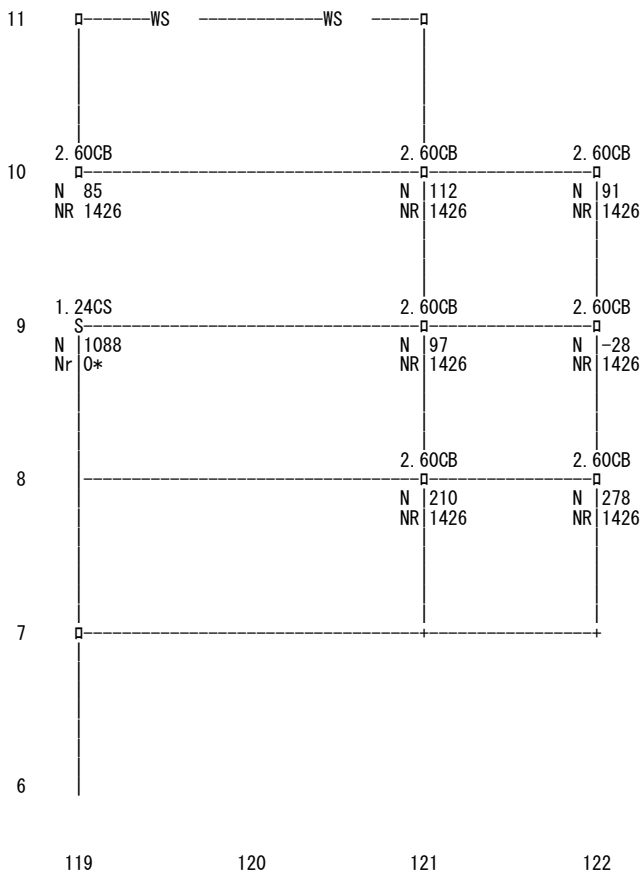
105

106

107







6

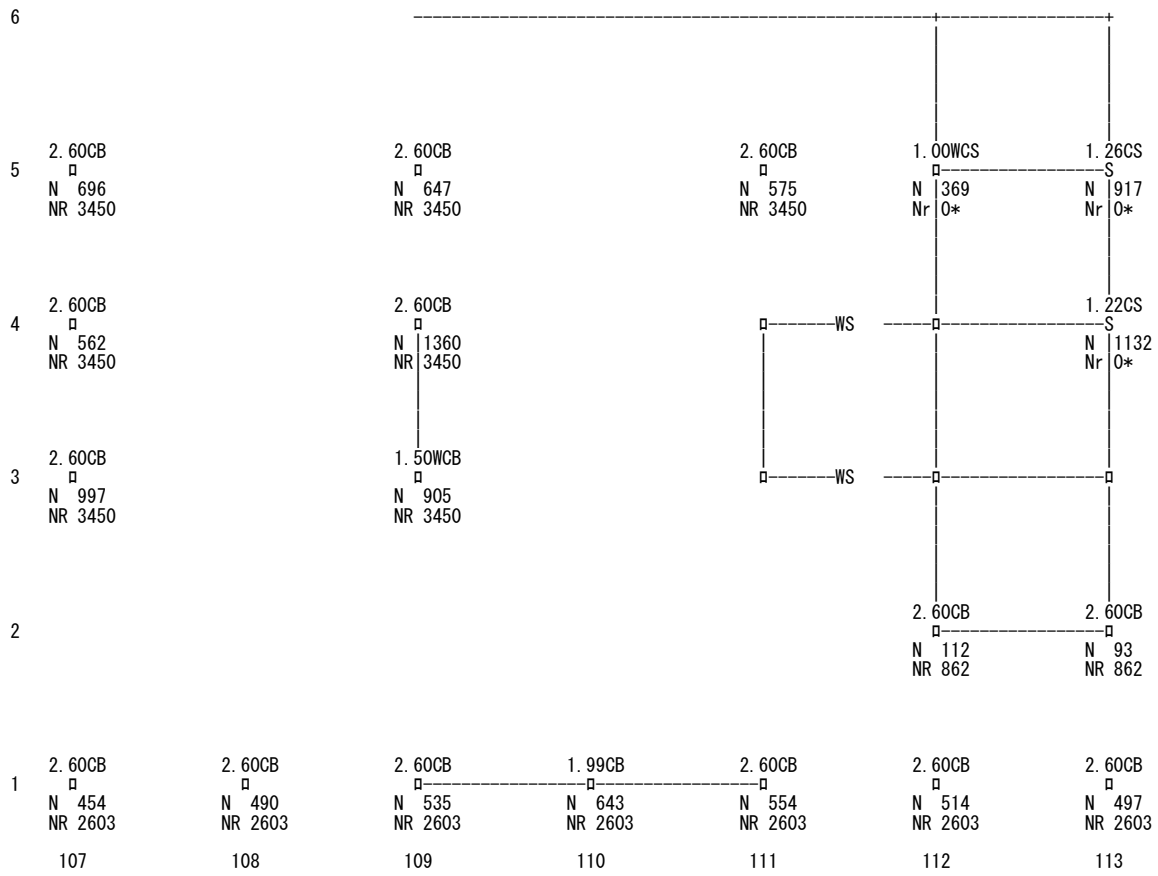
5		1. 27CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

4		1. 89CB □ N 871 NR 4646		2. 60CB □ N 732 NR 3450		2. 60CB □ N 562 NR 3450
---	--	----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

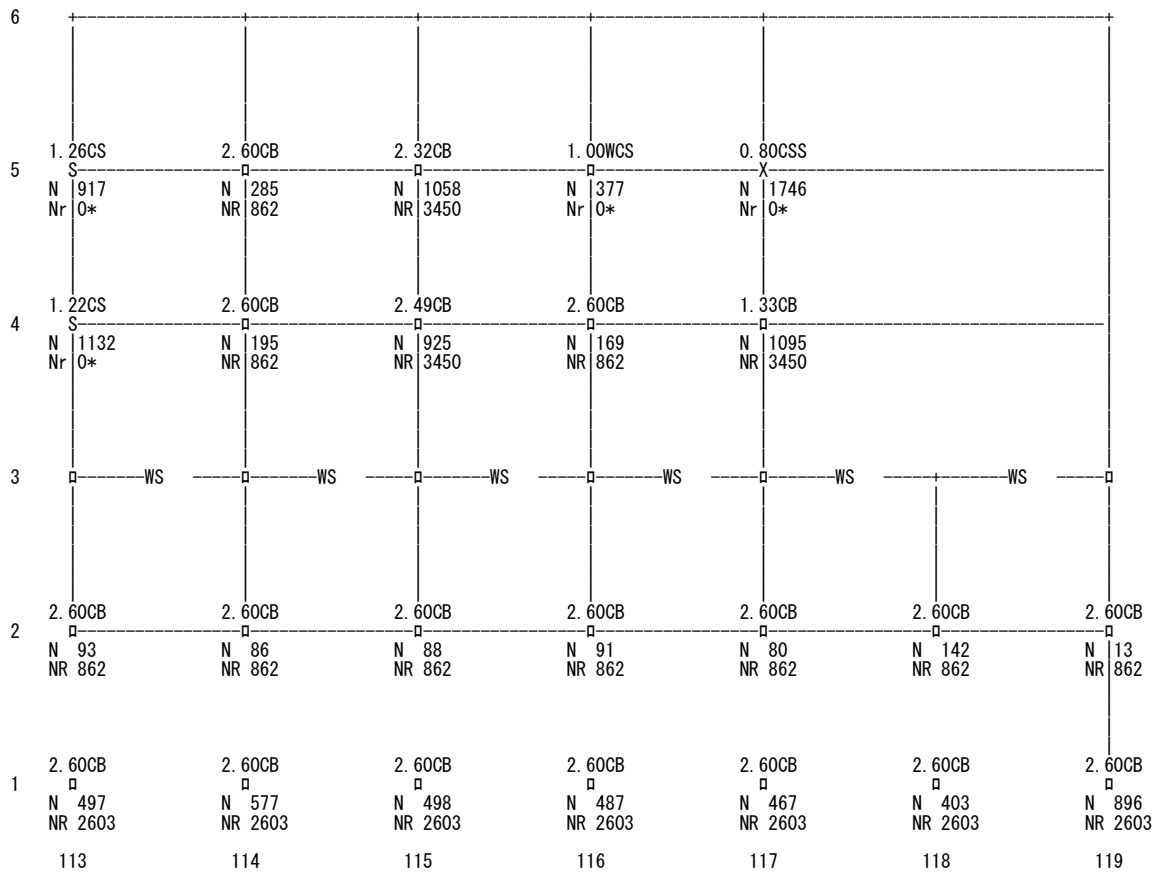
3		1. 27CB □ N 1247 NR 4646		2. 60CB □ N 980 NR 3450		2. 60CB □ N 997 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

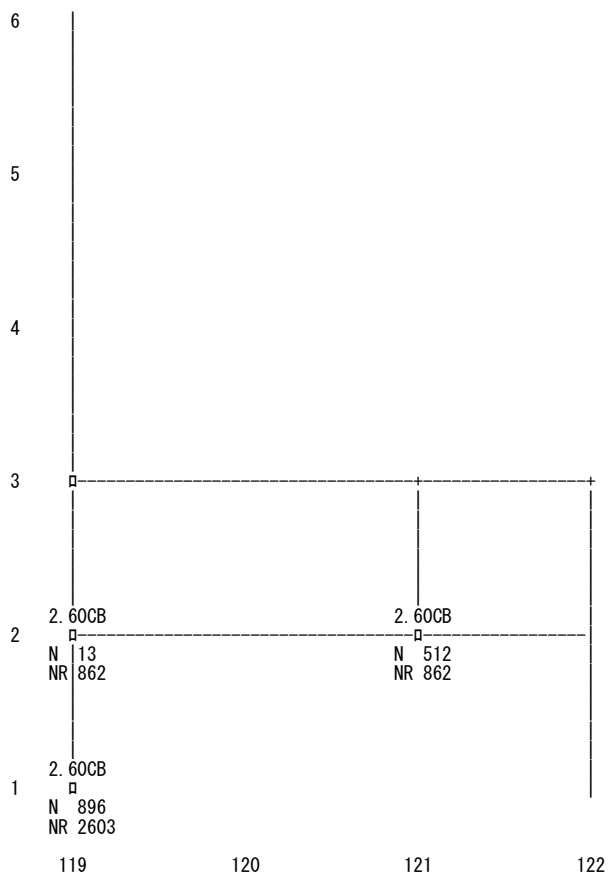
2

1		2. 60CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 24 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 1953	2. 60CB □ N 387 NR 1953	2. 60CB □ N 463 NR 1953	2. 60CB □ N 482 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 Nr 0*		2. 60CB □ N 933 NR 2587		2. 60CB □ N 1421 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 NR 3485		2. 60CB □ N 680 NR 2587		2. 60CB □ N 573 NR 2587
---	--	-----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

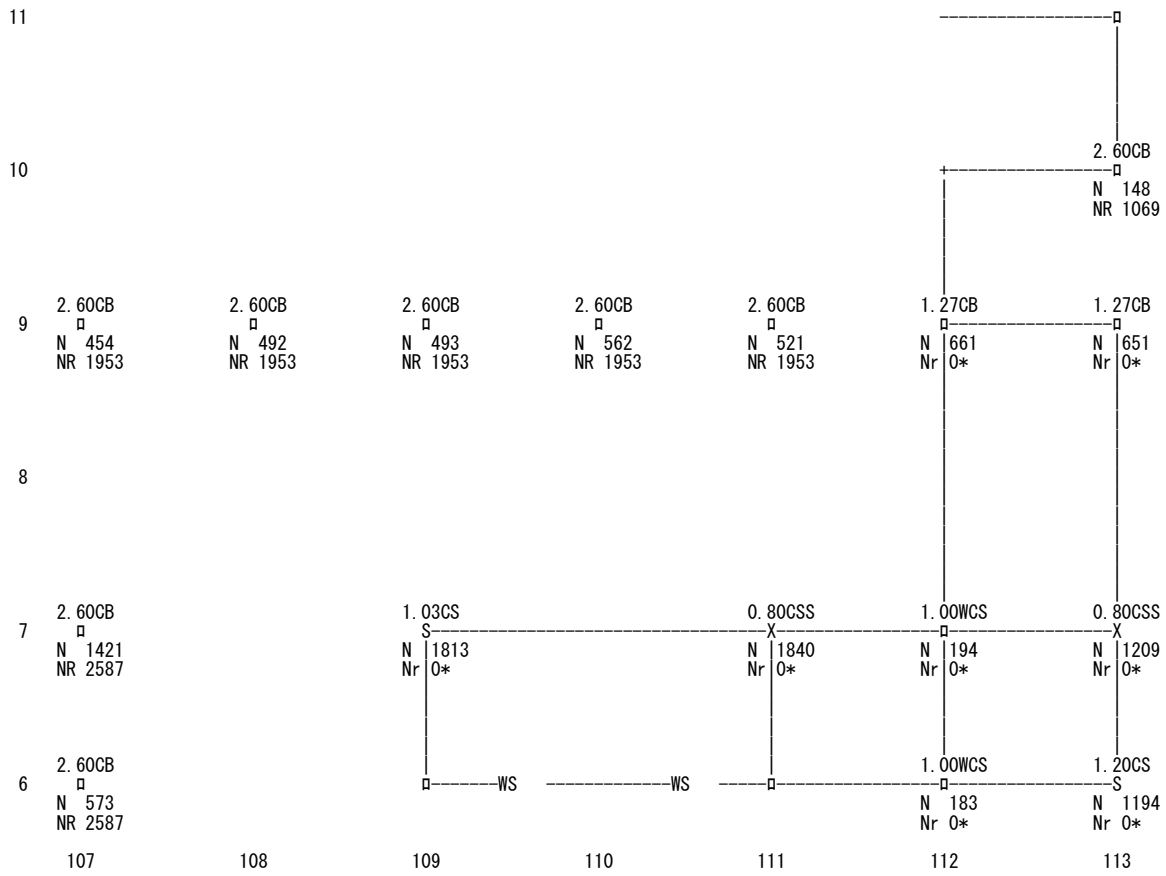
103

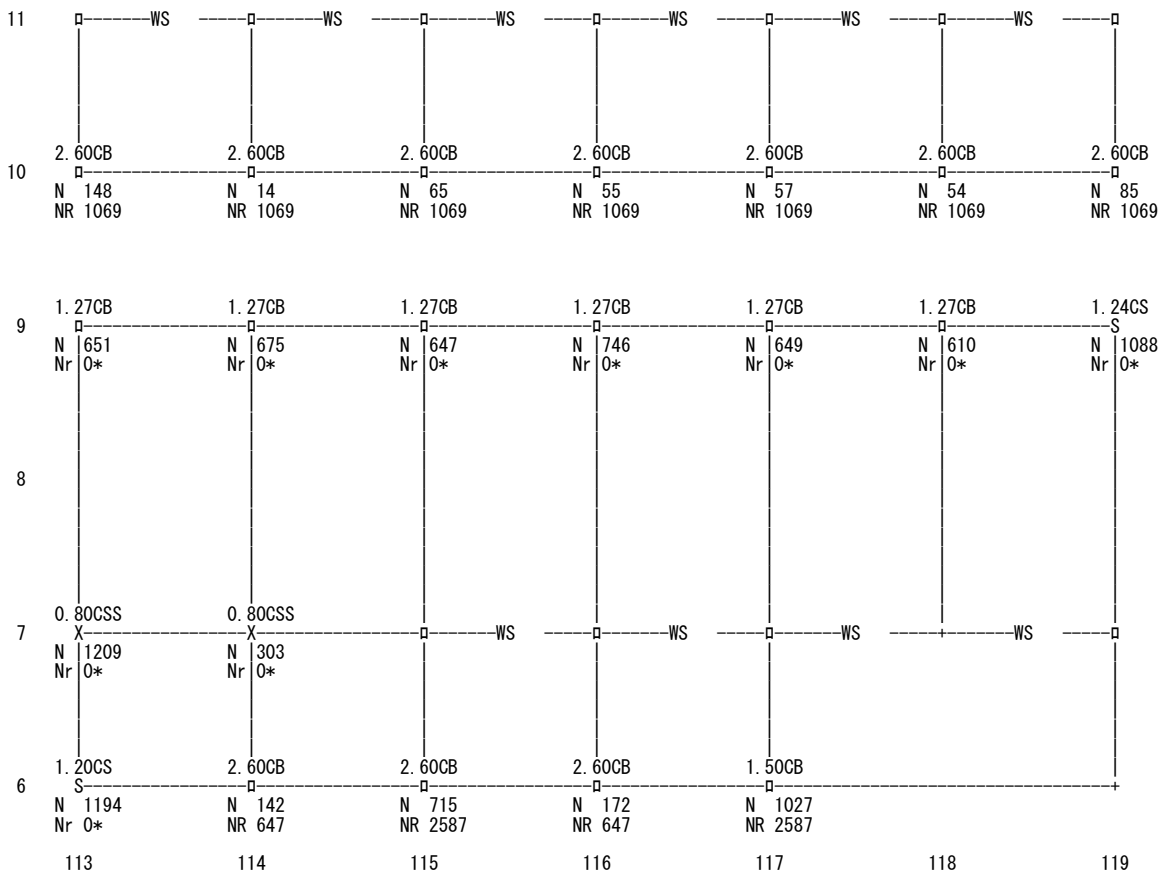
104

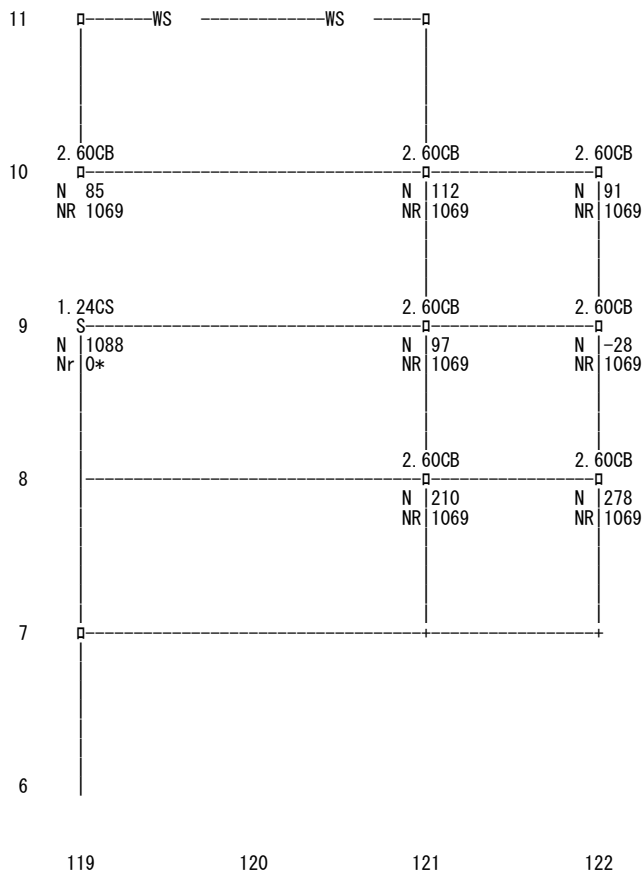
105

106

107







6

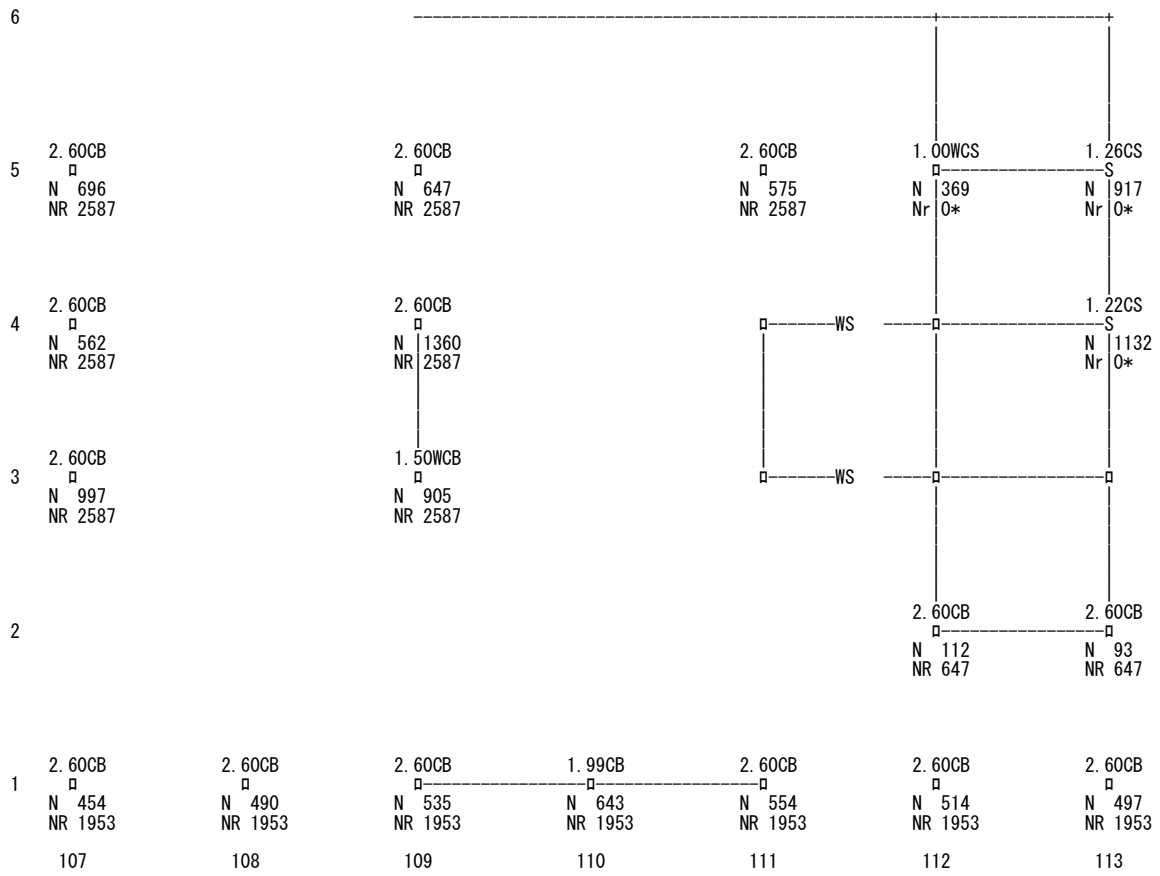
5		1. 27CB □ N 1238 Nr 0*		2. 60CB □ N 1075 NR 2587		2. 60CB □ N 696 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

4		1. 89CB □ N 871 NR 3485		2. 60CB □ N 732 NR 2587		2. 60CB □ N 562 NR 2587
---	--	----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

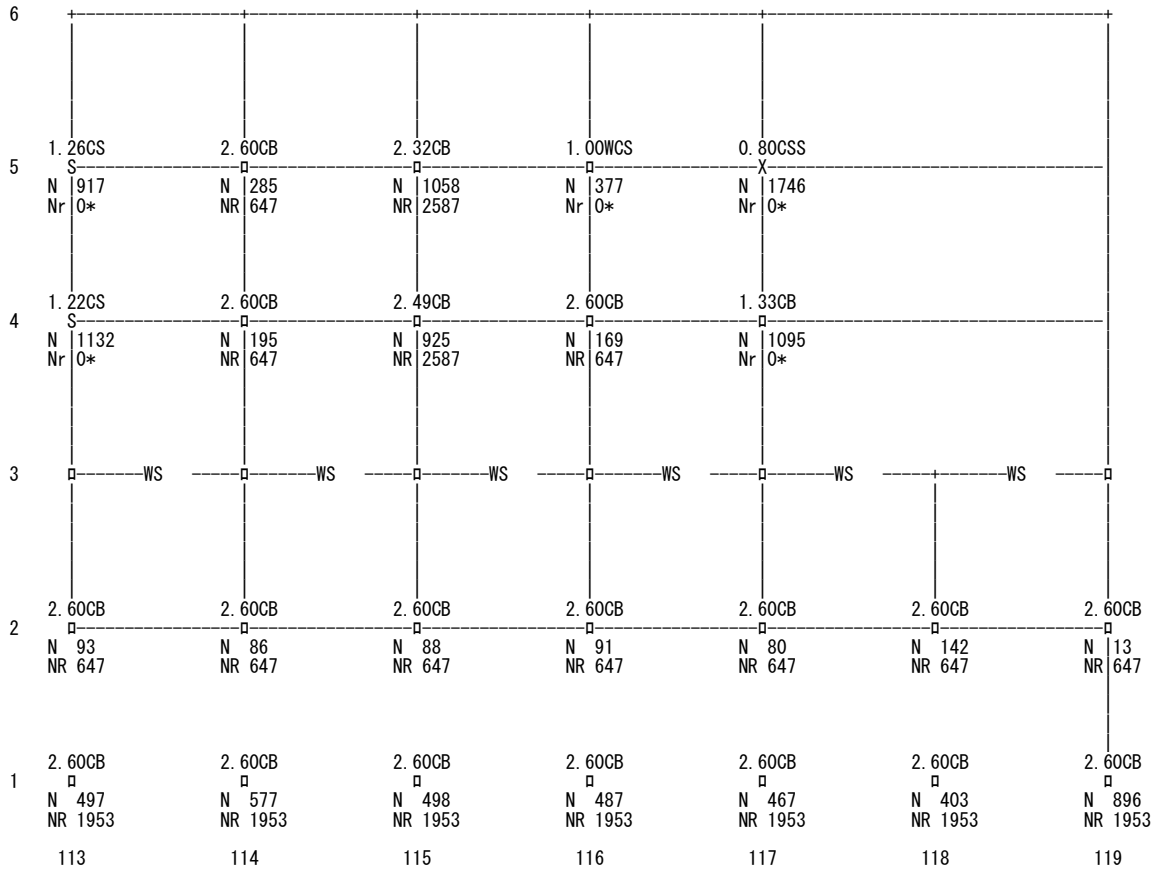
3		1. 27CB □ N 1247 Nr 0*		2. 60CB □ N 980 NR 2587		2. 60CB □ N 997 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

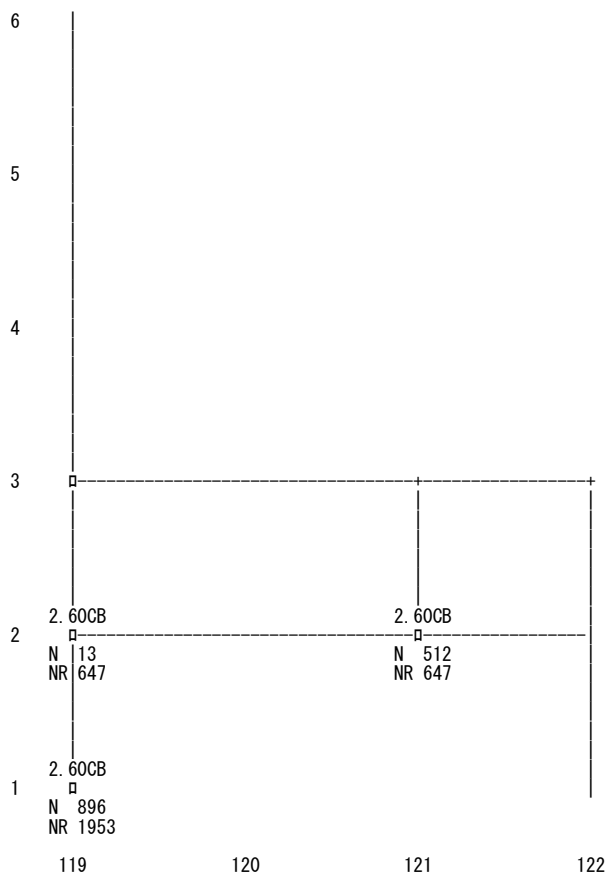
2

1		2. 60CB □ N 877 NR 1953	2. 60CB □ N 385 NR 1953	2. 60CB □ N 462 NR 1953	2. 60CB □ N 485 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.75 要検討柱 27 箇所

11

10

9		2. 60CB □ N 857 NR 1953	2. 60CB □ N 387 NR 1953	2. 60CB □ N 463 NR 1953	2. 60CB □ N 482 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

8

7		1. 27CB □ N 1324 Nr 0*		2. 60CB □ N 933 NR 2587		2. 60CB □ N 1421 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	-----------------------------------

6		1. 72CB □ N 1000 Nr 0*		2. 60CB □ N 680 NR 2587		2. 60CB □ N 573 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

101

102

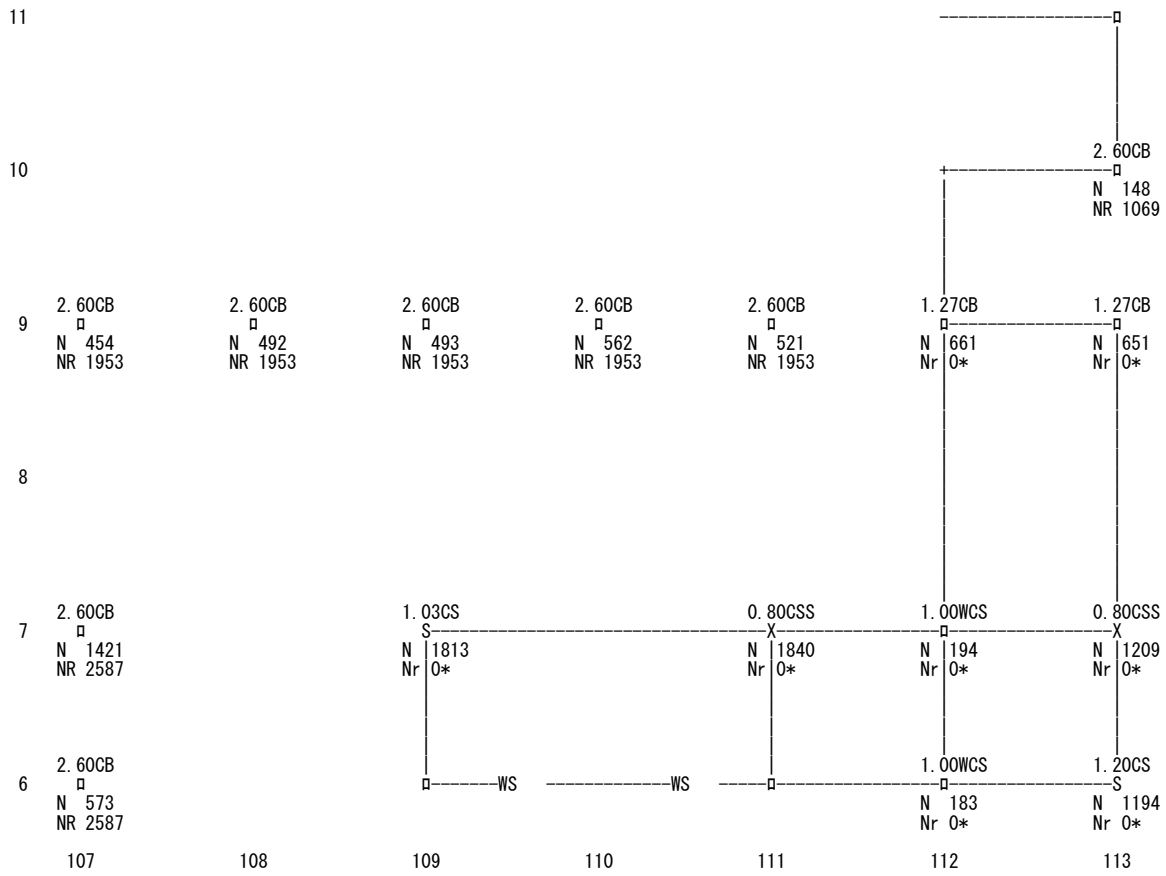
103

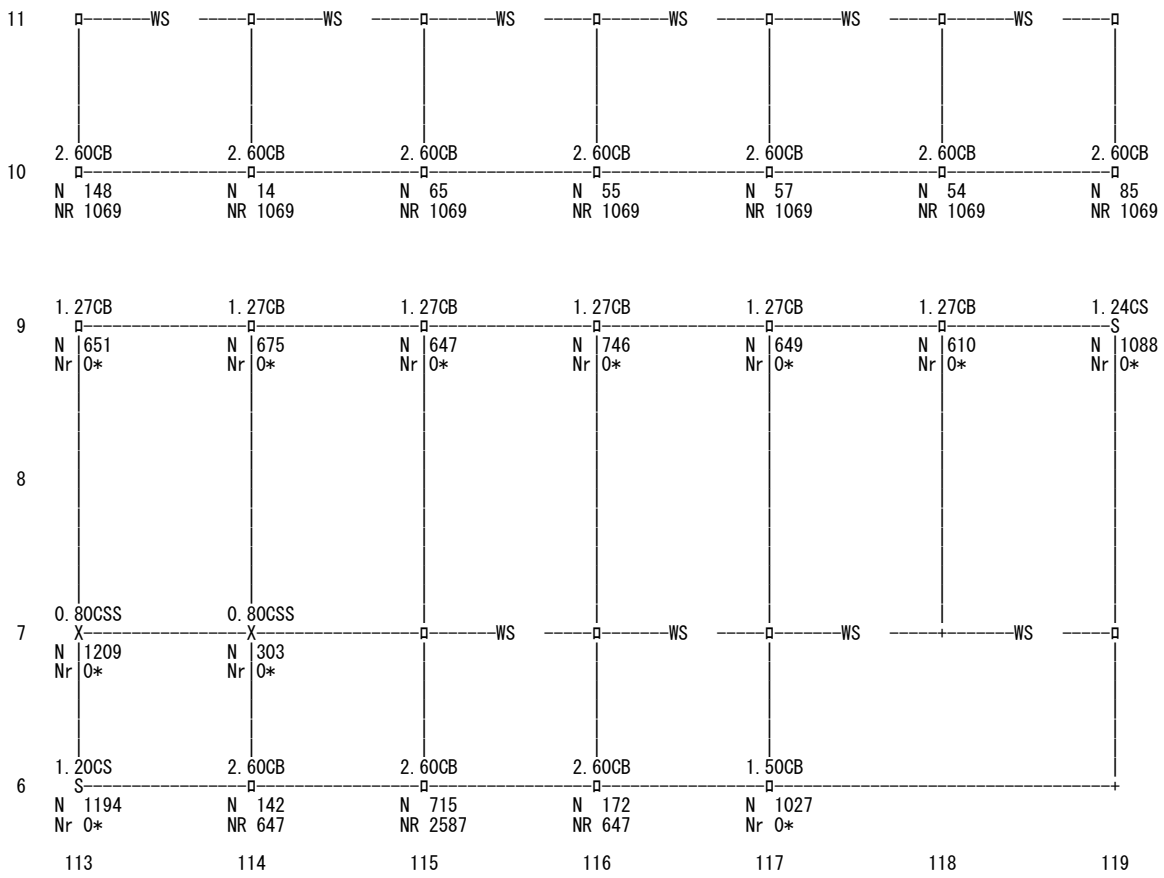
104

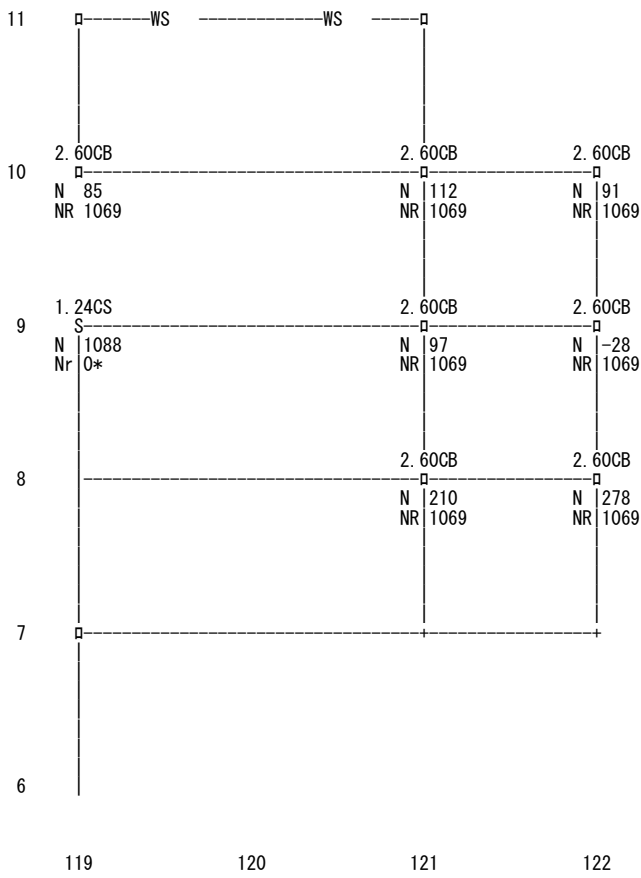
105

106

107







6

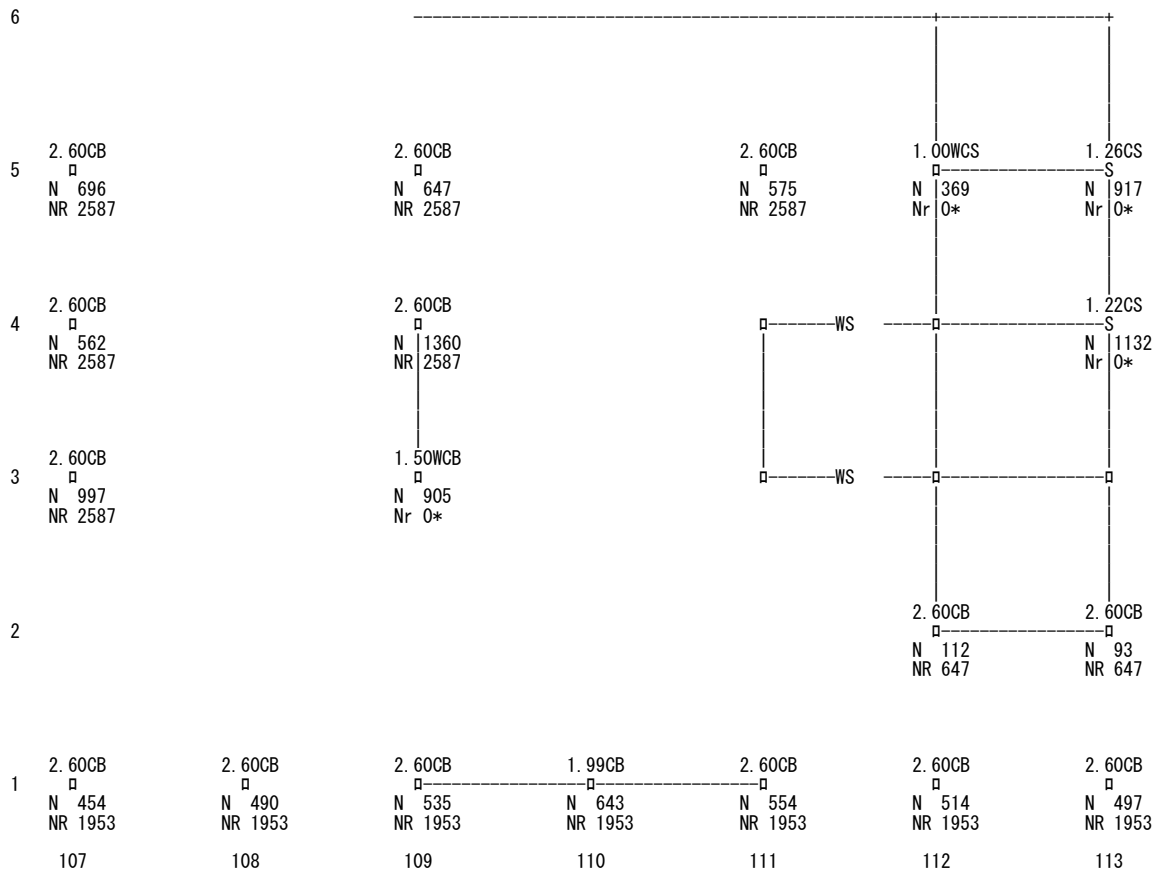
5		1. 27CB □ N 1238 Nr 0*		2. 60CB □ N 1075 NR 2587		2. 60CB □ N 696 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

4		1. 89CB □ N 871 NR 3485		2. 60CB □ N 732 NR 2587		2. 60CB □ N 562 NR 2587
---	--	----------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

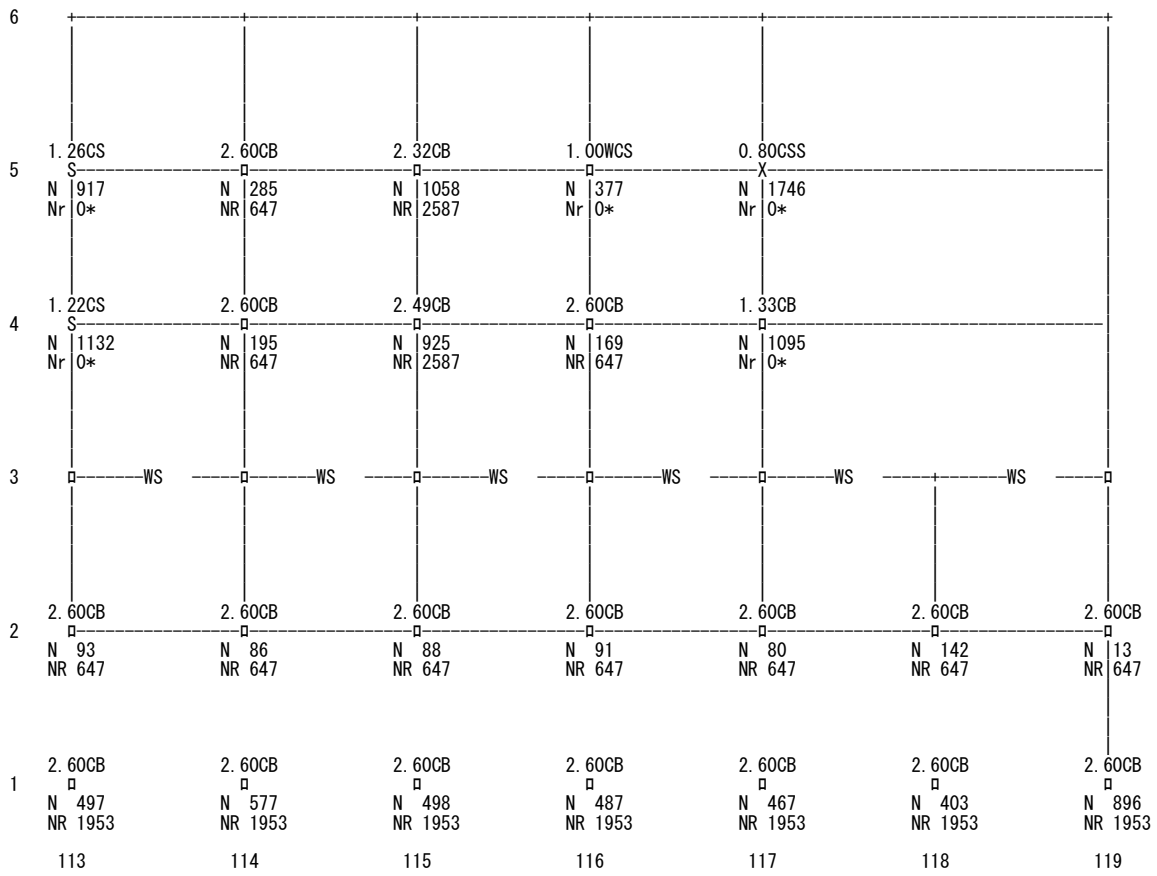
3		1. 27CB □ N 1247 Nr 0*		2. 60CB □ N 980 NR 2587		2. 60CB □ N 997 NR 2587
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

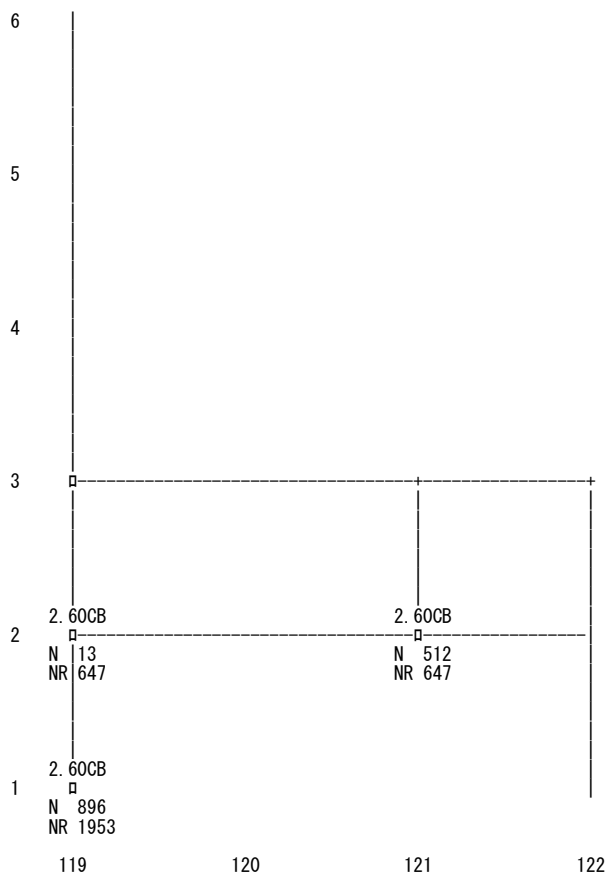
2

1		2. 60CB □ N 877 NR 1953	2. 60CB □ N 385 NR 1953	2. 60CB □ N 462 NR 1953	2. 60CB □ N 485 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=2.25 要検討柱 29 箇所

11

10

9		2.60CB □ N 857 NR 1302	2.60CB □ N 387 NR 1302	2.60CB □ N 463 NR 1302	2.60CB □ N 482 NR 1302	2.60CB □ N 454 NR 1302
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

8

7		1.27CB □ N 1324 Nr 0*		2.60CB □ N 933 NR 1725		2.60CB □ N 1421 NR 1725
---	--	--------------------------------	--	---------------------------------	--	----------------------------------

6		1.72CB □ N 1000 Nr 0*		2.60CB □ N 680 NR 1725		2.60CB □ N 573 NR 1725
---	--	--------------------------------	--	---------------------------------	--	---------------------------------

101

102

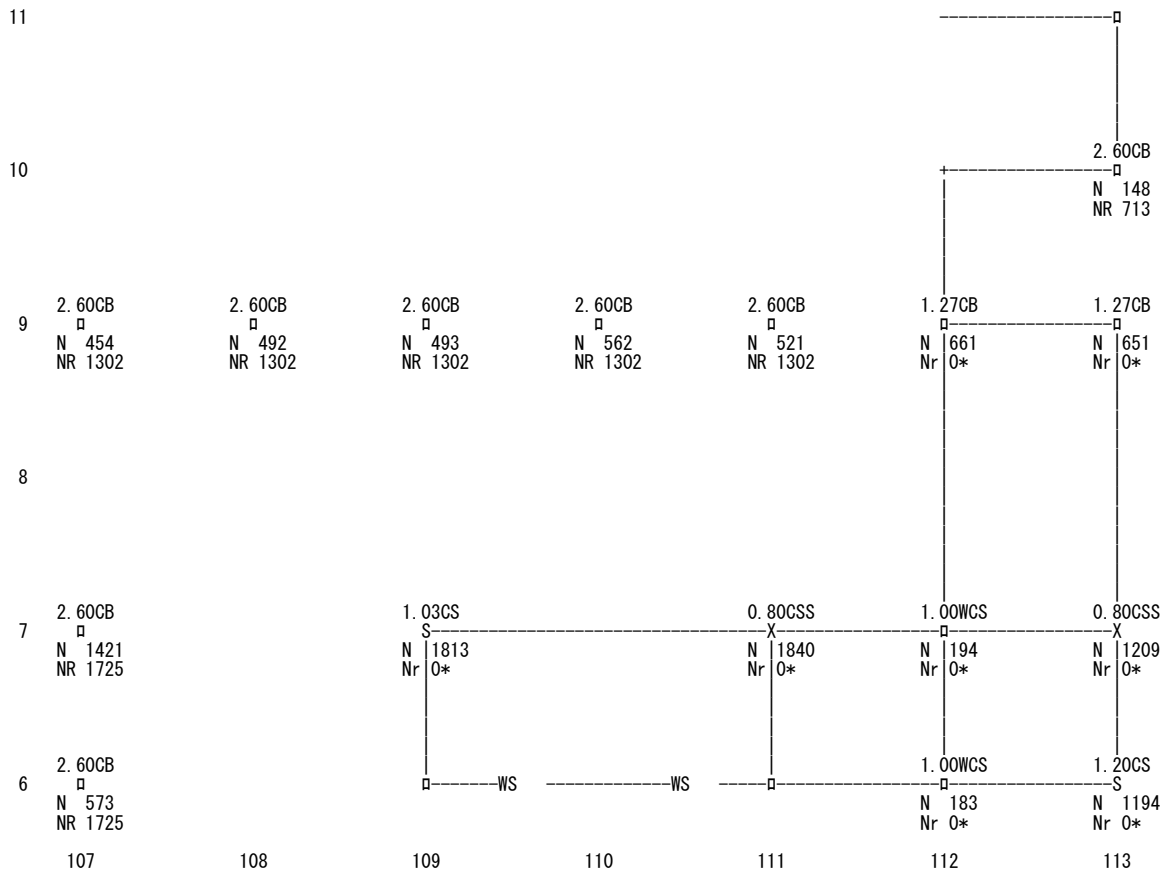
103

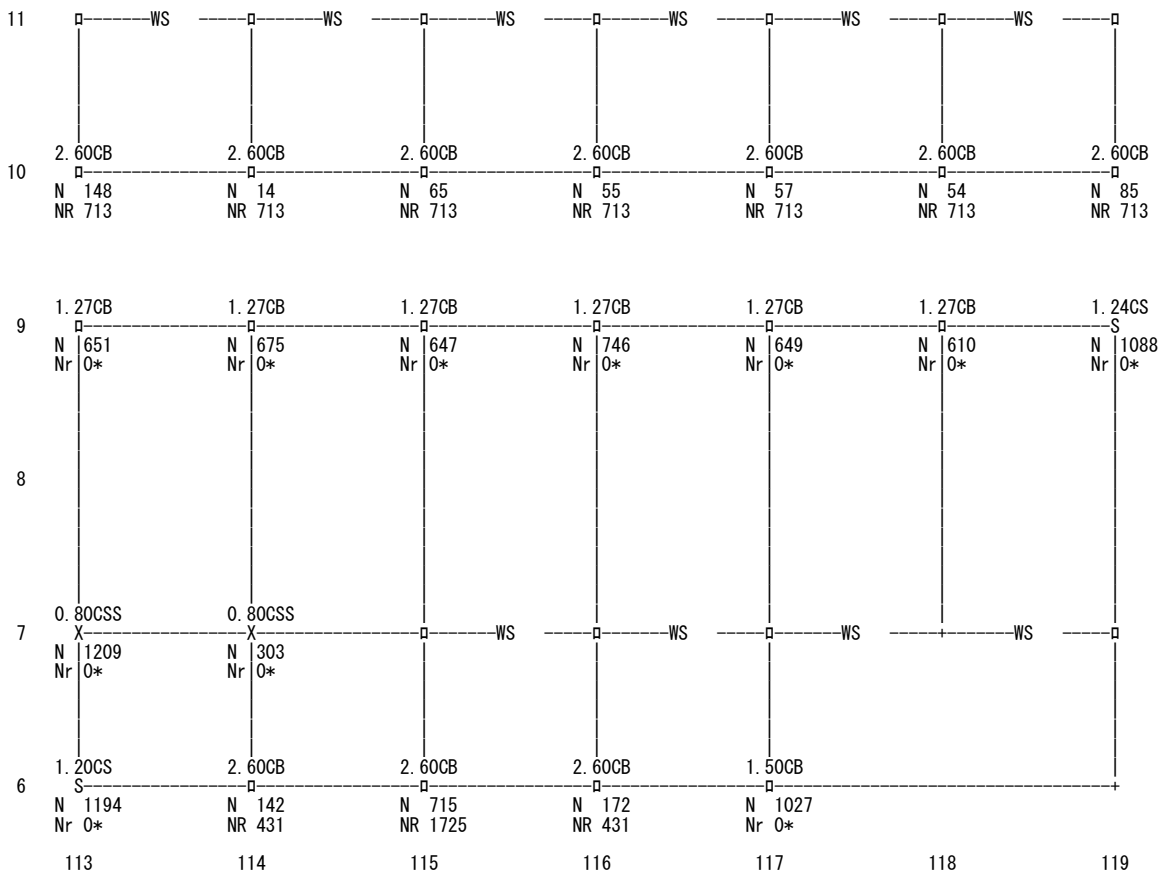
104

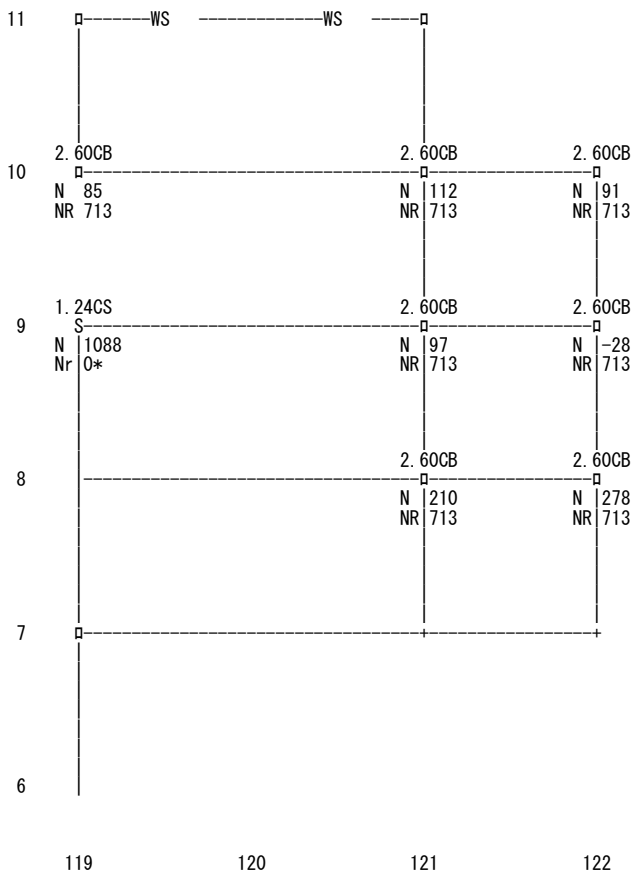
105

106

107







6

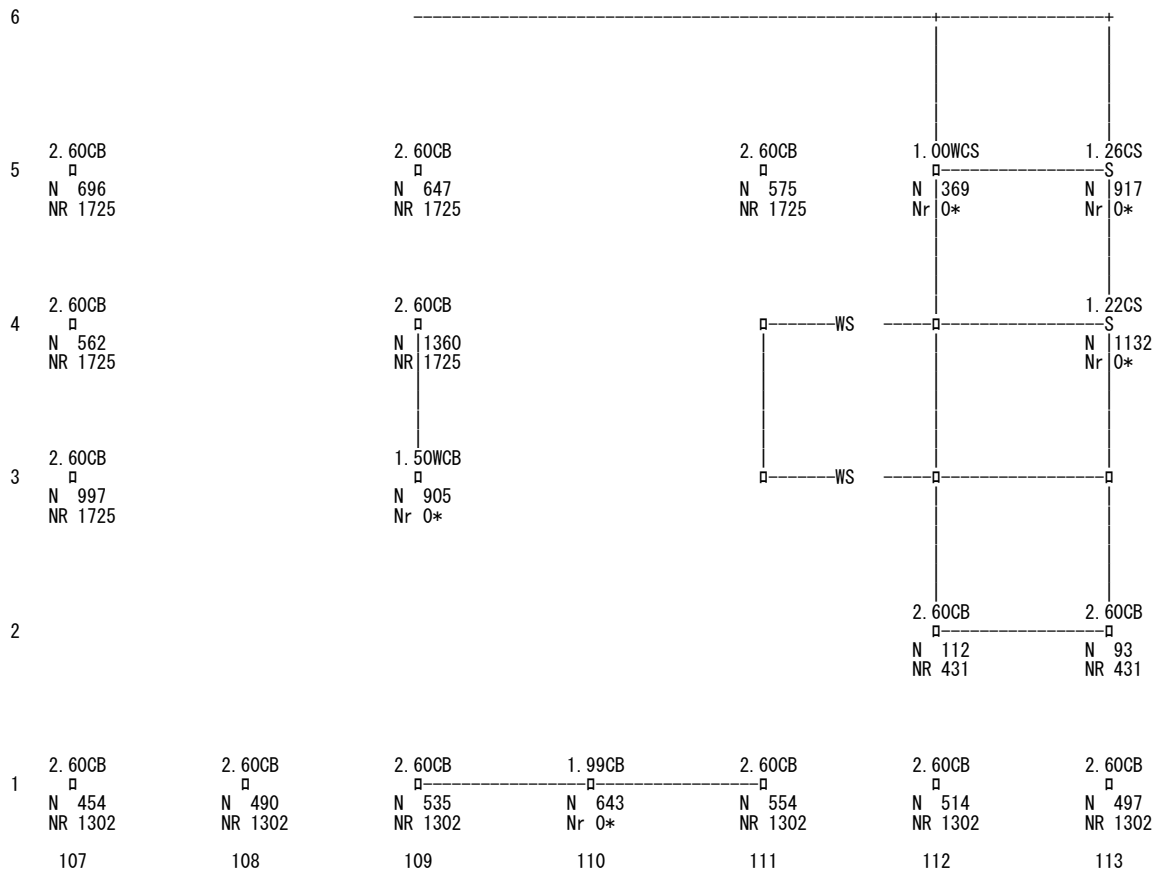
5	1. 27CB □ N 1238 Nr 0*	2. 60CB □ N 1075 NR 1725	2. 60CB □ N 696 NR 1725
---	---------------------------------	-----------------------------------	----------------------------------

4	1. 89CB □ N 871 Nr 0*	2. 60CB □ N 732 NR 1725	2. 60CB □ N 562 NR 1725
---	--------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

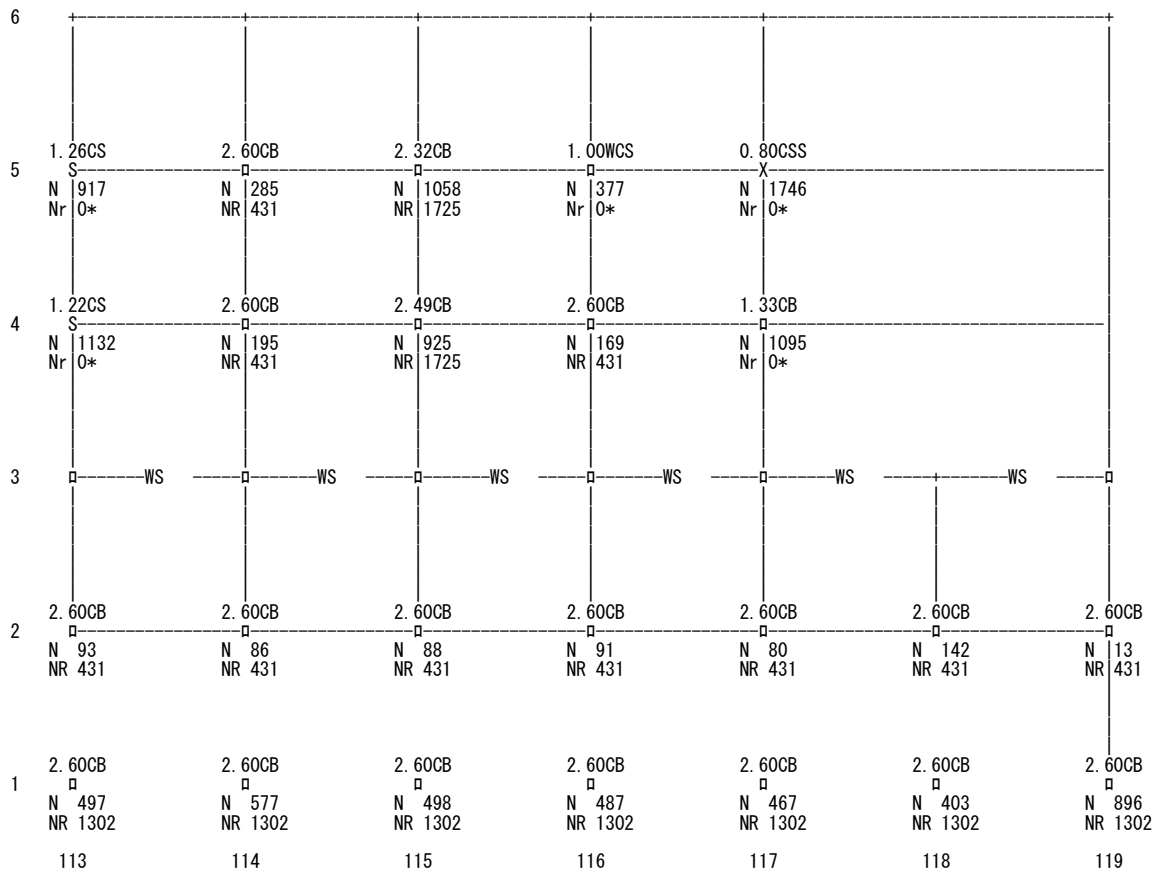
3	1. 27CB □ N 1247 Nr 0*	2. 60CB □ N 980 NR 1725	2. 60CB □ N 997 NR 1725
---	---------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

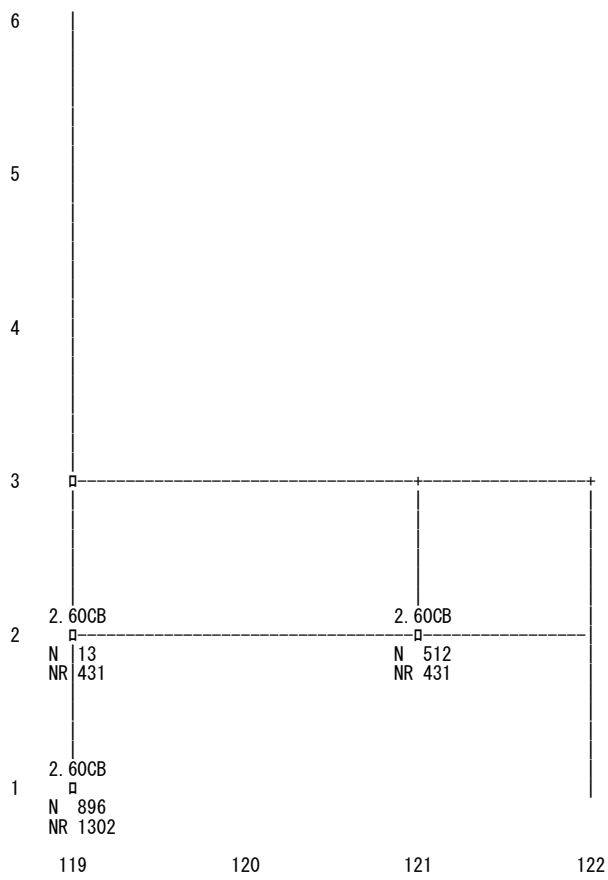
2

1	2. 60CB □ N 877 NR 1302	2. 60CB □ N 385 NR 1302	2. 60CB □ N 462 NR 1302	2. 60CB □ N 485 NR 1302	2. 60CB □ N 454 NR 1302	
101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 31 箇所

11

10

9		2.60CB □ N 857 NR 1302	2.60CB □ N 387 NR 1302	2.60CB □ N 463 NR 1302	2.60CB □ N 482 NR 1302	2.60CB □ N 454 NR 1302
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

8

7		1.27CB □ N 1324 Nr 0*		2.60CB □ N 933 NR 1725		2.60CB □ N 1421 NR 1725
---	--	--------------------------------	--	---------------------------------	--	----------------------------------

6		1.72CB □ N 1000 Nr 0*		2.60CB □ N 680 NR 1725		2.60CB □ N 573 NR 1725
---	--	--------------------------------	--	---------------------------------	--	---------------------------------

101

102

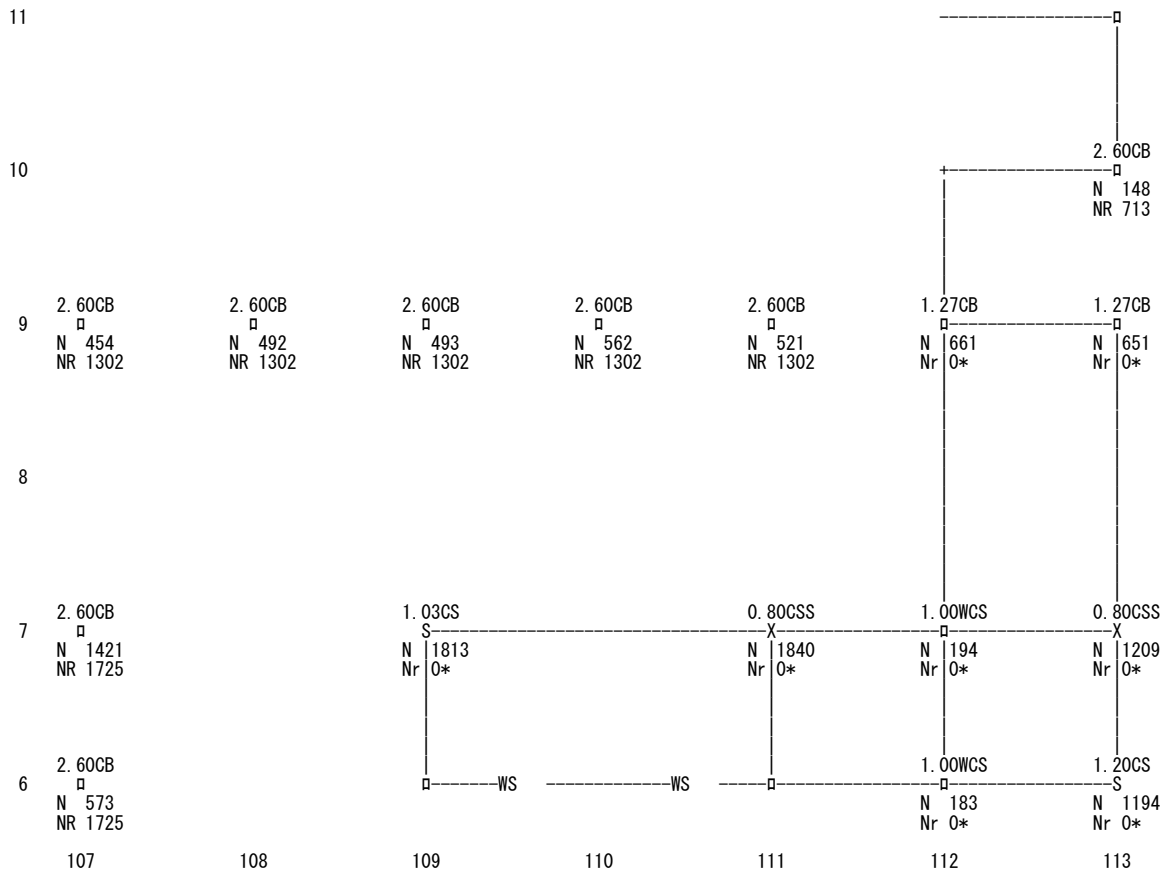
103

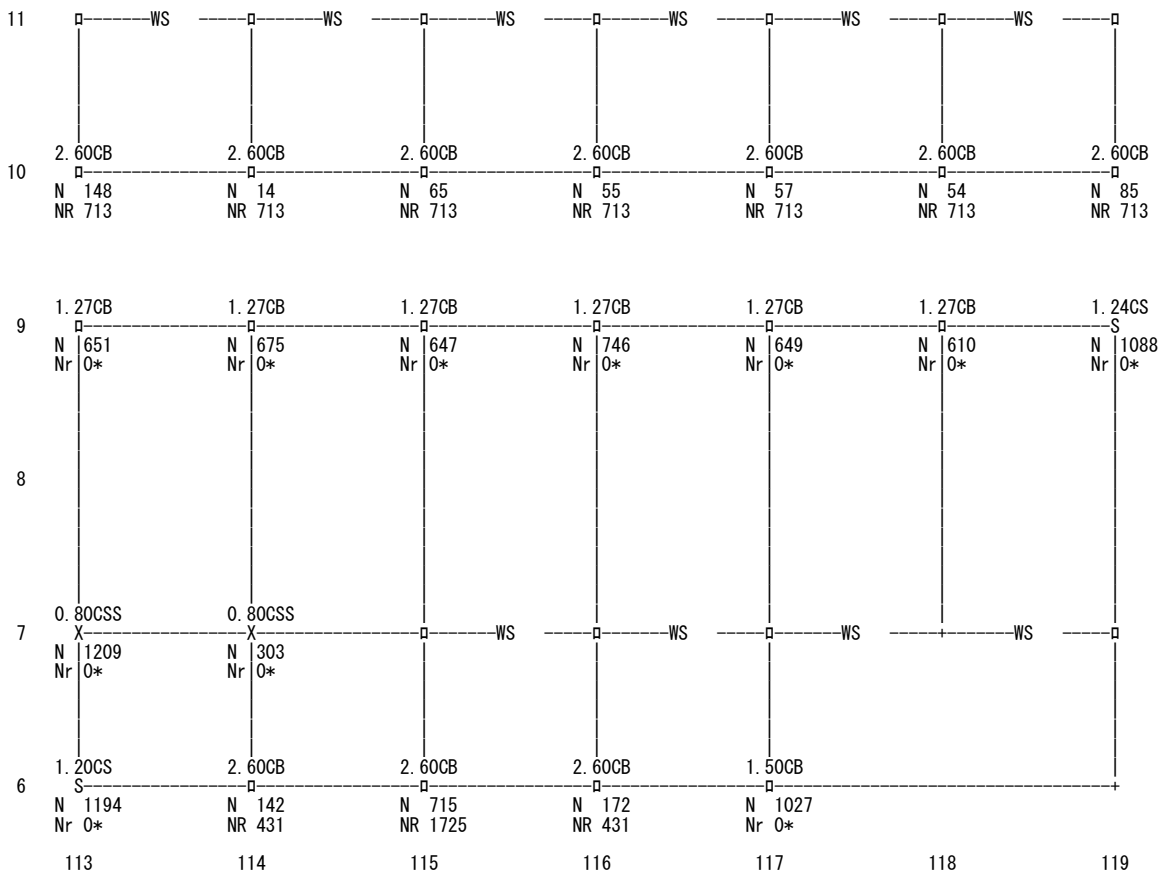
104

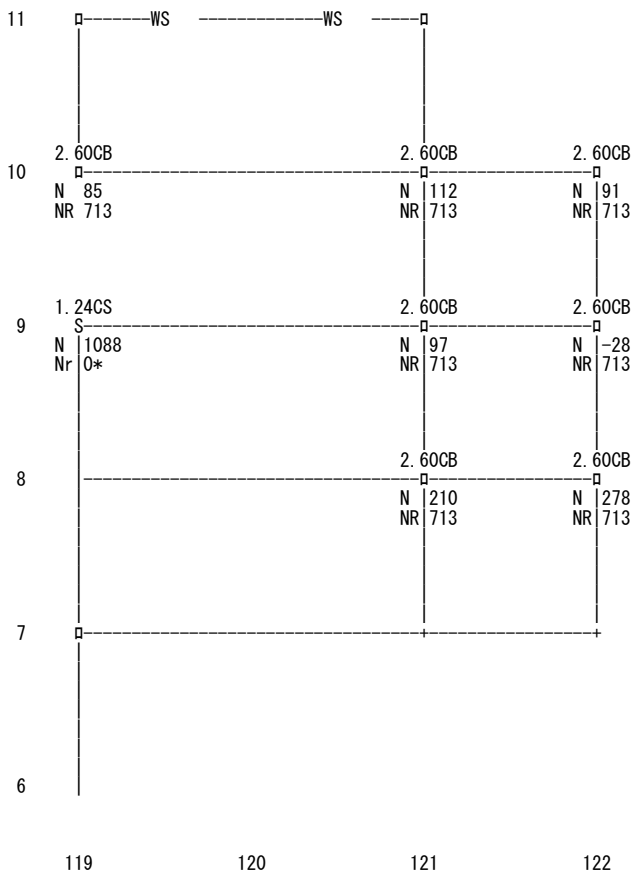
105

106

107







6

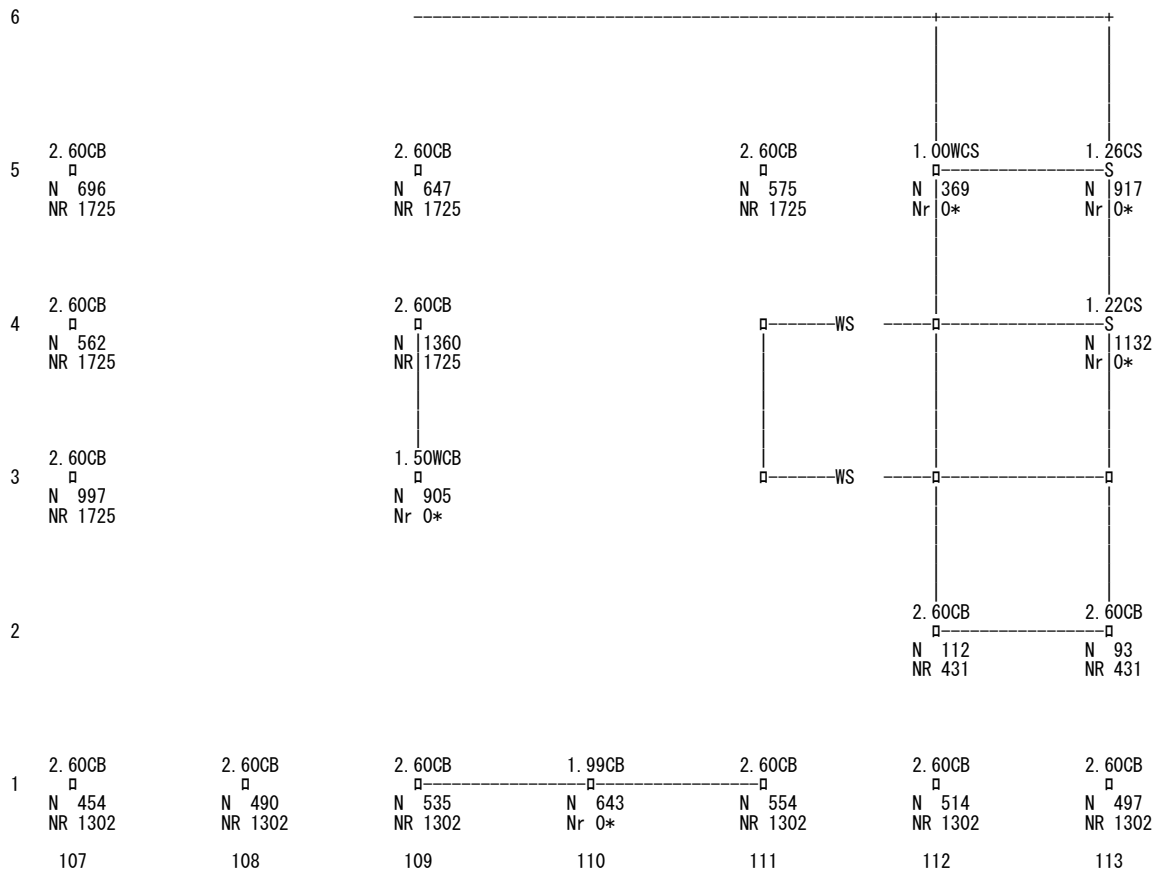
5		1. 27CB □ N 1238 Nr 0*		2. 60CB □ N 1075 NR 1725		2. 60CB □ N 696 NR 1725
---	--	---------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

4		1. 89CB □ N 871 Nr 0*		2. 60CB □ N 732 NR 1725		2. 60CB □ N 562 NR 1725
---	--	--------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

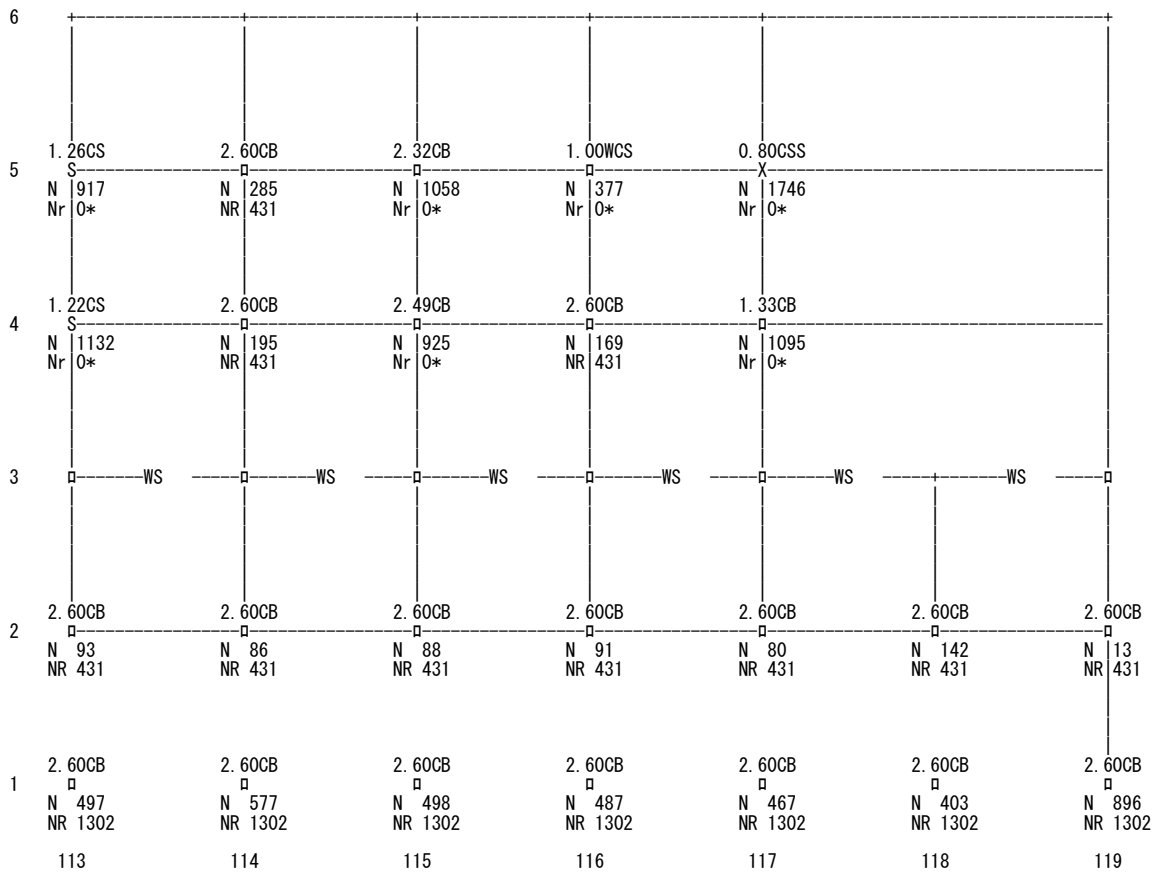
3		1. 27CB □ N 1247 Nr 0*		2. 60CB □ N 980 NR 1725		2. 60CB □ N 997 NR 1725
---	--	---------------------------------	--	----------------------------------	--	----------------------------------

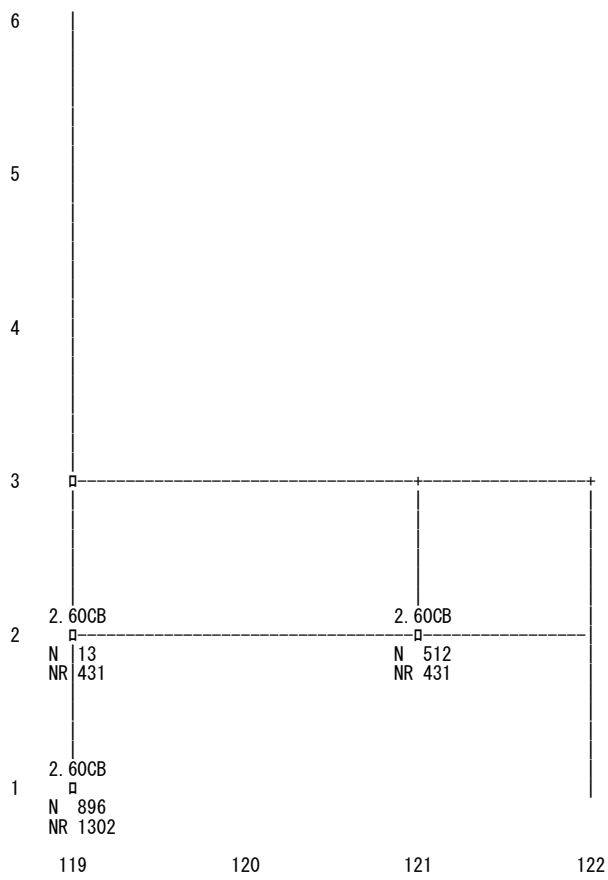
2

1		2. 60CB □ N 877 NR 1302	2. 60CB □ N 385 NR 1302	2. 60CB □ N 462 NR 1302	2. 60CB □ N 485 NR 1302	2. 60CB □ N 454 NR 1302
101	102	103	104	105	106	107









【グループ単位の各種柱・壁ごとのQuとF指標】 X方向 負加力時 2次診断

<記号説明>  
 ΣW : その階より上の建物全重量 (kN) CB : 曲げ柱、曲げ袖壁付柱 (ho/Ho ≤ 0.75)  
 G-No : グループ番号 CS : 極脆性柱、せん断柱  
 F, Fu : グループのF指標、終局限界F指標 W : 曲げ壁、せん断壁、曲げ柱型付壁、せん断柱型付壁、曲げ袖壁付柱 (ho/Ho > 0.75)、せん断袖壁付柱  
 Qu(CB) : グループのCB部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (CB) : グループのCB部材のC指標値の総和  
 Qu(CS) : グループのCS部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (CS) : グループのCS部材のC指標値の総和  
 Qu(W) : グループのW部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (W) : グループの壁のC指標値の総和 (RC部材)  
 ΣQu : グループの終局時保有せん断力の総和 (kN) ΣC : グループのC指標値

< 3 階 > RC ΣW= 24416

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)			1790						480		8612		
Qu(CS)	529												
Qu(W)		24512			468		3139						
ΣQu	529	24512	1790		468		3139		480		8612		
C (CB)			0.073						0.020		0.353		
C (CS)	0.022												
C (W)		1.004			0.019		0.129						
ΣC	0.022	1.004	0.073		0.019		0.129		0.020		0.353		

< 2 階 > RC ΣW= 57647

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)					3400	880	1028	589	390		7612		
Qu(CS)		5146		529									
Qu(W)		43500			1727		1472						
ΣQu		48646		529	5126	880	2500	589	390		7612		
C (CB)					0.059	0.015	0.018	0.010	0.007		0.132		
C (CS)		0.089		0.009									
C (W)		0.755			0.030		0.026						
ΣC		0.844		0.009	0.089	0.015	0.043	0.010	0.007		0.132		

< 1 階 > RC ΣW= 76935

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)					4591		1027	861		683	9028		
Qu(CS)	2698	637		2012									
Qu(W)		65499					664						
ΣQu	2698	66136		2012	4591		1691	861		683	9028		
C (CB)					0.060		0.013	0.011		0.009	0.117		
C (CS)	0.035	0.008		0.026									
C (W)		0.851					0.009						
ΣC	0.035	0.860		0.026	0.060		0.022	0.011		0.009	0.117		

【グループ単位の各種柱・壁の $\alpha$ と $\alpha C$ 】 X方向 負加力時 2次診断

## &lt;記号説明&gt;

 $\Sigma W$  : その階より上の建物全重量 (kN)

G-No : グループ番号

F, Fu : グループのF指標, 終局限界F指標

CB部材 : 曲げ柱、曲げ袖壁付柱 ( $h_o/H_o \leq 0.75$ )

CS部材 : 極脆性柱、せん断柱

W部材 : 曲げ壁、せん断壁、曲げ柱型付壁、せん断柱型付壁  
曲げ袖壁付柱 ( $h_o/H_o > 0.75$ )、せん断袖壁付柱 $\alpha$  (CB) : グループのCB部材の強度寄与係数 $\alpha$  (CS) : グループのCS部材の強度寄与係数 $\alpha$  (W) : グループのW部材の強度寄与係数 (RC部材) $\alpha C$  (CB) : グループの曲げ柱の強度寄与係数  $\times C$  指標値 $\alpha C$  (CS) : グループのせん断柱の強度寄与係数  $\times C$  指標値 $\alpha C$  (W) : グループの壁の強度寄与係数  $\times C$  指標値 (RC部材)< 3階 > RC  $\Sigma W = 24416$ (第1グループ靱性指標が $F=0.8$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	0.566	---	---	---	---	---	0.510	---	0.510	---	---
$\alpha$ (CS)	1.000	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	0.650	---	---	0.650	---	0.650	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	0.042	---	---	---	---	---	0.010	---	0.180	---	---
$\alpha C$ (CS)	0.022	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	0.653	---	---	0.012	---	0.084	---	---	---	---	---	---

(第1グループ靱性指標が $1.00 \leq F < 1.10$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	0.832	---	---	---	---	---	0.720	---	0.720	---	---
$\alpha$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	1.000	---	---	1.000	---	1.000	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	0.061	---	---	---	---	---	0.014	---	0.254	---	---
$\alpha C$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	1.004	---	---	0.019	---	0.129	---	---	---	---	---	---

(第1グループ靱性指標が $1.10 \leq F < 1.20$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	0.965	---	---	---	---	---	0.825	---	0.825	---	---
$\alpha$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	---	---	---	1.000	---	1.000	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	0.071	---	---	---	---	---	0.016	---	0.291	---	---
$\alpha C$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	---	---	---	0.019	---	0.129	---	---	---	---	---	---

(第1グループ) 韌性指標が  $1.20 \leq F < 1.27$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.27 \leq F$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	1.000	----	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	1.000	----	1.000	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.020	----	0.353	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	0.019	----	0.129	----	----	----	----	----	----	----

< 2階 > RC  $\Sigma W = 57647$ (第1グループ) 韌性指標が  $F = 0.8$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.00 \leq F < 1.10$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.720	0.720	0.720	0.720	0.720	----	0.720	----	----
$\alpha$ (CS)	----	0.935	----	0.726	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	1.000	----	----	1.000	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.042	0.011	0.013	0.007	0.005	----	0.095	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	0.083	----	0.007	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.755	----	----	0.030	----	0.026	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.10 \leq F < 1.20$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.20 \leq F < 1.27$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.929	0.929	0.929	0.929	0.929	----	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	0.937	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	1.000	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.055	0.014	0.017	0.009	0.006	----	0.123	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	0.009	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	0.030	----	0.026	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.27 \leq F$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	----	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	1.000	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.059	0.015	0.018	0.010	0.007	----	0.132	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	0.030	----	0.026	----	----	----	----	----	----

< 1階 > RC  $\Sigma W = 76935$ (第1グループ) 韌性指標が  $F = 0.8$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.510	----	0.510	0.510	----	0.510	0.510	----	----
$\alpha$ (CS)	1.000	0.670	----	0.510	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	0.650	----	----	----	----	0.650	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.030	----	0.007	0.006	----	0.005	0.060	----	----
$\alpha$ C (CS)	0.035	0.006	----	0.013	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.553	----	----	----	----	0.006	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.00 \leq F < 1.10$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.720	----	0.720	0.720	----	0.720	0.720	----	----
$\alpha$ (CS)	----	0.947	----	0.721	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	1.000	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.043	----	0.010	0.008	----	0.006	0.084	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	0.008	----	0.019	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.851	----	----	----	----	0.009	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 韌性指標が  $1.10 \leq F < 1.20$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.20 \leq F < 1.27$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.929	----	0.929	0.929	----	0.929	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	0.929	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.055	----	0.012	0.010	----	0.008	0.109	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	0.024	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.009	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.27 \leq F$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	1.000	----	1.000	1.000	----	1.000	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.060	----	0.013	0.011	----	0.009	0.117	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.009	----	----	----	----	----	----

【最大14グループにグルーピングした結果】 X方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

- ΣW : その階より上の建物全重量 (kN)
- G-No : グループ番号
- F, Fu : グループのF指標, 終局限界F指標
- ΣQu : 終局時保有せん断力の総和 (kN)
- C : グループのC指標値
- ΣαC1 : グループの第1グループ (F1=0.8)の終局強度時変形におけるC指標値の総和
- ΣαC2 : グループの第1グループ (1.00≤F1<1.10)の終局強度時変形におけるC指標値の総和
- ΣαC3 : グループの第1グループ (1.10≤F1<1.20)の終局強度時変形におけるC指標値の総和
- ΣαC4 : グループの第1グループ (1.20≤F1<1.27)の終局強度時変形におけるC指標値の総和
- ΣαC5 : グループの第1グループ (1.27≤F1)の終局強度時変形におけるC指標値の総和

< 3 階> RC ΣW= 24416

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
ΣQu	529	24512	1790		468		3139		480		8612		
C	0.022	1.004	0.073		0.019		0.129		0.020		0.353		
ΣαC1	0.022	0.653	0.042		0.012		0.084		0.010		0.180		
ΣαC2	---	1.004	0.061		0.019		0.129		0.014		0.254		
ΣαC3	---	---	0.071		0.019		0.129		0.016		0.291		
ΣαC4	---	---	---		---		---		---		---		
ΣαC5	---	---	---		0.019		0.129		0.020		0.353		
"	---	---	---		---		0.129		0.020		0.353		
"	---	---	---		---		---		0.020		0.353		
"	---	---	---		---		---		---		0.353		

< 2 階> RC ΣW= 57647

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
ΣQu		48646		529	5126	880	2500	589	390		7612		
C		0.844		0.009	0.089	0.015	0.043	0.010	0.007		0.132		
ΣαC1		---		---	---	---	---	---	---		---		
ΣαC2		0.838		0.007	0.072	0.011	0.038	0.007	0.005		0.095		
ΣαC3		---		---	---	---	---	---	---		---		
ΣαC4		---		0.009	0.085	0.014	0.042	0.009	0.006		0.123		
ΣαC5		---		---	0.089	0.015	0.043	0.010	0.007		0.132		
"		---		---	---	0.015	0.043	0.010	0.007		0.132		
"		---		---	---	---	0.043	0.010	0.007		0.132		
"		---		---	---	---	---	0.010	0.007		0.132		
"		---		---	---	---	---	---	0.007		0.132		
"		---		---	---	---	---	---	---		0.132		



< 1 階 > RC  $\Sigma W = 76935$ 

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\Sigma Q_u$	2698	66136		2012	4591		1691	861		683	9028		
C	0.035	0.860		0.026	0.060		0.022	0.011		0.009	0.117		
$\Sigma \alpha C 1$	0.035	0.559		0.013	0.030		0.012	0.006		0.005	0.060		
$\Sigma \alpha C 2$	----	0.859		0.019	0.043		0.018	0.008		0.006	0.084		
$\Sigma \alpha C 3$	----	----		----	----		----	----		----	----		
$\Sigma \alpha C 4$	----	----		0.024	0.055		0.021	0.010		0.008	0.109		
$\Sigma \alpha C 5$	----	----		----	0.060		0.022	0.011		0.009	0.117		
"	----	----		----	----		0.022	0.011		0.009	0.117		
"	----	----		----	----		----	0.011		0.009	0.117		
"	----	----		----	----		----	----		0.009	0.117		
"	----	----		----	----		----	----		----	0.117		

【I s算定時にグルーピングした組み合わせ結果】 X方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

- G-No1, G-No2, G-No3 : 第1から第3グループ番号
- C 1, C 2, C 3 : 第1から第3グループのC指標値
- F 1, F 2, F 3 : 第1から第3グループのF指標値
- $\Sigma \alpha C$  : 第1グループの終局強度時変形時の他のグループの強度寄与係数を乗じたC指標値の総和
- CT・SD : 累積強度指標・形状指標 CT・SD<0.30・Z・G・U は“NG”を表示 (RC階)
- E o : (5)式および(4)式より計算された保有性能基本指標
- I s : 構造耐震指標
- I so : 構造耐震判定指標
- (N>Nr) : 残存軸耐力が長期軸力を下回った柱の本数を示す

< 3階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.666 I so= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式							CT・SD	I s	(N>Nr)	
				C 1	$\Sigma \alpha C$	F 1	E o	C 1	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3	E o				
1	1-11			0.022	0.980	0.80	0.533								0.63	OK	0.485	0
2	2-11			1.004	0.477	1.00	0.986								0.93	OK	0.897	1
3	3-11			0.071	0.455	1.10	0.385								0.33	NG	0.350	3
4	5-11			0.019	0.501	1.27	0.439								0.32	NG	0.400	3
5	7-11			0.129	0.372	1.50	0.500								0.31	NG	0.455	10
6	9-11			0.020	0.353	2.00	0.496								0.23	NG	0.451	13
7	11-11			0.353	---	2.60	0.610								0.22	NG	0.555	15
8	2- 2	3-11						1.004	1.00	0.526	1.10			0.771	0.33	NG	0.702	3
9	2- 3	5-11						1.065	1.00	0.520	1.27			0.834	0.32	NG	0.759	3
10	2- 5	7-11						1.084	1.00	0.501	1.50			0.878	0.31	NG	0.799	10
11	2- 7	9-11						1.213	1.00	0.372	2.00			0.947	0.23	NG	0.862	13
12	2- 9	11-11						1.227	1.00	0.353	2.60			1.020	0.22	NG	0.928	15
13	3- 3	5-11						0.071	1.10	0.520	1.27			0.442	0.32	NG	0.403	3
14	3- 5	7-11						0.090	1.10	0.501	1.50			0.504	0.31	NG	0.459	10
15	3- 7	9-11						0.218	1.10	0.372	2.00			0.521	0.23	NG	0.474	13
16	3- 9	11-11						0.235	1.10	0.353	2.60			0.634	0.22	NG	0.577	15
17	5- 5	7-11						0.019	1.27	0.501	1.50			0.500	0.31	NG	0.455	10
18	5- 7	9-11						0.148	1.27	0.372	2.00			0.511	0.23	NG	0.465	13
19	5- 9	11-11						0.167	1.27	0.353	2.60			0.626	0.22	NG	0.570	15
20	7- 7	9-11						0.129	1.50	0.372	2.00			0.512	0.23	NG	0.466	13
21	7- 9	11-11						0.148	1.50	0.353	2.60			0.628	0.22	NG	0.571	15
22	9- 9	11-11						0.020	2.00	0.353	2.60			0.611	0.22	NG	0.556	15
23	2- 2	3- 3	5-11					1.004	1.00	0.071	1.10	0.520	1.27	0.802	0.32	NG	0.729	3
24	2- 2	3- 5	7-11					1.004	1.00	0.090	1.10	0.501	1.50	0.837	0.31	NG	0.762	10
25	2- 2	3- 7	9-11					1.004	1.00	0.218	1.10	0.372	2.00	0.847	0.23	NG	0.771	13
26	2- 2	3- 9	11-11					1.004	1.00	0.235	1.10	0.353	2.60	0.921	0.22	NG	0.838	15
27	2- 3	5- 5	7-11					1.065	1.00	0.019	1.27	0.501	1.50	0.868	0.31	NG	0.790	10
28	2- 3	5- 7	9-11					1.065	1.00	0.148	1.27	0.372	2.00	0.874	0.23	NG	0.795	13
29	2- 3	5- 9	11-11					1.065	1.00	0.167	1.27	0.353	2.60	0.946	0.22	NG	0.861	15
30	2- 5	7- 7	9-11					1.084	1.00	0.129	1.50	0.372	2.00	0.885	0.23	NG	0.805	13
31	2- 5	7- 9	11-11					1.084	1.00	0.148	1.50	0.353	2.60	0.957	0.22	NG	0.871	15
32	2- 7	9- 9	11-11					1.213	1.00	0.020	2.00	0.353	2.60	1.012	0.22	NG	0.921	15
33	3- 3	5- 5	7-11					0.071	1.10	0.019	1.27	0.501	1.50	0.503	0.31	NG	0.458	10
34	3- 3	5- 7	9-11					0.071	1.10	0.148	1.27	0.372	2.00	0.514	0.23	NG	0.467	13
35	3- 3	5- 9	11-11					0.071	1.10	0.167	1.27	0.353	2.60	0.629	0.22	NG	0.572	15

< 3 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.666 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
36	3-5	7-7	9-11					0.090	1.10	0.129	1.50	0.372	2.00	0.516	0.23	NG	0.470	13
37	3-5	7-9	11-11					0.090	1.10	0.148	1.50	0.353	2.60	0.631	0.22	NG	0.575	15
38	3-7	9-9	11-11					0.218	1.10	0.020	2.00	0.353	2.60	0.631	0.22	NG	0.575	15
39	5-5	7-7	9-11					0.019	1.27	0.129	1.50	0.372	2.00	0.512	0.23	NG	0.466	13
40	5-5	7-9	11-11					0.019	1.27	0.148	1.50	0.353	2.60	0.628	0.22	NG	0.572	15
41	5-7	9-9	11-11					0.148	1.27	0.020	2.00	0.353	2.60	0.623	0.22	NG	0.567	15
42	7-7	9-9	11-11					0.129	1.50	0.020	2.00	0.353	2.60	0.624	0.22	NG	0.568	15

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	1-11			0.022	0.980	0.80	0.533								0.63	OK	0.485	0
---	------	--	--	-------	-------	------	-------	--	--	--	--	--	--	--	------	----	-------	---

< 2 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.800 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
1	2-11			0.838	0.236	1.00	0.859								0.81	OK	0.781	0
2	4-11			0.009	0.279	1.20	0.276								0.21	NG	0.251	7
3	5-11			0.089	0.208	1.27	0.301								0.22	NG	0.274	8
4	6-11			0.015	0.192	1.40	0.232								0.15	NG	0.211	15
5	7-11			0.043	0.149	1.50	0.230								0.14	NG	0.210	17
6	8-11			0.010	0.139	1.75	0.208								0.11	NG	0.189	21
7	9-11			0.007	0.132	2.00	0.222								0.10	NG	0.202	22
8	11-11			0.132	---	2.60	0.274								0.10	NG	0.249	23
9	2-2	4-11						0.838	1.00	0.288	1.20			0.725	0.21	NG	0.660	7
10	2-4	5-11						0.845	1.00	0.297	1.27			0.739	0.22	NG	0.673	8
11	2-5	6-11						0.917	1.00	0.208	1.40			0.769	0.15	NG	0.700	15
12	2-6	7-11						0.928	1.00	0.192	1.50			0.777	0.14	NG	0.707	17
13	2-7	8-11						0.966	1.00	0.149	1.75			0.800	0.11	NG	0.728	21
14	2-8	9-11						0.974	1.00	0.139	2.00			0.810	0.10	NG	0.737	22
15	2-9	11-11						0.979	1.00	0.132	2.60			0.829	0.10	NG	0.755	23
16	4-4	5-11						0.009	1.20	0.297	1.27			0.301	0.22	NG	0.274	8
17	4-5	6-11						0.093	1.20	0.208	1.40			0.249	0.15	NG	0.226	15
18	4-6	7-11						0.108	1.20	0.192	1.50			0.252	0.14	NG	0.230	17
19	4-7	8-11						0.150	1.20	0.149	1.75			0.253	0.11	NG	0.230	21
20	4-8	9-11						0.159	1.20	0.139	2.00			0.269	0.10	NG	0.245	22
21	4-9	11-11						0.165	1.20	0.132	2.60			0.317	0.10	NG	0.288	23
22	5-5	6-11						0.089	1.27	0.208	1.40			0.249	0.15	NG	0.227	15
23	5-6	7-11						0.104	1.27	0.192	1.50			0.253	0.14	NG	0.231	17
24	5-7	8-11						0.148	1.27	0.149	1.75			0.256	0.11	NG	0.233	21
25	5-8	9-11						0.158	1.27	0.139	2.00			0.273	0.10	NG	0.249	22
26	5-9	11-11						0.165	1.27	0.132	2.60			0.321	0.10	NG	0.292	23
27	6-6	7-11						0.015	1.40	0.192	1.50			0.231	0.14	NG	0.210	17
28	6-7	8-11						0.059	1.40	0.149	1.75			0.218	0.11	NG	0.199	21
29	6-8	9-11						0.069	1.40	0.139	2.00			0.235	0.10	NG	0.213	22
30	6-9	11-11						0.076	1.40	0.132	2.60			0.287	0.10	NG	0.261	23

&lt; 2階 &gt; RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.800 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)			
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>		
31	7-7	8-11						0.043	1.50	0.149	1.75				0.215	0.11	NG	0.195	21
32	7-8	9-11						0.054	1.50	0.139	2.00				0.231	0.10	NG	0.210	22
33	7-9	11-11						0.060	1.50	0.132	2.60				0.284	0.10	NG	0.258	23
34	8-8	9-11						0.010	1.75	0.139	2.00				0.222	0.10	NG	0.202	22
35	8-9	11-11						0.017	1.75	0.132	2.60				0.275	0.10	NG	0.250	23
36	9-9	11-11						0.007	2.00	0.132	2.60				0.274	0.10	NG	0.250	23
37	2-2	4-4	5-11					0.838	1.00	0.009	1.20	0.297	1.27	0.735	0.22	NG	0.668	8	
38	2-2	4-5	6-11					0.838	1.00	0.093	1.20	0.208	1.40	0.715	0.15	NG	0.650	15	
39	2-2	4-6	7-11					0.838	1.00	0.108	1.20	0.192	1.50	0.716	0.14	NG	0.652	17	
40	2-2	4-7	8-11					0.838	1.00	0.150	1.20	0.149	1.75	0.716	0.11	NG	0.652	21	
41	2-2	4-8	9-11					0.838	1.00	0.159	1.20	0.139	2.00	0.722	0.10	NG	0.657	22	
42	2-2	4-9	11-11					0.838	1.00	0.165	1.20	0.132	2.60	0.741	0.10	NG	0.675	23	
43	2-4	5-5	6-11					0.845	1.00	0.089	1.27	0.208	1.40	0.720	0.15	NG	0.655	15	
44	2-4	5-6	7-11					0.845	1.00	0.104	1.27	0.192	1.50	0.721	0.14	NG	0.657	17	
45	2-4	5-7	8-11					0.845	1.00	0.148	1.27	0.149	1.75	0.722	0.11	NG	0.657	21	
46	2-4	5-8	9-11					0.845	1.00	0.158	1.27	0.139	2.00	0.729	0.10	NG	0.663	22	
47	2-4	5-9	11-11					0.845	1.00	0.165	1.27	0.132	2.60	0.748	0.10	NG	0.681	23	
48	2-5	6-6	7-11					0.917	1.00	0.015	1.40	0.192	1.50	0.769	0.14	NG	0.700	17	
49	2-5	6-7	8-11					0.917	1.00	0.059	1.40	0.149	1.75	0.765	0.11	NG	0.696	21	
50	2-5	6-8	9-11					0.917	1.00	0.069	1.40	0.139	2.00	0.770	0.10	NG	0.701	22	
51	2-5	6-9	11-11					0.917	1.00	0.076	1.40	0.132	2.60	0.787	0.10	NG	0.717	23	
52	2-6	7-7	8-11					0.928	1.00	0.043	1.50	0.149	1.75	0.772	0.11	NG	0.703	21	
53	2-6	7-8	9-11					0.928	1.00	0.054	1.50	0.139	2.00	0.777	0.10	NG	0.707	22	
54	2-6	7-9	11-11					0.928	1.00	0.060	1.50	0.132	2.60	0.794	0.10	NG	0.723	23	
55	2-7	8-8	9-11					0.966	1.00	0.010	1.75	0.139	2.00	0.804	0.10	NG	0.732	22	
56	2-7	8-9	11-11					0.966	1.00	0.017	1.75	0.132	2.60	0.820	0.10	NG	0.747	23	
57	2-8	9-9	11-11					0.974	1.00	0.007	2.00	0.132	2.60	0.826	0.10	NG	0.751	23	
58	4-4	5-5	6-11					0.009	1.20	0.089	1.27	0.208	1.40	0.249	0.15	NG	0.227	15	
59	4-4	5-6	7-11					0.009	1.20	0.104	1.27	0.192	1.50	0.254	0.14	NG	0.231	17	
60	4-4	5-7	8-11					0.009	1.20	0.148	1.27	0.149	1.75	0.257	0.11	NG	0.233	21	
61	4-4	5-8	9-11					0.009	1.20	0.158	1.27	0.139	2.00	0.274	0.10	NG	0.249	22	
62	4-4	5-9	11-11					0.009	1.20	0.165	1.27	0.132	2.60	0.321	0.10	NG	0.292	23	
63	4-5	6-6	7-11					0.093	1.20	0.015	1.40	0.192	1.50	0.248	0.14	NG	0.225	17	
64	4-5	6-7	8-11					0.093	1.20	0.059	1.40	0.149	1.75	0.236	0.11	NG	0.215	21	
65	4-5	6-8	9-11					0.093	1.20	0.069	1.40	0.139	2.00	0.251	0.10	NG	0.228	22	
66	4-5	6-9	11-11					0.093	1.20	0.076	1.40	0.132	2.60	0.301	0.10	NG	0.273	23	
67	4-6	7-7	8-11					0.108	1.20	0.043	1.50	0.149	1.75	0.238	0.11	NG	0.217	21	
68	4-6	7-8	9-11					0.108	1.20	0.054	1.50	0.139	2.00	0.253	0.10	NG	0.230	22	
69	4-6	7-9	11-11					0.108	1.20	0.060	1.50	0.132	2.60	0.302	0.10	NG	0.275	23	
70	4-7	8-8	9-11					0.150	1.20	0.010	1.75	0.139	2.00	0.264	0.10	NG	0.241	22	
71	4-7	8-9	11-11					0.150	1.20	0.017	1.75	0.132	2.60	0.310	0.10	NG	0.282	23	
72	4-8	9-9	11-11					0.159	1.20	0.007	2.00	0.132	2.60	0.314	0.10	NG	0.286	23	
73	5-5	6-6	7-11					0.089	1.27	0.015	1.40	0.192	1.50	0.248	0.14	NG	0.226	17	
74	5-5	6-7	8-11					0.089	1.27	0.059	1.40	0.149	1.75	0.236	0.11	NG	0.215	21	
75	5-5	6-8	9-11					0.089	1.27	0.069	1.40	0.139	2.00	0.251	0.10	NG	0.229	22	
76	5-5	6-9	11-11					0.089	1.27	0.076	1.40	0.132	2.60	0.301	0.10	NG	0.274	23	
77	5-6	7-7	8-11					0.104	1.27	0.043	1.50	0.149	1.75	0.239	0.11	NG	0.218	21	
78	5-6	7-8	9-11					0.104	1.27	0.054	1.50	0.139	2.00	0.254	0.10	NG	0.231	22	

< 2 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.800 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
79	5-6	7-9	11-11					0.104	1.27	0.060	1.50	0.132	2.60	0.303	0.10	NG	0.275	23
80	5-7	8-8	9-11					0.148	1.27	0.010	1.75	0.139	2.00	0.268	0.10	NG	0.244	22
81	5-7	8-9	11-11					0.148	1.27	0.017	1.75	0.132	2.60	0.313	0.10	NG	0.285	23
82	5-8	9-9	11-11					0.158	1.27	0.007	2.00	0.132	2.60	0.318	0.10	NG	0.289	23
83	6-6	7-7	8-11					0.015	1.40	0.043	1.50	0.149	1.75	0.215	0.11	NG	0.196	21
84	6-6	7-8	9-11					0.015	1.40	0.054	1.50	0.139	2.00	0.231	0.10	NG	0.210	22
85	6-6	7-9	11-11					0.015	1.40	0.060	1.50	0.132	2.60	0.284	0.10	NG	0.258	23
86	6-7	8-8	9-11					0.059	1.40	0.010	1.75	0.139	2.00	0.232	0.10	NG	0.211	22
87	6-7	8-9	11-11					0.059	1.40	0.017	1.75	0.132	2.60	0.283	0.10	NG	0.257	23
88	6-8	9-9	11-11					0.069	1.40	0.007	2.00	0.132	2.60	0.285	0.10	NG	0.259	23
89	7-7	8-8	9-11					0.043	1.50	0.010	1.75	0.139	2.00	0.228	0.10	NG	0.207	22
90	7-7	8-9	11-11					0.043	1.50	0.017	1.75	0.132	2.60	0.280	0.10	NG	0.255	23
91	7-8	9-9	11-11					0.054	1.50	0.007	2.00	0.132	2.60	0.282	0.10	NG	0.256	23
92	8-8	9-9	11-11					0.010	1.75	0.007	2.00	0.132	2.60	0.275	0.10	NG	0.250	23

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	2-11			0.838	0.236	1.00	0.859								0.81	OK	0.781	0
2	4-11			0.009	0.279	1.20	0.276								0.21	NG	0.251	7
9	2-2	4-11						0.838	1.00	0.288	1.20			0.725	0.21	NG	0.660	7

< 1 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
1	1-11			0.035	0.685	0.80	0.576								0.68	OK	0.524	0
2	2-11			0.859	0.179	1.00	1.038								0.98	OK	0.944	4
3	4-11			0.024	0.204	1.20	0.274								0.21	NG	0.249	9
4	5-11			0.060	0.159	1.27	0.278								0.20	NG	0.253	13
5	7-11			0.022	0.137	1.50	0.239								0.15	NG	0.217	24
6	8-11			0.011	0.126	1.75	0.240								0.13	NG	0.218	27
7	10-11			0.009	0.117	2.25	0.284								0.11	NG	0.258	29
8	11-11			0.117	---	2.60	0.305								0.11	NG	0.277	31
9	2-2	4-11						0.859	1.00	0.228	1.20			0.901	0.21	NG	0.820	9
10	2-4	5-11						0.878	1.00	0.219	1.27			0.921	0.20	NG	0.838	13
11	2-5	7-11						0.921	1.00	0.159	1.50			0.951	0.15	NG	0.866	24
12	2-7	8-11						0.939	1.00	0.137	1.75			0.969	0.13	NG	0.882	27
13	2-8	10-11						0.947	1.00	0.126	2.25			0.988	0.11	NG	0.900	29
14	2-10	11-11						0.954	1.00	0.117	2.60			1.001	0.11	NG	0.911	31
15	4-4	5-11						0.024	1.20	0.219	1.27			0.279	0.20	NG	0.254	13
16	4-5	7-11						0.080	1.20	0.159	1.50			0.257	0.15	NG	0.234	24
17	4-7	8-11						0.101	1.20	0.137	1.75			0.269	0.13	NG	0.244	27
18	4-8	10-11						0.111	1.20	0.126	2.25			0.313	0.11	NG	0.285	29
19	4-10	11-11						0.119	1.20	0.117	2.60			0.337	0.11	NG	0.306	31
20	5-5	7-11						0.060	1.27	0.159	1.50			0.250	0.15	NG	0.228	24
21	5-7	8-11						0.082	1.27	0.137	1.75			0.261	0.13	NG	0.238	27

< 1階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I s	(N>Nr)			
				C 1	$\sum \alpha C$	F 1	E o	C 1	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3				E o		
22	5- 8	10-11						0.093	1.27	0.126	2.25				0.307	0.11	NG	0.279	29
23	5-10	11-11						0.102	1.27	0.117	2.60				0.331	0.11	NG	0.301	31
24	7- 7	8-11						0.022	1.50	0.137	1.75				0.242	0.13	NG	0.220	27
25	7- 8	10-11						0.033	1.50	0.126	2.25				0.288	0.11	NG	0.262	29
26	7-10	11-11						0.042	1.50	0.117	2.60				0.311	0.11	NG	0.283	31
27	8- 8	10-11						0.011	1.75	0.126	2.25				0.284	0.11	NG	0.259	29
28	8-10	11-11						0.020	1.75	0.117	2.60				0.307	0.11	NG	0.279	31
29	10-10	11-11						0.009	2.25	0.117	2.60				0.305	0.11	NG	0.278	31
30	2- 2	4- 4	5-11					0.859	1.00	0.024	1.20	0.219	1.27	0.903	0.20	NG	0.822	13	
31	2- 2	4- 5	7-11					0.859	1.00	0.080	1.20	0.159	1.50	0.896	0.15	NG	0.816	24	
32	2- 2	4- 7	8-11					0.859	1.00	0.101	1.20	0.137	1.75	0.900	0.13	NG	0.819	27	
33	2- 2	4- 8	10-11					0.859	1.00	0.111	1.20	0.126	2.25	0.914	0.11	NG	0.832	29	
34	2- 2	4-10	11-11					0.859	1.00	0.119	1.20	0.117	2.60	0.922	0.11	NG	0.839	31	
35	2- 4	5- 5	7-11					0.878	1.00	0.060	1.27	0.159	1.50	0.913	0.15	NG	0.831	24	
36	2- 4	5- 7	8-11					0.878	1.00	0.082	1.27	0.137	1.75	0.916	0.13	NG	0.833	27	
37	2- 4	5- 8	10-11					0.878	1.00	0.093	1.27	0.126	2.25	0.930	0.11	NG	0.846	29	
38	2- 4	5-10	11-11					0.878	1.00	0.102	1.27	0.117	2.60	0.938	0.11	NG	0.854	31	
39	2- 5	7- 7	8-11					0.921	1.00	0.022	1.50	0.137	1.75	0.952	0.13	NG	0.866	27	
40	2- 5	7- 8	10-11					0.921	1.00	0.033	1.50	0.126	2.25	0.965	0.11	NG	0.878	29	
41	2- 5	7-10	11-11					0.921	1.00	0.042	1.50	0.117	2.60	0.972	0.11	NG	0.884	31	
42	2- 7	8- 8	10-11					0.939	1.00	0.011	1.75	0.126	2.25	0.981	0.11	NG	0.893	29	
43	2- 7	8-10	11-11					0.939	1.00	0.020	1.75	0.117	2.60	0.988	0.11	NG	0.899	31	
44	2- 8	10-10	11-11					0.947	1.00	0.009	2.25	0.117	2.60	0.995	0.11	NG	0.905	31	
45	4- 4	5- 5	7-11					0.024	1.20	0.060	1.27	0.159	1.50	0.252	0.15	NG	0.229	24	
46	4- 4	5- 7	8-11					0.024	1.20	0.082	1.27	0.137	1.75	0.263	0.13	NG	0.239	27	
47	4- 4	5- 8	10-11					0.024	1.20	0.093	1.27	0.126	2.25	0.308	0.11	NG	0.281	29	
48	4- 4	5-10	11-11					0.024	1.20	0.102	1.27	0.117	2.60	0.332	0.11	NG	0.302	31	
49	4- 5	7- 7	8-11					0.080	1.20	0.022	1.50	0.137	1.75	0.260	0.13	NG	0.237	27	
50	4- 5	7- 8	10-11					0.080	1.20	0.033	1.50	0.126	2.25	0.303	0.11	NG	0.276	29	
51	4- 5	7-10	11-11					0.080	1.20	0.042	1.50	0.117	2.60	0.325	0.11	NG	0.296	31	
52	4- 7	8- 8	10-11					0.101	1.20	0.011	1.75	0.126	2.25	0.309	0.11	NG	0.281	29	
53	4- 7	8-10	11-11					0.101	1.20	0.020	1.75	0.117	2.60	0.330	0.11	NG	0.300	31	
54	4- 8	10-10	11-11					0.111	1.20	0.009	2.25	0.117	2.60	0.333	0.11	NG	0.303	31	
55	5- 5	7- 7	8-11					0.060	1.27	0.022	1.50	0.137	1.75	0.254	0.13	NG	0.231	27	
56	5- 5	7- 8	10-11					0.060	1.27	0.033	1.50	0.126	2.25	0.298	0.11	NG	0.271	29	
57	5- 5	7-10	11-11					0.060	1.27	0.042	1.50	0.117	2.60	0.320	0.11	NG	0.291	31	
58	5- 7	8- 8	10-11					0.082	1.27	0.011	1.75	0.126	2.25	0.302	0.11	NG	0.275	29	
59	5- 7	8-10	11-11					0.082	1.27	0.020	1.75	0.117	2.60	0.324	0.11	NG	0.295	31	
60	5- 8	10-10	11-11					0.093	1.27	0.009	2.25	0.117	2.60	0.327	0.11	NG	0.298	31	
61	7- 7	8- 8	10-11					0.022	1.50	0.011	1.75	0.126	2.25	0.286	0.11	NG	0.260	29	
62	7- 7	8-10	11-11					0.022	1.50	0.020	1.75	0.117	2.60	0.308	0.11	NG	0.281	31	
63	7- 8	10-10	11-11					0.033	1.50	0.009	2.25	0.117	2.60	0.309	0.11	NG	0.281	31	
64	8- 8	10-10	11-11					0.011	1.75	0.009	2.25	0.117	2.60	0.306	0.11	NG	0.278	31	

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	1-11	0.035	0.685	0.80	0.576					0.68	OK	0.524	0	
2	2-11	0.859	0.179	1.00	1.038					0.98	OK	0.944	4	
3	4-11	0.024	0.204	1.20	0.274					0.21	NG	0.249	9	
9	2- 2	4-11				0.859	1.00	0.228	1.20	0.901	0.21	NG	0.820	9

## 【終局限界Fuにおける保有性能基本指標】 X方向 負加力時 2次診断

## &lt;記号説明&gt;

C1, C2, C3 : 第1から第3グループのC指標値  
 F1, F2, F3 : 第1から第3グループのF指標値  
 $\Sigma \alpha C$  : 第1グループの終局強度時変形時の他のグループの強度寄与係数を乗じたC指標値の総和  
 Fu : 採用Is値に対応したF指標値  
 Eo1 : (5)式による保有性能基本指標  
 Eo2 : (4)式による保有性能基本指標

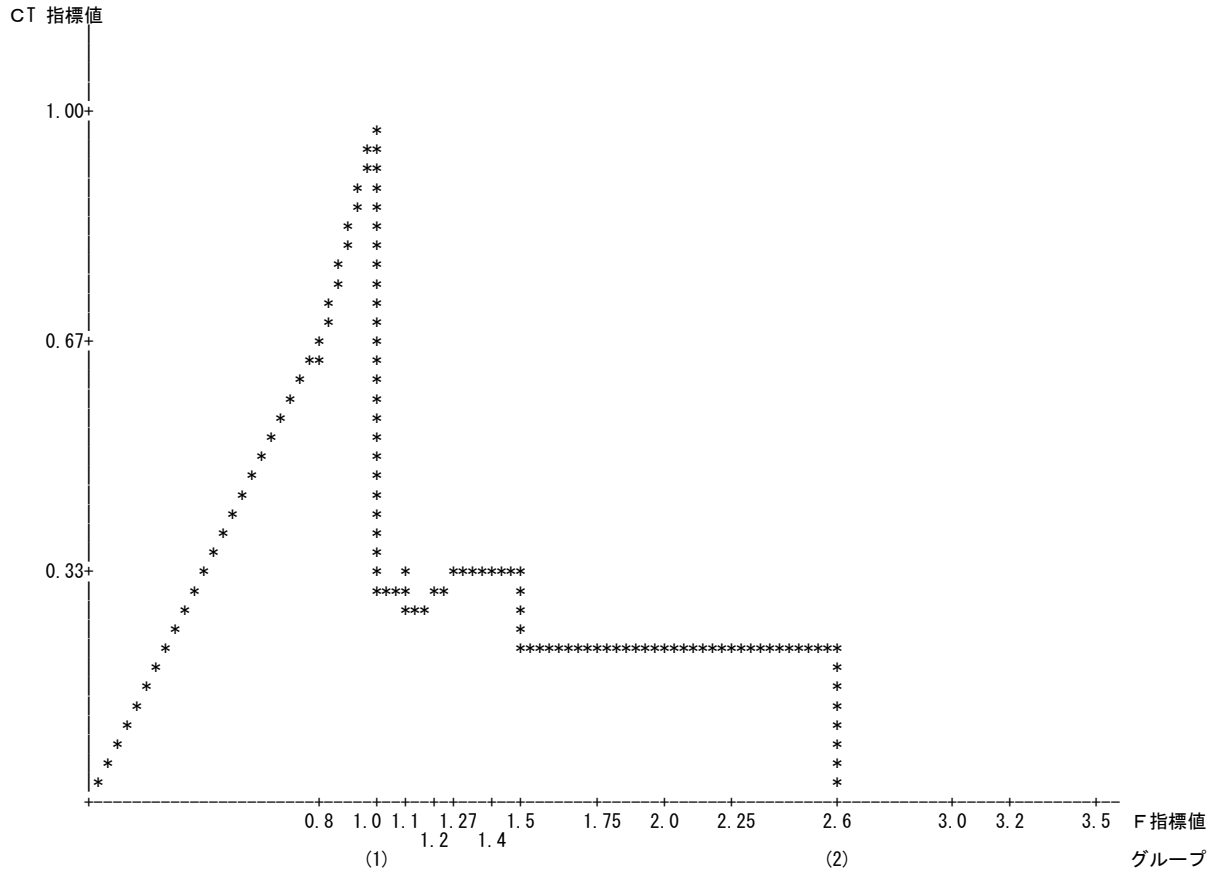
階	主体構造		Eo	C1	$\Sigma \alpha C$	F1	C2	F2	C3	F3	
3	RC	<Fu=0.80>	Eo1	0.533	0.022	0.980	0.80	----	----	----	----
		Eo2	----	----	----	----	----	----	----	----	
	<Fu=1.00>	Eo1	0.986	1.004	0.477	1.00	----	----	----	----	
	Eo2	----	----	----	----	----	----	----	----	----	
	<Fu=1.10>	Eo1	0.385	0.071	0.455	1.10	----	----	----	----	
	Eo2	0.771	1.004	----	1.00	0.526	1.10	----	----	----	
	<Fu=1.27>	Eo1	0.439	0.019	0.501	1.27	----	----	----	----	
	Eo2	0.834	1.065	----	1.00	0.520	1.27	----	----	----	
	<Fu=1.50>	Eo1	0.500	0.129	0.372	1.50	----	----	----	----	
	Eo2	0.878	1.084	----	1.00	0.501	1.50	----	----	----	
	<Fu=2.00>	Eo1	0.496	0.020	0.353	2.00	----	----	----	----	
	Eo2	0.947	1.213	----	1.00	0.372	2.00	----	----	----	
<Fu=2.60>	Eo1	0.610	0.353	----	2.60	----	----	----	----		
Eo2	1.020	1.227	----	1.00	0.353	2.60	----	----	----		
2	RC	<Fu=1.00>	Eo1	0.859	0.838	0.236	1.00	----	----	----	----
		Eo2	----	----	----	----	----	----	----	----	----
	<Fu=1.20>	Eo1	0.276	0.009	0.279	1.20	----	----	----	----	
	Eo2	0.725	0.838	----	1.00	0.288	1.20	----	----	----	
	<Fu=1.27>	Eo1	0.301	0.089	0.208	1.27	----	----	----	----	
	Eo2	0.739	0.845	----	1.00	0.297	1.27	----	----	----	
	<Fu=1.40>	Eo1	0.232	0.015	0.192	1.40	----	----	----	----	
Eo2	0.769	0.917	----	1.00	0.208	1.40	----	----	----		
<Fu=1.50>	Eo1	0.230	0.043	0.149	1.50	----	----	----	----		
Eo2	0.777	0.928	----	1.00	0.192	1.50	----	----	----		
<Fu=1.75>	Eo1	0.208	0.010	0.139	1.75	----	----	----	----	----	



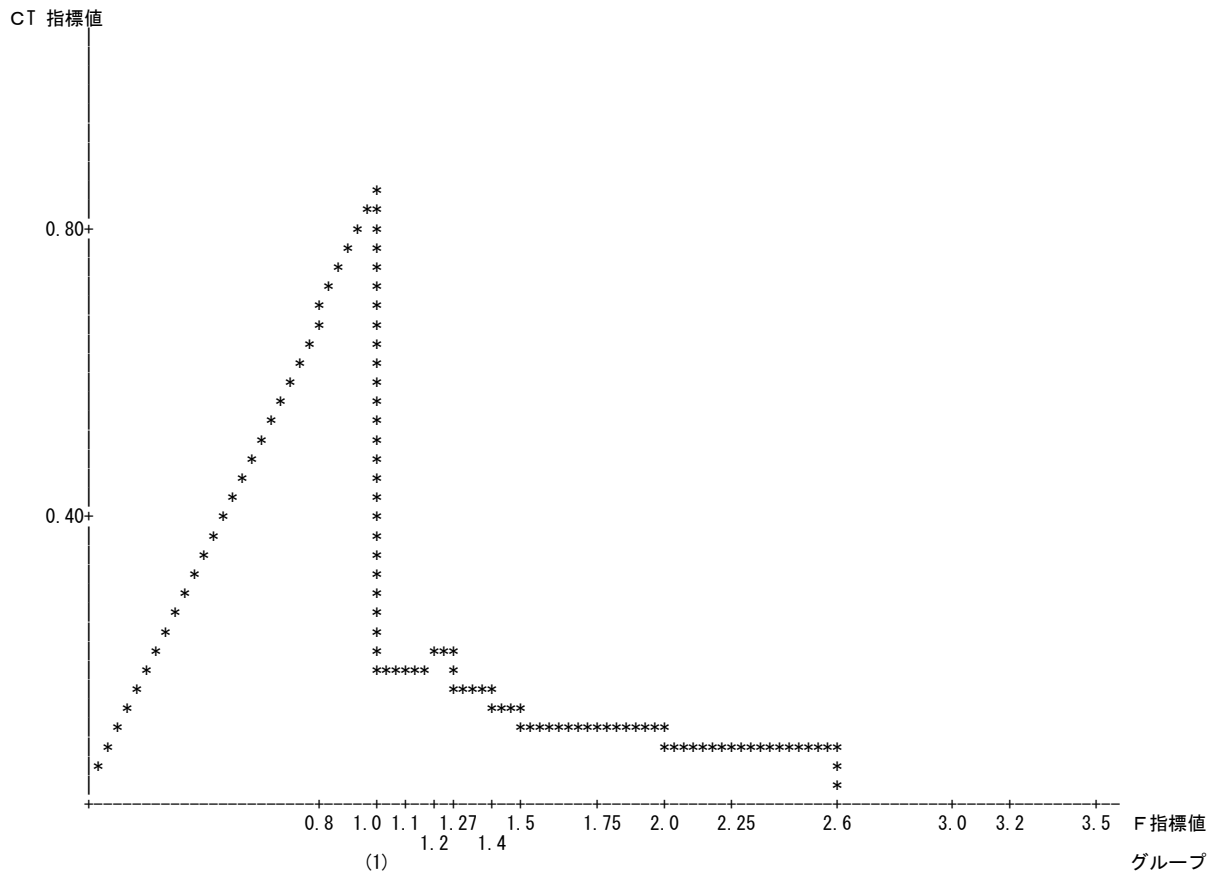
階	主体構造		E <sub>o</sub>	C 1	$\Sigma \alpha C$	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3
		E <sub>o</sub> 2	0.800	0.966	----	1.00	0.149	1.75	----	----
	<Fu=2.00>	E <sub>o</sub> 1	0.222	0.007	0.132	2.00	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.810	0.974	----	1.00	0.139	2.00	----	----
	<Fu=2.60>	E <sub>o</sub> 1	0.274	0.132	----	2.60	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.829	0.979	----	1.00	0.132	2.60	----	----
1	RC	<Fu=0.80>	E <sub>o</sub> 1	0.576	0.035	0.685	0.80	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	----	----	----	----	----	----	----	----
	<Fu=1.00>	E <sub>o</sub> 1	1.038	0.859	0.179	1.00	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	----	----	----	----	----	----	----	----
	<Fu=1.20>	E <sub>o</sub> 1	0.274	0.024	0.204	1.20	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.901	0.859	----	1.00	0.228	1.20	----	----
	<Fu=1.27>	E <sub>o</sub> 1	0.278	0.060	0.159	1.27	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.921	0.878	----	1.00	0.219	1.27	----	----
	<Fu=1.50>	E <sub>o</sub> 1	0.239	0.022	0.137	1.50	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.951	0.921	----	1.00	0.159	1.50	----	----
	<Fu=1.75>	E <sub>o</sub> 1	0.240	0.011	0.126	1.75	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.969	0.939	----	1.00	0.137	1.75	----	----
	<Fu=2.25>	E <sub>o</sub> 1	0.284	0.009	0.117	2.25	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.988	0.947	----	1.00	0.126	2.25	----	----
	<Fu=2.60>	E <sub>o</sub> 1	0.305	0.117	----	2.60	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	1.001	0.954	----	1.00	0.117	2.60	----	----

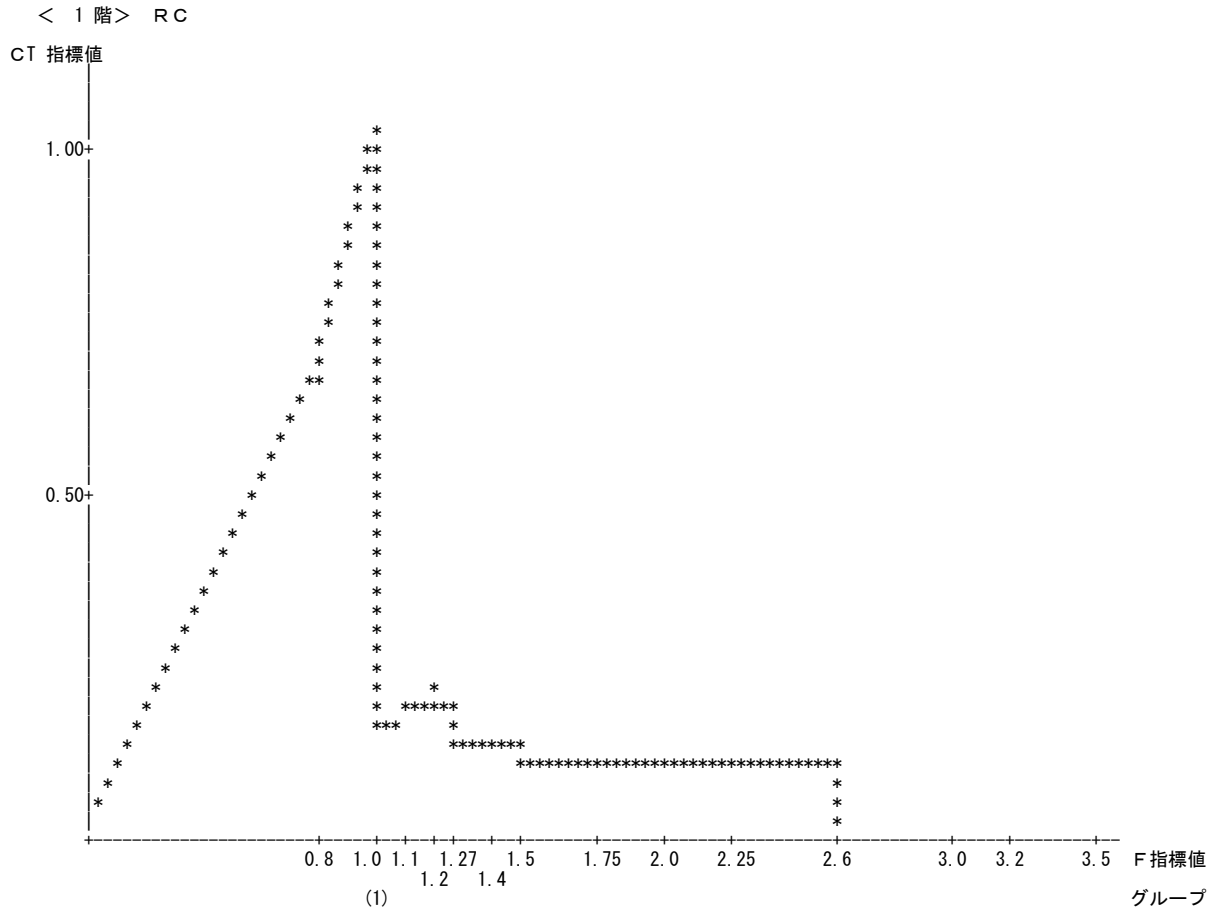
【CT-F関係図】 X方向 負加力時 2次診断

< 3階 > RC



< 2 階 > RC





## 【耐震性能診断表】 X方向 負加力時 2次診断

建物名：伊賀市南庁舎耐震補強計画				建設年月日：昭和38年11月								
方向：X方向 負加力				診断者：								
診断回数：2次				経年指標 $T = 0.958$   構造耐震判定指標 $I_{so} = E_s \cdot Z \cdot G \cdot U = 0.60 * 1.00 * 1.00 * 1.25 = 0.750$								
階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定		
3	(5)式	0.80	(1.00)	0.80	CB, CSS, WB, WS, WCB, WCS	0.533	0.95	0.485	0.63	(0)		
		1.00	(1.48)	1.00	CB, WB, WS, WCB, WCS	0.986		0.897	0.93	(1)	OK 採用	
		1.10	(0.52)	1.10	CB, WB, WCB	0.385		0.350	0.33	(3)		
		1.27	(0.52)	1.27	CB, WB, WCB	0.439		0.400	0.32	(3)		
		1.50	(0.50)	1.50	CB, WB, WCB	0.500		0.455	0.31	(10)		
		2.00	(0.37)	2.00	CB	0.496		0.451	0.23	(13)		
		2.60	(0.35)	2.60	CB	0.610		0.555	0.22	(15)		
		(4)式	1.10	1.00 (0.52)	1.00 1.10	WS, WCS CB, WB, WCB		0.771	0.702	0.33	(3)	
	1.27		1.06 (0.52)	1.00 1.27	CB, WS, WCS CB, WB, WCB	0.834	0.759	0.32	(3)			
	1.50		1.08 (0.50)	1.00 1.50	CB, WS, WCB, WCS CB, WB, WCB	0.878	0.799	0.31	(10)			
	2.00		1.21 (0.37)	1.00 2.00	CB, WB, WS, WCB, WCS CB	0.947	0.862	0.23	(13)			
	2.60		1.22 (0.35)	1.00 2.60	CB, WB, WS, WCB, WCS CB	1.020	0.928	0.22	(15)			
	2		(5)式	1.00	(1.07)	1.00	CB, CS, WB, WS, WCB	0.859	0.95	0.781	0.81	(0)
		1.20		(0.28)	1.20	CB, CS, WB, WCB	0.276	0.251		0.21	(7)	
1.27		(0.29)		1.27	CB, WB, WCB	0.301	0.274	0.22		(8)		

階		Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	I s	C Tu · SD	(Nr<N)	判定	
2	(5)式	1.40	( 0.20)	1.40	CB, WB, WCB	0.232	0.95	0.211	0.15	( 15)		
		1.50	( 0.19)	1.50	CB, WB, WCB	0.230		0.210	0.14	( 17)		
		1.75	( 0.14)	1.75	CB	0.208		0.189	0.11	( 21)		
		2.00	( 0.13)	2.00	CB	0.222		0.202	0.10	( 22)		
		2.60	( 0.13)	2.60	CB	0.274		0.249	0.10	( 23)		
	(4)式	1.20	0.83 ( 0.28)	1.00 1.20	CS, WS CB, CS, WB, WCB	0.725		0.660	0.21	( 7)		
		1.27	0.84 ( 0.29)	1.00 1.27	CS, WS CB, WB, WCB	0.739		0.673	0.22	( 8)		
		1.40	0.91 ( 0.20)	1.00 1.40	CB, CS, WS, WCB CB, WB, WCB	0.769		0.700	0.15	( 15)		
		1.50	0.92 ( 0.19)	1.00 1.50	CB, CS, WS, WCB CB, WB, WCB	0.777		0.707	0.14	( 17)		
		1.75	0.96 ( 0.14)	1.00 1.75	CB, CS, WB, WS, WCB CB	0.800		0.728	0.11	( 21)		
		2.00	0.97 ( 0.13)	1.00 2.00	CB, CS, WB, WS, WCB CB	0.810		0.737	0.10	( 22)		
		2.60	0.97 ( 0.13)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB CB	0.829		0.755	0.10	( 23)		
	1	(5)式	0.80	( 0.72)	0.80	CB, CS, CSS, WB, WS, WCB, WCS	0.576	0.95	0.524	0.68	( 0)	
			1.00	( 1.03)	1.00	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS	1.038		0.944	0.98	( 4)	OK
1.20			( 0.22)	1.20	CB, CS, WB, WCB	0.274	0.249		0.21	( 9)		
1.27			( 0.21)	1.27	CB, WB, WCB	0.278	0.253		0.20	( 13)		
1.50			( 0.15)	1.50	CB, WB, WCB	0.239	0.217		0.15	( 24)		

階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定	
1	(5)式	1.75	( 0.13)	1.75	CB	0.240	0.95	0.218	0.13	( 27)	
		2.25	( 0.12)	2.25	CB	0.284		0.258	0.11	( 29)	
		2.60	( 0.11)	2.60	CB	0.305		0.277	0.11	( 31)	
	(4)式	1.20	0.85 ( 0.22)	1.00 1.20	CS, WS, WCS CB, CS, WB, WCB	0.901		0.820	0.21	( 9)	
		1.27	0.87 ( 0.21)	1.00 1.27	CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.921		0.838	0.20	( 13)	
		1.50	0.92 ( 0.15)	1.00 1.50	CB, CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.951		0.866	0.15	( 24)	
		1.75	0.93 ( 0.13)	1.00 1.75	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	0.969		0.882	0.13	( 27)	
		2.25	0.94 ( 0.12)	1.00 2.25	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	0.988		0.900	0.11	( 29)	
		2.60	0.95 ( 0.11)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.001		0.911	0.11	( 31)	

CB : 曲げ柱                      CS : せん断柱                      CSS : 極脆性柱  
 CWB : 曲げ袖壁付柱          CWS : せん断袖壁付柱          CWSS : 極脆性袖壁付柱  
 WCB : 曲げ柱型付壁          WCS : せん断柱型付壁  
 WB : 曲げ壁                      WS : せん断壁

※ C指標の( )内は, "CT" と"CTu"の計算に使用するC指標値を示す。

※ (Nr<N)欄の( )内は, "残存軸耐力<軸力"の条件に該当する部材数を示す。  
 また, このような柱が存在する欄のIsやCTu・SDは参考値であり, 第2種構造要素の検討なしには採用出来ません。

---

\*\*\* 終了時メッセージ \*\*\*

---

《直接入力に対するメッセージ》

- ・ 梁下から床上までの内のり標準高さが直接入力されています。
- ・ 破壊形式・F指標・保有せん断力 または 強度寄与係数を直接入力している鉛直部材が存在します。
- ・ 内法高さの直接入力指定されています。

《診断基準に記載されていない内容に対するメッセージ》

- ・ 中間梁が取付かない吹き抜け柱が存在します。
- ・ 両側柱付壁の付帯柱と壁板部でコンクリート設計強度(Fc)が異なります。壁板部(Fc)を採用します。
- ・ 連スパン両側柱付壁で、壁板部分のコンクリート設計強度(Fc) または コンクリート種別が異なります。最小のFc または 種別が異なる場合、種別による低減係数 $\alpha=0.9$ を採用します。
- ・ 地震時付加軸力が指定されていません。地震時軸方向力は長期軸力を採用します。

《評価適用外に対するメッセージ》に該当する結果については参考値となります。

- ・ 複数の開口を包絡せずに柱の内法高さを計算しています。
- 

\* 参照する出力箇所 \*

【建物の規模】  
【鉛直部材の直接入力】

【柱の内法高さの直接入力】

\* 参照する出力箇所 \*

【鉛直部材の諸元：(軸組)】  
部位ごとの【コンクリート材料】

部位ごとの【コンクリート材料】

【柱軸力】 【鉛直部材の諸元】

\* 参照する出力箇所 \*

【柱配置】 【柱の内法高さ】

---



---

\*\*\* X方向 負加力時 2次診断 正常に終了しました。\*\*\*

---



[RC袖壁付柱の終局せん断強度] Y方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

F <sub>c</sub>	: コンクリート圧縮強度	N	: 軸力	(kN)
Q <sub>su</sub> (採)	: 採用した終局せん断強度	be, de, d	: 等価断面幅、等価断面せい、柱有効せい	(cm)
袖壁形状	: =C=(両側付)、=C (左片側付)、=C=(右片側付)	je	: Q1:(7/8)de, Q2:(7/8)de, Q3:0.8D, Q4:0.8L'	(cm)
分類	: C:柱、CW:袖壁付柱、W:壁	M/Qde	: Q1:hcwo/L', Q2:hcwo/L', Q3:hco/d, Q4:hwo/L'を採用	(%)
t1, t2	: 左袖壁、右袖壁の壁厚	p te	: 等価断面の引張鉄筋比	(%)
L1, L2	: 左袖壁、右袖壁の長さ	σ oe	: 等価断面の軸方向応力度	(N/mm <sup>2</sup> )
B, D	: 柱幅、柱せい	p w σ y	: 等価断面のせん断補強筋比×降伏点強度	(%)
w1, w2at	: 左袖壁、右袖壁の端部補強筋断面積	Q <sub>su</sub>	: 等価断面の終局せん断強度	(kN)
Tat, Bat	: 柱頭、柱脚の柱引張鉄筋断面積	Q <sub>su1</sub>	: 袖壁せん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
w1, w2pw	: 左袖壁、右袖壁せん断補強筋比	Q <sub>su2</sub>	: 等価断面積に置換した終局せん断強度	(kN)
c pw	: 柱せん断補強筋比	Q <sub>su3</sub>	: 柱のせん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
hco	: 柱として算定される反曲点高さ	Q <sub>su4</sub>	: 壁せん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
hwo	: 両側柱付壁として算定される反曲点高さ	Type	: Q <sub>su1</sub> ~Q <sub>su4</sub> の最大値に"*"を出力	
hcwo	: 反曲点高さ	σ sy1, σ sy2	: 左袖壁、右袖壁における横筋の降伏点強度	(N/mm <sup>2</sup> )
L	: 袖壁を含む全せい(L1+D+L2)	σ wy	: 帯筋の降伏点強度	(N/mm <sup>2</sup> )
L	: 標準スパン長さ (0の場合、hcwoは階高を採用)	Mu	: 長方形断面における曲げ終局強度	(kN·m)
Ho	: 梁下から床下までの内法標準寸法	前添え字		
H	: 階高(H<hcwo+腰壁高さ:最上階除くは"*"を出力)	T, B	: 柱頭、柱脚の(吹抜け柱は最上階柱頭、最下階柱脚の)	

< 3階 > RC F<sub>c</sub>=17.6 (普通) Ho=282.0

階	軸	Q <sub>su</sub> (採)	袖壁形状	分類	部材データ							終局せん断強度								
					t1	L1	w1at	w1pw	σ <sub>sy1</sub>	Type	be	de	je	M/Qde	p te	σ oe	p w σ y	Q <sub>su</sub>	Q <sub>su1</sub>	Q <sub>su2</sub>
113	4	1240	----	----	----	----	----	----	----	----	[Q1]	T: 55.0	49.0	42.8	1.00	0.846	1.56	0.27	524	928
		C=	18.0	264.0	2.6	0.283	294	B: 24.3	313.0	273.8	1.00	0.299	0.55	0.61	1333					
		W	55.0	55.0	22.8	0.093	294	[Q2*]	T: 24.3	314.0	274.7	1.00	0.035	0.55	0.61	1147	1240			
		528.0	1300.0	114.5	528.0	182.7	0.57	367	B: 24.3	313.0	273.8	1.00	0.299	0.55	0.61	1333				
					<hco算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>			[Q3]	T: 55.0	55.0	44.0	2.34	0.754	1.21	0.27	311	311
					TMu	400	左側引張	4897	[Q4]	T: 18.0	319.0	255.2	1.66	0.046	0.64	0.83	673	673		
					BMu	400	右側引張	1294	B: 18.0	319.0	255.2	1.66	0.046	0.64	0.83	673				
6	6	1244	18.0	264.0	2.6	0.283	294	[Q1]	T: 24.3	313.0	273.8	1.00	0.299	0.61	0.61	1337	933			
		=C	----	----	----	----	----	B: 55.0	49.0	42.8	1.00	0.846	1.73	0.27	528					
		W	55.0	55.0	22.8	0.093	294	[Q2*]	T: 24.3	313.0	273.8	1.00	0.299	0.61	0.61	1337	1244			
		528.0	1300.0	114.5	528.0	182.7	0.57	408	B: 24.3	314.0	274.7	1.00	0.035	0.61	0.61	1151				
					<hco算定用Mu>			<袖壁付・柱頭Mu>			[Q3]	T: 55.0	55.0	44.0	2.34	0.754	1.35	0.27	314	314
					TMu	408	左側引張	1301	B: 55.0	55.0	44.0	2.34	0.754	1.35	0.27	314				
					BMu	408	右側引張	4992	[Q4]	T: 18.0	319.0	255.2	1.66	0.046	0.71	0.83	676	676		
									B: 18.0	319.0	255.2	1.66	0.046	0.71	0.83	676				

< 3 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 282.0

7層-4 軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類 H	部材データ							終局せん断強度								
		t1 B L	L1 L2 D hco	w1at w2at Tat hwo	Bat hcow	w1pw w2pw cpw hcwo/L'	σsy1 σsy2 σwy N	Type	be	de	je	M/Qde	pte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1 Qsu2 Qsu3 Qsu4

< 2 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 299.0

7層-4 軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類 H	部材データ							終局せん断強度									
		t1 B L	L1 L2 D hco	w1at w2at Tat hwo	Bat hcow	w1pw w2pw cpw hcwo/L'	σsy1 σsy2 σwy N	Type	be	de	je	M/Qde	pte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1 Qsu2 Qsu3 Qsu4	
119	7	2483 C= W 379.0	15.0 120.0 900.0	579.5 55.0 149.5	2.6 38.0 379.0	38.0 297.3	0.339 0.042 0.47	294 294 1239	[Q1]	T: 120.0 B: 24.1	49.0 628.5	42.8 549.9	1.00 1.00	0.646 0.251	2.41 0.93	0.12 0.62	1062 2636	1849 2483
								[Q2*]	T: 24.1 B: 24.1	629.5 628.5	550.8 549.9	1.00 1.00	0.017 0.251	0.93 0.93	0.62 0.62	2330 2636		
								[Q3]	T: 120.0 B: 120.0	55.0 55.0	44.0 44.0	3.00 3.00	0.576 0.576	1.88 1.88	0.12 0.12	539 539	539	
								[Q4]	T: 15.0 B: 15.0	634.5 634.5	507.6 507.6	1.00 1.00	0.028 0.028	1.30 1.30	1.00 1.00	1501 1501	1501	

<hco 算定用Mu> <袖壁付・柱頭Mu>  
TMu 804 左側引張 20484  
BMu 804 右側引張 4098

< 1 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 228.0

7層-4 軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類 H	部材データ							終局せん断強度									
		t1 B L	L1 L2 D hco	w1at w2at Tat hwo	Bat hcow	w1pw w2pw cpw hcwo/L'	σsy1 σsy2 σwy N	Type	be	de	je	M/Qde	pte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1 Qsu2 Qsu3 Qsu4	
112	3	491 C= W 308.0	12.0 35.0 300.0	157.0 35.0 95.5	1.3 8.5 308.0	8.5 188.7	0.212 0.145 0.98	294 294 278	[Q1]	T: 35.0 B: 16.1	29.0 186.0	25.3 162.7	1.00 1.00	0.838 0.282	3.13 1.05	0.43 0.55	221 525	373
								[Q2*]	T: 16.1 B: 16.1	187.0 186.0	163.6 162.7	1.00 1.00	0.044 0.282	1.05 1.05	0.55 0.55	457 525	491	
								[Q3]	T: 35.0 B: 35.0	35.0 35.0	28.0 28.0	3.00 3.00	0.694 0.694	2.27 2.27	0.43 0.43	131 131	131	
								[Q4]	T: 12.0 B: 12.0	192.0 192.0	153.6 153.6	1.60 1.60	0.058 0.058	1.21 1.21	0.62 0.62	265 265	265	
121	2	453 C= W 308.0	15.0 35.0 549.0	103.5 35.0 129.0	2.6 8.5 308.0	8.5 162.7	0.339 0.145 1.18	294 294 512	[Q1]	T: 20.0 B: 35.0	132.5 29.0	115.9 25.3	1.18 1.18	0.320 0.838	2.20 5.76	0.75 0.43	482 224	353
								[Q2*]	T: 20.0 B: 20.0	132.5 133.5	115.9 116.8	1.18 1.18	0.320 0.099	2.20 2.19	0.75 0.75	482 423	453	
								[Q3]	T: 35.0 B: 35.0	35.0 35.0	28.0 28.0	3.00 3.00	0.694 0.694	4.18 4.18	0.43 0.43	150 150	150	
								[Q4]	T: 15.0 B: 15.0	138.5 138.5	110.8 110.8	2.22 2.22	0.128 0.128	2.46 2.46	1.00 1.00	265 265	265	

<hco 算定用Mu> <袖壁付・柱頭Mu>  
TMu 128 左側引張 322  
BMu 128 右側引張 1094

< 1階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 228.0

階	軸	Qsu(採)	部材データ						終局せん断強度				Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3	Qsu4	
			t1	L1	w1at	w1pw	σsy1	Type	be	de	je	M/Qde						ρte
		袖壁形状	t2	L2	w2at	w2pw	σsy2											
		分類	B	D	Tat	Bat	c pw	σwy			D	0.8D						
		H	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N			L'	0.8L'						

【RC鉛直部材の諸元】 Y方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

Ho	: 梁下から床上までの内法標準寸法 (cm)	p t	: 引張鉄筋比 (%)
分類	: 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱、極脆性袖壁付柱	h o/D	: 柱の内法寸法/柱せい
	: 曲げ袖壁付柱、せん断袖壁付柱、せん断柱型付壁	s/db	: 帯筋間隔/主筋径
	: 曲げ柱型付壁、曲げ壁、せん断壁	s	: 帯筋間隔 (mm)
N	: 柱軸力(釣り合い軸力を越えた柱は*を付ける) (kN)	cRmaxn	: 軸力による曲げ終局変形角の上限
Nc	: 釣り合い軸力 (0.4bDFc) (kN)	cRmaxs	: せん断応力による曲げ終局変形角の上限
h o, h w	: 内法寸法、連層と扱った上部までの高さ (cm)	cRmaxt	: 引張主筋比による曲げ終局変形角の上限
h o/H o	: h o/H o>1.0の場合は、1.0とする (曲げ袖壁付柱(h o/H o>0.75)の場合は*を付ける)	cRmaxb	: 帯筋間隔による曲げ終局変形角の上限
hcwo	: 袖壁付柱又は柱型付壁の反曲点高さ (cm)	cRmaxh	: 内のり高さによる曲げ終局変形角の上限
TMu, BMu	: 柱頭・柱脚の曲げ終局強度 (kN・m)	cRmax	: 柱の曲げ終局変形角の上限(上限を決定した因子項目 [N/bDFc, τ u/Fc, p t, h o/D, s/db]に*を付ける)
QMu	: 曲げ終局強度時のせん断力 (ΣMu/h o 又は BMu/hcwo) (kN)	Ry	: 層の降伏変形角
QSu	: せん断終局強度(計算条件によります) (kN)	cRmy	: 柱の曲げ降伏変形角
Qu	: 終局時保有せん断力 (kN)	Rmy	: 柱の曲げ降伏層間変形角
F	: F指標値 (Rmu=1/50のとき、F=2.60とする)	cRmp	: 柱の曲げ塑性変形角 (=10(cQsu/cQmu-q)・cRmy)
N/bDFc	: 軸方向応力度/コンクリート圧縮強度	q	: cRmp計算時の係数 (s≤100mmのとき、q=1.0、s>100mmのとき、q=1.1)
ηL, ηH	: 軸力によるcRmaxに関する係数 (s≤100mmのとき、ηL=0.25、ηH=0.5 s>100mmのとき、ηL=0.2、ηH=0.4)	cRmu	: 柱の曲げ終局変形角
τ u/Fc	: 曲げ終局時せん断応力度/コンクリート圧縮強度	Rmu	: 柱の曲げ終局時層間変形角
B, D, D'	: 柱幅、柱せい、袖壁付柱におけるcRmy算定用柱せい(cm)	Rsu	: せん断柱の終局時層間変形角
		cα	: せん断柱における強度寄与係数

< 3階> RC Ho= 282.0

階	軸	分類			N	h o	h w	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ u/Fc	p t	s/db	h o/D	s
		B	D	D'													
102	3	曲げ柱			315	282.0	----	158	112	112	2.60	0.11	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	158	163	1.456	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
4	4	曲げ柱			242	282.0	----	149	106	106	2.60	0.09	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	149	157	1.490	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
5	5	曲げ柱			340	282.0	----	161	114	114	2.60	0.12	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	161	165	1.446	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
6	6	曲げ柱			243	282.0	----	149	106	106	2.60	0.09	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	149	158	1.489	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
7	7	曲げ柱			314	282.0	----	158	112	112	2.60	0.11	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	158	163	1.456	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50

< 3 階 > RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
103	1	曲げ柱 43.0 86.0	430	282.0	----	511	362	362	1.91	0.07	0.07	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	511	424	1.171	1/150	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50
103	9	曲げ柱 43.0 86.0	432	282.0	----	512	363	363	1.90	0.07	0.07	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	512	425	1.170	1/150	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50
104	1	曲げ柱 43.0 86.0	155	282.0	----	414	294	294	2.60	0.02	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	414	402	1.369	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
	3	曲げ柱 40.0 40.0	220	282.0	----	146	104	104	2.60	0.08	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
			1126	1.000	----	146	156	1.502	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
	4	曲げ柱 40.0 40.0	200	282.0	----	144	102	102	2.60	0.07	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
			1126	1.000	----	144	154	1.513	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
	5	曲げ柱 40.0 40.0	283	282.0	----	154	109	109	2.60	0.10	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
			1126	1.000	----	154	161	1.470	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
	6	曲げ柱 40.0 40.0	196	282.0	----	143	101	101	2.60	0.07	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
1126			1.000	----	143	154	1.516	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
7	曲げ柱 40.0 40.0	236	282.0	----	148	105	105	2.60	0.08	0.05	0.709	13.1*	7.050	250	
		1126	1.000	----	148	157	1.493	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
9	曲げ柱 43.0 86.0	151	282.0	----	413	293	293	2.60	0.02	0.06	0.411	13.1*	3.279	250	
		2603	1.000	----	413	402	1.373	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
105	1	曲げ柱 43.0 86.0	208	282.0	----	433	307	307	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	433	407	1.323	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
105	3	曲げ柱 55.0 55.0	305	229.0	----	288	251	251	1.54	0.06	0.06	0.503	11.3*	4.164	250
			2130	0.812	----	288	290	1.155	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
105	4	6 せん断壁	512	----	352.0	53556	15215	7400	1.00						
			----	----	----	53556	8655	0.569							

&lt; 3 階 &gt; RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
7	曲げ柱	55.0 55.0	332	229.0	----	293	256	256	1.44	0.06	0.06	0.503	11.3*	4.164	250
			2130	0.812	----	293	293	1.142	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
9	曲げ柱	43.0 86.0	209	282.0	----	434	308	308	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	434	407	1.322	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
106	1	曲げ柱	43.0 86.0	213	282.0	----	435	309	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	435	407	1.319	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
9	曲げ柱	43.0 86.0	212	282.0	----	435	308	308	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	435	407	1.320	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
107	1	曲げ柱	43.0 86.0	203	282.0	----	432	306	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	432	406	1.327	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
3	曲げ柱	55.0 55.0	395	282.0	----	306	217	217	2.31	0.07	0.05	0.503	11.3*	5.127	250
			2130	1.000	----	306	269	1.239	1/150	1/30	1/30	1/30	1/63	1/63	1/30
7	曲げ柱	55.0 55.0	423	282.0	----	312	221	221	2.25	0.08	0.05	0.503	11.3*	5.127	250
			2130	1.000	----	312	271	1.227	1/150	1/30	1/30	1/30	1/66	1/66	1/30
9	曲げ柱	43.0 86.0	203	282.0	----	432	306	306	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	432	406	1.327	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
108	1	曲げ柱	43.0 86.0	214	282.0	----	436	309	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	436	407	1.318	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
9	曲げ柱	43.0 86.0	215	282.0	----	436	309	309	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	436	407	1.317	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
109	1	曲げ柱	43.0 86.0	201	282.0	----	431	306	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	431	406	1.329	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
3	せん断柱	55.0 55.0	372	282.0	----	401	284	280	1.25	0.07	0.07	0.754	11.3*	5.127	250
			2130	1.000	----	401	280	0.984	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/153	0.720

< 3 階 > RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s	
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα	
	4	6	せん断壁	2051 ---	----	528.0 ---	49012 49012	9283 3885	3885 0.419	1.00						
	7		極脆性柱	934 2130	90.0 0.319	----	502 502	1115 564	564 0.506	0.80					1.636 ---	---
	9		曲げ柱	233 2603	282.0 1.000	----	442 442	314 409	314 1.303	2.60 1/150	0.04 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	13.1* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
110	1		曲げ柱	215 2603	282.0 1.000	----	520 520	369 420	369 1.138	1.65 1/150	0.03 1/150	0.07 1/30	0.514 1/30	11.3* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
	9		曲げ柱	261 2603	282.0 1.000	----	452 452	321 411	321 1.281	2.51 1/150	0.04 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	13.1* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
111	1		曲げ柱	215 2603	282.0 1.000	----	520 520	369 420	369 1.138	1.65 1/150	0.03 1/150	0.07 1/30	0.514 1/30	11.3* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
	3		せん断柱	624 2130	282.0 1.000	----	448 448	318 300	300 0.944	1.21 1/150	0.12 1/150	0.07 1/30	0.754 1/30	11.3* 1/50	5.127 1/162	250 0.720
	4		せん断柱	765 2130	282.0 1.000	----	473 473	335 311	311 0.928	1.20 1/150	0.14 1/150	0.07 1/30	0.754 1/30	11.3* 1/50	5.127 1/167	250 0.720
	6	7	せん断壁	1953 ---	----	352.0 ---	9391 9391	2668 1318	1318 0.494	1.00						
	9		曲げ柱	234 2603	282.0 1.000	----	443 443	314 409	314 1.302	2.60 1/150	0.04 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	13.1* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
112	1		曲げ柱	227 2603	282.0 1.000	----	440 440	312 408	312 1.307	2.60 1/150	0.03 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	13.1* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
	9		曲げ柱	225 2603	282.0 1.000	----	440 440	312 408	312 1.309	2.60 1/150	0.03 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	11.3* 1/50	3.279 1/30	250 1/50

&lt; 3階 &gt; RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類 B D D'	N Nc	h <sub>o</sub> h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>w</sub> h <sub>cw</sub>	T <sub>Mu</sub> B <sub>Mu</sub>	Q <sub>Mu</sub> Q <sub>Su</sub>	Q <sub>u</sub> Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	F <sub>Ry</sub> cR <sub>My</sub>	N/bDFc cR <sub>maxn</sub> R <sub>My</sub>	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub> cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	p <sub>t</sub> cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	s/db cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	h <sub>o</sub> /D cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	s cR <sub>max</sub> cα
113	1	曲げ柱 43.0 86.0	199 2603	282.0 1.000	----	430 430	305 406	305 1.330	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/65	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
	3	せん断柱 55.0 55.0	347 2130	229.0 0.812	----	396 396	346 309	309 0.894	1.06 1/150 1/150	0.07 1/30 1/185	0.07 1/30 ---	0.754 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	4.164 1/30 1/217	250 1/50 0.817
	4	せん断柱型付壁 55.0 55.0	367 ----	229.0 0.812	182.7	4897	2680 1240	1240 0.463	1.00						
	6	曲げ柱型付壁 55.0 55.0	408 ----	229.0 0.812	182.7	1301	712 1244	712 1.748	1.50						
	7	せん断柱 55.0 55.0	413 2130	229.0 0.812	----	409 409	357 315	315 0.881	1.05 1/150 1/150	0.08 1/30 1/185	0.07 1/30 ---	0.754 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	4.164 1/30 1/222	250 1/50 0.817
	9	曲げ柱 43.0 86.0	200 2603	282.0 1.000	----	431 431	305 406	305 1.330	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/65	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
114	1	曲げ柱 43.0 86.0	213 2603	282.0 1.000	----	435 435	309 407	309 1.319	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/69	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
	9	曲げ柱 43.0 86.0	214 2603	282.0 1.000	----	436 436	309 407	309 1.318	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/69	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
115	1	曲げ柱 43.0 86.0	203 2603	282.0 1.000	----	432 432	306 406	306 1.327	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/66	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
	3	曲げ柱 55.0 55.0	422 2130	282.0 1.000	----	311 311	221 271	221 1.228	2.25 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/118	0.503 1/30 1/66	11.3* 1/50 1/66	5.127 1/30 ---	250 1/50
	7	曲げ柱 55.0 55.0	383 2130	282.0 1.000	----	304 304	215 268	215 1.245	2.34 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/104	0.503 1/30 1/61	11.3* 1/50 1/61	5.127 1/30 ---	250 1/50
	9	曲げ柱 43.0 86.0	203 2603	282.0 1.000	----	432 432	306 406	306 1.327	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/66	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50



&lt; 3階 &gt; RC Ho= 282.0

フレーム	軸-軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>maxα</sub>
116	1	曲げ柱 43.0 86.0	214 2603	282.0 1.000	----	436 436	309 407	309 1.318	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/69	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
	9	曲げ柱 43.0 86.0	214 2603	282.0 1.000	----	436 436	309 407	309 1.318	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/69	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
117	1	曲げ柱 43.0 86.0	206 2603	282.0 1.000	----	433 433	307 407	307 1.325	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/67	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
	3	曲げ柱 55.0 55.0	309 2130	229.0 0.812	----	289 289	252 291	252 1.153	1.53 1/150 1/150	0.06 1/30 1/185	0.06 1/30 1/282	0.503 1/30 1/98	11.3* 1/50 1/121	4.164 1/30 ----	250 1/50
	4	6 せん断壁	520 ----	----	352.0 ----	53605 53605	15229 8656	7400 0.568	1.00						
	7	曲げ柱 55.0 55.0	295 2130	229.0 0.812	----	286 286	250 290	250 1.160	1.58 1/150 1/150	0.06 1/30 1/185	0.06 1/30 1/249	0.503 1/30 1/94	11.3* 1/50 1/115	4.164 1/30 ----	250 1/50
	9	曲げ柱 43.0 86.0	207 2603	282.0 1.000	----	433 433	307 407	307 1.324	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/67	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
118	1	曲げ柱 43.0 86.0	163 2603	282.0 1.000	----	417 417	296 403	296 1.362	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/57	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
	3	曲げ柱 40.0 40.0	218 1126	282.0 1.000	----	146 146	103 156	103 1.503	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/37	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	4	曲げ柱 40.0 40.0	195 1126	282.0 1.000	----	143 143	101 154	101 1.516	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/36	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	5	曲げ柱 40.0 40.0	288 1126	282.0 1.000	----	155 155	110 161	110 1.468	2.60 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.05 1/30 1/41	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	6	曲げ柱 40.0 40.0	178 1126	282.0 1.000	----	141 141	100 152	100 1.527	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50

< 3 階 > RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
7	曲げ柱	40.0 40.0	257 1126	282.0 1.000	----	151 151	107 159	107 1.482	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.05 1/30 1/39	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
9	曲げ柱	43.0 86.0	157 2603	282.0 1.000	----	415 415	294 403	294 1.367	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.06 1/30 1/56	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
119	1 曲げ柱	43.0 86.0	410 2603	282.0 1.000	----	504 504	358 423	358 1.183	1.99 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.07 1/30 1/182	0.411 1/30 1/82	13.1* 1/50 1/82	3.279 1/30 ----	250 1/50
	9 曲げ柱	43.0 86.0	409 2603	282.0 1.000	----	504 504	357 423	357 1.183	1.99 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.07 1/30 1/180	0.411 1/30 1/82	11.3* 1/50 1/82	3.279 1/30 ----	250 1/50
120	3 曲げ柱	40.0 40.0	298 1126	282.0 1.000	----	156 156	111 162	111 1.463	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/41	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	4 曲げ柱	40.0 40.0	228 1126	282.0 1.000	----	147 147	104 156	104 1.497	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/38	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	5 曲げ柱	40.0 40.0	321 1126	282.0 1.000	----	159 159	113 164	113 1.453	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/42	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	6 曲げ柱	40.0 40.0	219 1126	282.0 1.000	----	146 146	104 156	104 1.502	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/37	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	7 曲げ柱	40.0 40.0	304 1126	282.0 1.000	----	157 157	111 162	111 1.461	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/42	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
111	7 雑壁	曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	352.0 ----	1176 1176	334 809	334 2.421	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> > 0.60 N/mm2				(雑壁No. 7)	
109	6 雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	352.0 ----	1199 1199	341 817	341 2.399	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> > 0.61 N/mm2				(雑壁No. 25)	
109	6 雑壁	曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	352.0 ----	52 52	15 87	15 5.857	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> > 0.17 N/mm2				(雑壁No. 29)	

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
103	1	曲げ柱 43.0 86.0	848 2603	494.0 1.000	----	731 740	298 371	298 1.246	2.34 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.06 1/30 1/103	0.514 1/30 1/61	13.1* 1/50 1/61	5.744 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.34 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
3	4	せん断壁	2052 ----	----	379.0 ----	15541 15541	4101 4577	4400 1.116	1.00						
5		曲げ柱 120.0 55.0	1194 4646	494.0 1.000	----	795 803	324 537	324 1.660	2.60 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.03 1/30 1/27	0.576 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	8.982 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
6	7	せん断壁	2059 ----	----	379.0 ----	15552 15552	4103 4578	4400 1.116	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	827 2603	494.0 1.000	----	724 734	295 369	295 1.251	2.37 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.06 1/30 1/99	0.514 1/30 1/60	13.1* 1/50 1/60	5.744 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.37 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
104	1	曲げ柱 43.0 86.0	356 2603	494.0 1.000	----	569 579	233 331	233 1.426	2.60 1/150 1/150	0.05 1/30 1/150	0.04 1/30 1/46	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
9		曲げ柱 43.0 86.0	357 2603	494.0 1.000	----	570 580	233 332	233 1.425	2.60 1/150 1/150	0.05 1/30 1/150	0.04 1/30 1/46	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
105	1	曲げ柱 43.0 86.0	433 2603	494.0 1.000	----	596 605	243 338	243 1.389	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/52	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
3	4	せん断壁	1596 ----	----	379.0 ----	11324 11324	2988 3665	1900 1.227	1.00						

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
5		曲げ柱 70.0 70.0	1036 3450	494.0 1.000	----	712 721	290 437	290 1.507	2.60 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.04 1/30 1/37	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.057 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
6	7	せん断壁	1605 ----	----	379.0 ----	11337 11337	2991 3666	1900 1.225	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	433 2603	494.0 1.000	----	596 606	243 338	243 1.389	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/52	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
106	1	曲げ柱 43.0 86.0	456 2603	494.0 1.000	----	603 613	246 339	246 1.379	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/54	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
9		曲げ柱 43.0 86.0	452 2603	494.0 1.000	----	602 612	246 339	246 1.380	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/54	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107	1	曲げ柱 43.0 86.0	424 2603	494.0 1.000	----	593 603	242 337	242 1.393	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/51	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
3	4	せん断壁	1430 ----	----	379.0 ----	11079 11079	2923 3652	1900 1.249	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	658 3450	494.0 1.000	----	615 625	251 407	251 1.622	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.057 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
6	7	せん断壁	1627 ----	----	379.0 ----	11370 11370	3000 3668	1900 1.223	1.00						

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
		D	D'						cR <sub>my</sub>	cR <sub>my</sub>	cR <sub>mp</sub>	cR <sub>mu</sub>	R <sub>mu</sub>	R <sub>su</sub>	cα
9		曲げ柱	425	494.0	----	593	242	242	2.60	0.07	0.05	0.514	13.1*	5.744	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	603	337	1.393	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/51	1/50	1/50	----	
									〈吹き抜け柱のF〉 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
108	1	曲げ柱	460	494.0	----	605	247	247	2.60	0.07	0.05	0.514	13.1*	5.744	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	615	340	1.377	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/54	1/50	1/50	----	
									〈吹き抜け柱のF〉 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
9		曲げ柱	457	550.8	----	604	221	221	2.60	0.07	0.04	0.514	13.1*	6.405	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	615	340	1.535	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/34	1/50	1/50	----	
									〈吹き抜け柱のF〉 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
109	1	曲げ柱	398	494.0	----	584	246	246	2.60	0.06	0.05	0.514	13.1*	5.744	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	630	340	1.384	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/53	1/50	1/50	----	
									〈吹き抜け柱のF〉 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
3	4	せん断壁	2094	----	379.0	10798	2849	2282	1.00						
			----	----	----	10798	2282	0.801							
5		曲げ柱	609	494.0	----	602	246	246	2.60	0.07	0.04	0.465	11.3*	7.057	250
		70.0 70.0	3450	1.000	----	612	403	1.641	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/28	1/50	1/50	----	
									〈吹き抜け柱のF〉 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
6	7	せん断壁	3407	----	379.0	14095	3719	2539	1.00						
			----	----	----	14095	2539	0.683							
9		曲げ柱	458	607.0	----	604	201	201	2.60	0.07	0.04	0.514	13.1*	7.058	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	616	340	1.692	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/25	1/50	1/50	----	
									〈吹き抜け柱のF〉 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						
110	1	曲げ柱	416	494.0	----	590	254	254	2.60	0.06	0.05	0.514	11.3*	5.744	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	665	347	1.365	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/57	1/50	1/50	----	
									〈吹き抜け柱のF〉 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用						

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
9		曲げ柱 43.0 86.0	528 2603	607.0 1.000	----	627 639	209 345	209 1.656	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/27	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
〈吹き抜け柱のF〉			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
111	1	曲げ柱 43.0 86.0	418 2603	494.0 1.000	----	590 636	248 341	248 1.375	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.05 1/30 1/55	0.514 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
〈吹き抜け柱のF〉			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
3	4	せん断壁	2684 ----	----	379.0 ----	11669 11669	3079 2329	2329 0.757	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	530 3450	607.0 1.000	----	580 593	193 397	193 2.055	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.03 1/30 1/16	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	8.671 1/30 ----	250 1/50
〈吹き抜け柱のF〉			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
6	7	せん断壁	3081 ----	----	731.0 ----	13635 13635	3730 1361	1361 0.365	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	486 2603	607.0 1.000	----	613 625	204 342	204 1.677	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
〈吹き抜け柱のF〉			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
112	1	曲げ柱 43.0 86.0	479 2603	607.0 1.000	----	611 623	203 342	203 1.680	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
〈吹き抜け柱のF〉			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
9		曲げ柱 43.0 86.0	472 2603	299.0 1.000	----	609 609	407 427	407 1.049	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
113	1	曲げ柱 43.0 86.0	463 2603	607.0 1.000	----	606 617	201 340	201 1.689	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
〈吹き抜け柱のF〉			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
3		曲げ柱 70.0 70.0	909 3450	299.0 1.000	----	680 680	455 479	455 1.054	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.465 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	4.271 1/30 ----	250 1/50
4	5	せん断壁	1519 ----	----	379.0 ----	28744 28744	7584 6505	5100 0.858	1.00						
6		曲げ柱 70.0 70.0	987 3450	299.0 1.000	----	700 700	468 486	468 1.038	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 1/	0.465 1/30 0	11.3* 1/50 1/150	4.271 1/30 ----	250 1/50
7		曲げ柱 70.0 70.0	921 3450	299.0 1.000	----	683 683	457 480	457 1.052	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.465 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	4.271 1/30 ----	250 1/50
9		曲げ柱 43.0 86.0	422 2603	299.0 1.000	----	592 592	396 423	396 1.068	1.27 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
114	1	曲げ柱 43.0 86.0	542 2603	607.0 1.000	----	632 644	210 347	210 1.649	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/27	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
9		曲げ柱 43.0 86.0	457 2603	299.0 1.000	----	604 604	404 426	404 1.054	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
115	1	曲げ柱 43.0 86.0	463 2603	607.0 1.000	----	606 617	201 340	201 1.689	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
3		曲げ柱 70.0 70.0	1169 3450	299.0 1.000	----	679 679	454 490	454 1.078	1.27 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.388 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	4.271 1/30 ----	250 1/50
4	5	せん断壁	1378 ----	----	379.0 ----	26876 26876	7091 6440	5100 0.908	1.00						
6		曲げ柱 70.0 70.0	496 3450	299.0 1.000	----	505 505	338 436	338 1.292	2.55 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.05 1/30 1/78	0.388 1/30 1/51	11.3* 1/50 1/51	4.271 1/30 ----	250 1/50

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
7		曲げ柱 70.0 70.0	959 3450	299.0 1.000	----	627 627	419 473	419 1.128	1.56 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.06 1/30 1/545	0.388 1/30 1/118	11.3* 1/50 1/118	4.271 1/30 ----	250 1/50
9		曲げ柱 43.0 86.0	426 2603	299.0 1.000	----	593 593	397 423	397 1.067	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
116	1	曲げ柱 43.0 86.0	452 2603	607.0 1.000	----	602 614	200 339	200 1.695	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
9		曲げ柱 43.0 86.0	472 2603	299.0 1.000	----	609 609	407 427	407 1.049	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
117	1	曲げ柱 43.0 86.0	432 2603	607.0 1.000	----	595 607	198 338	198 1.706	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
3		曲げ柱 70.0 70.0	979 3450	299.0 1.000	----	632 632	423 475	423 1.122	1.51 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.06 1/30 1/674	0.388 1/30 1/123	11.3* 1/50 1/123	4.271 1/30 ----	250 1/50
4	6	せん断壁	2754 ----	----	731.0 ----	91072 91072	24917 10646	10000 0.427	1.00						
7		曲げ柱 70.0 70.0	944 3450	299.0 1.000	----	623 623	417 472	417 1.132	1.59 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.06 1/30 1/476	0.388 1/30 1/114	11.3* 1/50 1/114	4.271 1/30 ----	250 1/50
9		曲げ柱 43.0 86.0	433 2603	299.0 1.000	----	596 596	398 424	398 1.064	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
118	1	曲げ柱 43.0 86.0	368 2603	607.0 1.000	----	573 585	191 333	191 1.743	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
9		曲げ柱 43.0 86.0	359 2603	299.0 1.000	----	570 570	382 418	382 1.095	1.27 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50



&lt; 2 階 &gt; RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hc <sub>w</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
119	1	せん断柱 43.0 86.0	828 2603	299.0 1.000	----	724 724	485 455	455 0.940	1.21 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.09 1/30 ----	0.514 1/30 ----	13.1* 1/50 ----	3.477 1/30 1/164	250 1/50 0.720
	3	曲げ柱 120.0 55.0	1064 4646	299.0 1.000	----	770 770	515 525	515 1.019	1.27 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.06 1/30 0	0.576 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.436 1/30 ----	250 1/50 ----
	4	曲げ柱 120.0 55.0	828 4646	311.0 1.000	----	724 724	466 506	466 1.086	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 0	0.576 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.655 1/30 ----	250 1/50 ----
	5	曲げ柱 120.0 55.0	1148 4646	311.0 1.000	----	786 786	506 532	506 1.051	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.05 1/30 0	0.576 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.655 1/30 ----	250 1/50 ----
	6	曲げ柱 120.0 55.0	795 4646	311.0 1.000	----	718 718	462 503	462 1.090	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 0	0.576 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.655 1/30 ----	250 1/50 ----
	7	せん断柱型付壁 120.0 55.0	1239 ----	299.0 1.000	297.3	20484	6890 2483	2483 0.360	1.00						
	9	せん断柱 43.0 86.0	834 2603	299.0 1.000	----	726 726	486 456	456 0.938	1.21 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.09 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.477 1/30 1/164	250 1/50 0.720
117	5	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	77 77	20 109	20 5.360	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.15	N/mm2		(雑壁No. 3)	
116	7	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	379.0 ----	702 702	185 639	185 3.450	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.38	N/mm2		(雑壁No. 4)	
119	1	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	379.0 ----	762 762	201 559	201 2.783	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.46	N/mm2		(雑壁No. 5)	
109	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	1199 1199	316 808	316 2.554	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.57	N/mm2		(雑壁No. 10)	
111	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	1199 1199	316 808	316 2.554	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.57	N/mm2		(雑壁No. 11)	
111	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	1199 1199	316 808	316 2.554	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.57	N/mm2		(雑壁No. 12)	

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
	B	D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hc <sub>w</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
111	3	雑壁 曲げ壁 (7階下面外)	0	----	379.0	2682	708	708	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.82	N/mm2		(雑壁No.	21)
			----	----	----	2682	1265	1.787							
117	5	雑壁 曲げ壁 (7階下面外)	0	----	379.0	172	45	45	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.25	N/mm2		(雑壁No.	23)
			----	----	----	172	178	3.922							
117	5	雑壁 曲げ壁 (7階下面外)	0	----	379.0	153	40	40	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.20	N/mm2		(雑壁No.	24)
			----	----	----	153	185	4.569							

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
	B	D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hc <sub>w</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
103	1	曲げ柱 43.0 86.0	877	494.0	----	731	298	298	2.34	0.13	0.06	0.514	13.1*	5.744	250
			2603	1.000	----	740	371	1.246	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/103	1/61	1/61	----	
			<吹き抜け柱のF> 2.34 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
3	4	せん断壁	2118	----	574.0	15639	5449	4400	1.00						
			----	----	----	15639	4777	0.877							
5		曲げ柱 120.0 55.0	1238	494.0	----	795	324	324	2.60	0.11	0.03	0.576	11.3*	8.982	250
			4646	1.000	----	803	537	1.660	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/27	1/50	1/50	----	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
6	7	せん断壁	2324	----	574.0	15945	5556	4400	1.00						
			----	----	----	15945	4795	0.863							
9		曲げ柱 43.0 86.0	857	494.0	----	724	295	295	2.37	0.13	0.06	0.514	13.1*	5.744	250
			2603	1.000	----	734	369	1.251	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/99	1/60	1/60	----	
			<吹き抜け柱のF> 2.37 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
104	1	曲げ柱 43.0 86.0	385	494.0	----	569	233	233	2.60	0.06	0.04	0.514	13.1*	5.744	250
			2603	1.000	----	579	331	1.426	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/46	1/50	1/50	----	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cR <sub>max</sub> 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
	B	D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cRmax <sub>n</sub>	cRmax <sub>s</sub>	cRmax <sub>t</sub>	cRmax <sub>b</sub>	cRmax <sub>h</sub>	cRmax <sub>α</sub>
9		曲げ柱 43.0 86.0	387 2603	494.0 1.000	----	570 580	233 332	233 1.425	2.60 1/150	0.06 1/30	0.04 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
105	1	曲げ柱 43.0 86.0	462 2603	494.0 1.000	----	596 605	243 338	243 1.389	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
3	4	せん断壁	1712 ----	----	574.0 ----	11494 11494	4005 3724	1900 0.930	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	1075 3450	494.0 1.000	----	712 721	290 437	290 1.507	2.60 1/150	0.12 1/30	0.04 1/30	0.465 1/50	11.3* 1/50	7.057 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
6	7	せん断壁	1613 ----	----	574.0 ----	11349 11349	3954 3716	1900 0.940	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	463 2603	494.0 1.000	----	596 606	243 338	243 1.389	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
106	1	曲げ柱 43.0 86.0	485 2603	494.0 1.000	----	603 613	246 339	246 1.379	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
9		曲げ柱 43.0 86.0	482 2603	494.0 1.000	----	602 612	246 339	246 1.380	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
107	1	曲げ柱 43.0 86.0	454 2603	494.0 1.000	----	593 603	242 337	242 1.393	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
3	4	せん断壁	1559 ----	----	574.0 ----	11269 11269	3927 3711	1900 0.945	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	696 3450	494.0 1.000	----	615 625	251 407	251 1.622	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.057 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
6	7	せん断壁	1994 ----	----	574.0 ----	11906 11906	4148 3746	1900 0.903	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	454 2603	494.0 1.000	----	593 603	242 337	242 1.393	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/51	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
108	1	曲げ柱 43.0 86.0	490 2603	494.0 1.000	----	605 615	247 340	247 1.377	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/54	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
9		曲げ柱 43.0 86.0	492 2603	550.8 1.000	----	604 615	221 340	221 1.535	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/34	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.405 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109	1	曲げ柱 43.0 86.0	535 2603	494.0 1.000	----	584 630	246 340	246 1.384	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/53	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
3	4	せん断壁	2265 ----	----	574.0 ----	11053 11053	3851 1583	1583 0.411	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	647 3450	494.0 1.000	----	602 612	246 403	246 1.641	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.057 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
6	7	せん断壁	3869 ----	----	687.0 ----	14737 14737	4290 2612	2612 0.609	1.00						

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	ho	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	$\tau u/Fc$	pt	s/db	ho/D	s	
	B	D	Nc	ho/Ho	hcwo	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry	cRmaxn	cRmaxs	cRmaxt	cRmaxb	cRmaxh	cRmax	
		D'							cRmy	cRmp	cRmu	cRmu	cRmu	Rsu	cα	
9	9	曲げ柱 43.0 86.0	493 2603	607.0 1.000	----	604 616	201 340	201 1.692	2.60 1/150	0.08 1/150	0.04 1/25	0.514 1/30	13.1* 1/50	7.058 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
110	1	曲げ柱 43.0 86.0	643 2603	494.0 1.000	----	590 665	254 347	254 1.365	2.60 1/150	0.10 1/150	0.05 1/57	0.514 1/30	11.3* 1/50	5.744 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
9	9	曲げ柱 43.0 86.0	562 2603	607.0 1.000	----	627 639	209 345	209 1.656	2.60 1/150	0.09 1/150	0.04 1/27	0.514 1/30	13.1* 1/50	7.058 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
111	1	曲げ柱 43.0 86.0	554 2603	494.0 1.000	----	590 636	248 341	248 1.375	2.60 1/150	0.09 1/150	0.05 1/55	0.514 1/30	11.3* 1/50	5.744 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
3	4	せん断壁	3050 ----	----	687.0 ----	12200 12200	3552 2392	2392 0.674	1.00							
5	5	曲げ柱 70.0 70.0	575 3450	607.0 1.000	----	580 593	193 397	193 2.055	2.60 1/150	0.07 1/150	0.03 1/16	0.465 1/30	11.3* 1/50	8.671 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
6	7	せん断壁	3710 ----	----	1039.0 ----	14517 14517	2794 2150	2150 0.770	1.00							
9	9	曲げ柱 43.0 86.0	521 2603	607.0 1.000	----	613 625	204 342	204 1.677	2.60 1/150	0.08 1/150	0.04 1/26	0.514 1/30	13.1* 1/50	7.058 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
112	1	曲げ柱 43.0 86.0	514 2603	607.0 1.000	----	611 623	203 342	203 1.680	2.60 1/150	0.08 1/150	0.04 1/26	0.514 1/30	13.1* 1/50	7.058 1/30	250 1/50	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
2	曲げ柱	35.0 35.0	112 862	258.0 1.000	----	89 89	69 118	69 1.710	2.60 1/150 1/150	0.05 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3	せん断柱型付壁	35.0 35.0	278 ----	191.0 0.838	----	1283	680 491	491 0.722	1.00						
4	曲げ柱	35.0 35.0	176 862	191.0 0.838	----	96 96	101 123	101 1.222	2.00 1/150 1/150	0.08 1/30 1/179	0.06 1/30 1/123	0.694 1/30 1/68	13.1* 1/50 1/81	5.457 1/30 ----	250 1/50
5	曲げ柱	35.0 35.0	369 862	258.0 1.000	----	116 116	90 138	90 1.546	2.60 1/150 1/150	0.17 1/30 1/150	0.05 1/30 1/34	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
6	曲げ柱	35.0 35.0	183 862	258.0 1.000	----	97 97	75 124	75 1.644	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
7	曲げ柱	35.0 35.0	194 862	228.0 1.000	----	98 98	86 124	86 1.446	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.05 1/30 1/43	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.514 1/30 ----	250 1/50
9	せん断柱	43.0 86.0	661 2603	228.0 1.000	----	671 671	589 511	511 0.868	1.06 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/214	250 1/50 0.788
113	1	曲げ柱	497 2603	607.0 1.000	----	606 617	201 340	201 1.689	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
2	曲げ柱	35.0 35.0	93 862	258.0 1.000	----	87 87	67 116	67 1.731	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3	せん断柱	70.0 70.0	1183 3450	228.0 1.000	----	748 748	656 575	575 0.876	1.15 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.465 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/182	250 1/50 0.720
4	せん断柱	70.0 70.0	1132 3450	228.0 1.000	----	735 735	645 571	571 0.885	1.15 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.465 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/179	250 1/50 0.720

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
5		せん断柱 70.0 70.0	917 3450	228.0 1.000	----	616 616	541 540	0.999	1.26 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.388 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/150	250 1/50 0.720
6		せん断柱 70.0 70.0	1194 3450	228.0 1.000	----	751 751	658 576	0.875	1.14 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.465 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/182	250 1/50 0.720
7		せん断柱 70.0 70.0	1209 3450	228.0 1.000	----	754 754	662 577	0.872	1.14 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.465 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/183	250 1/50 0.720
9		せん断柱 43.0 86.0	651 2603	228.0 1.000	----	668 668	586 510	0.871	1.06 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/213	250 1/50 0.788
10		曲げ柱 45.0 45.0	148 1426	248.0 1.000	----	188 188	152 182	1.194	2.06 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.05 1/30 1/159	0.700 1/30 1/77	13.1* 1/50 1/77	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
11		曲げ柱 45.0 45.0	246 1426	248.0 1.000	----	204 204	164 189	1.153	1.77 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.06 1/30 1/286	0.700 1/30 1/98	13.1* 1/50 1/98	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
114	1	曲げ柱 43.0 86.0	577 2603	607.0 1.000	----	632 644	210 347	1.649	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.04 1/30 1/27	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50 ----
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
2		曲げ柱 35.0 35.0	86 862	258.0 1.000	----	86 86	67 116	1.739	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50 ----
3	7	せん断壁	1203 ----	----	308.0 ----	65447 65447	21249 5848	0.275	1.00						
9		せん断柱 43.0 86.0	675 2603	228.0 1.000	----	676 676	593 512	0.864	1.06 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/216	250 1/50 0.788
10		曲げ柱 45.0 45.0	14 1426	248.0 1.000	----	167 167	134 171	1.272	2.47 1/150 1/150	0.00 1/30 1/150	0.05 1/30 1/87	0.700 1/30 1/55	13.1* 1/50 1/55	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
11		曲げ柱 45.0 45.0	12 1426	248.0 1.000	----	166 166	134 171	1.273	2.47 1/150 1/150	0.00 1/30 1/150	0.05 1/30 1/87	0.700 1/30 1/55	13.1* 1/50 1/55	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
115	1	曲げ柱 43.0 86.0	498 2603	607.0 1.000	----	606 617	201 340	201 1.689	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
	2	曲げ柱 35.0 35.0	88 862	258.0 1.000	----	86 86	67 116	67 1.736	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
	3	せん断柱 70.0 70.0	1461 3450	228.0 1.000	----	749 749	657 584	584 0.889	1.16 1/150 1/150	0.17 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.388 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/178	250 1/50 0.720
	4	曲げ柱 70.0 70.0	925 3450	372.0 1.000	----	618 618	333 425	333 1.277	2.49 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/85	0.388 1/30 1/54	11.3* 1/50 1/54	5.314 1/30 ----	250 1/50
	5	曲げ柱 70.0 70.0	1058 3450	372.0 1.000	----	652 652	351 435	351 1.242	2.32 1/150 1/150	0.12 1/30 1/106	0.05 1/30 1/62	0.388 1/30 1/62	11.3* 1/50 1/62	5.314 1/30 ----	250 1/50
	6	曲げ柱 70.0 70.0	715 3450	372.0 1.000	----	564 564	303 408	303 1.345	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/61	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.314 1/30 ----	250 1/50
	7	せん断柱 70.0 70.0	1309 3450	228.0 1.000	----	713 713	626 572	572 0.914	1.18 1/150 1/150	0.15 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.388 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/171	250 1/50 0.720
	9	せん断柱 43.0 86.0	647 2603	228.0 1.000	----	667 667	585 510	510 0.872	1.07 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/213	250 1/50 0.788
	10	曲げ柱 45.0 45.0	65 1426	248.0 1.000	----	175 175	141 175	141 1.239	2.31 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.05 1/30 1/108	0.700 1/30 1/63	13.1* 1/50 1/63	5.511 1/30 ----	250 1/50
	11	曲げ柱 45.0 45.0	124 1426	248.0 1.000	----	185 185	149 180	149 1.206	2.13 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/141	0.700 1/30 1/73	13.1* 1/50 1/73	5.511 1/30 ----	250 1/50
116	1	曲げ柱 43.0 86.0	487 2603	607.0 1.000	----	602 614	200 339	200 1.695	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															



< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cwo</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
2		曲げ柱 35.0 35.0	91 862	258.0 1.000	----	87 87	67 116	67 1.733	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3		曲げ柱 35.0 35.0	252 862	258.0 1.000	----	104 104	81 129	81 1.598	2.60 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.05 1/30 1/30	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
4	5	曲げ壁	546 ----	----	452.0 ----	9197 9197	2035 2214	2035 1.088	1.29						
6		曲げ柱 35.0 35.0	172 862	402.0 1.000	----	96 96	48 123	48 2.576	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/10	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.486 1/30 ----	250 1/50
7		曲げ柱 35.0 35.0	282 862	228.0 1.000	----	107 107	94 132	94 1.398	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.05 1/30 1/50	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.514 1/30 ----	250 1/50
9		せん断柱 43.0 86.0	746 2603	228.0 1.000	----	698 698	613 518	518 0.845	1.04 1/150 1/174	0.11 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/223	250 1/50 0.788
10		曲げ柱 45.0 45.0	55 1426	248.0 1.000	----	173 173	140 174	140 1.245	2.34 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.05 1/30 1/103	0.700 1/30 1/61	13.1* 1/50 1/61	5.511 1/30 ----	250 1/50
11		曲げ柱 45.0 45.0	95 1426	248.0 1.000	----	180 180	145 177	145 1.222	2.22 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/123	0.700 1/30 1/68	13.1* 1/50 1/68	5.511 1/30 ----	250 1/50
117	1	曲げ柱 43.0 86.0	467 2603	607.0 1.000	----	595 607	198 338	198 1.706	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
2		曲げ柱 35.0 35.0	80 862	258.0 1.000	----	85 85	66 115	66 1.746	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3	7	せん断壁	6668 ----	----	1039.0 ----	270845 270845	52136 15201	15201 0.292	1.00						
9		せん断柱 43.0 86.0	649 2603	228.0 1.000	----	667 667	585 510	510 0.872	1.06 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/213	250 1/50 0.788

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
10		曲げ柱 45.0 45.0	57 1426	248.0 1.000	----	174 174	140 174	140 1.244	2.33 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.05 1/30 1/104	0.700 1/30 1/62	13.1* 1/50 1/62	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
11		曲げ柱 45.0 45.0	103 1426	248.0 1.000	----	181 181	146 178	146 1.217	2.19 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/128	0.700 1/30 1/69	13.1* 1/50 1/69	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
118	1	曲げ柱 43.0 86.0	403 2603	607.0 1.000	----	573 585	191 333	191 1.743	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50 ----
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
2		曲げ柱 35.0 35.0	142 862	258.0 1.000	----	92 92	72 120	72 1.680	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50 ----
9		せん断柱 43.0 86.0	610 2603	228.0 1.000	----	654 654	574 507	507 0.883	1.07 1/150 1/174	0.09 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/209	250 1/50 0.788
10		曲げ柱 45.0 45.0	54 1426	248.0 1.000	----	173 173	140 174	140 1.246	2.34 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.05 1/30 1/103	0.700 1/30 1/61	13.1* 1/50 1/61	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
11		曲げ柱 45.0 45.0	101 1426	248.0 1.000	----	181 181	146 178	146 1.218	2.20 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/127	0.700 1/30 1/69	13.1* 1/50 1/69	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
119	1	せん断柱 43.0 86.0	896 2603	228.0 1.000	----	746 746	654 530	530 0.810	1.01 1/150 1/174	0.14 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	13.1* 1/50 ----	2.651 1/30 1/239	250 1/50 0.788
2		曲げ柱 35.0 35.0	13 862	228.0 1.000	----	77 77	68 110	68 1.628	2.60 1/150 1/150	0.01 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.514 1/30 ----	250 1/50 ----
3		せん断柱 120.0 55.0	1519 4646	228.0 1.000	----	855 855	750 639	639 0.851	1.12 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.07 1/30 ----	0.576 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	4.145 1/30 1/190	250 1/50 0.720
7	9	せん断壁	2944 ----	----	308.0 ----	49487 49487	16067 3700	3700 0.230	1.00						
10		曲げ柱 45.0 45.0	85 1426	248.0 1.000	----	178 178	144 176	144 1.227	2.25 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.05 1/30 1/118	0.700 1/30 1/66	13.1* 1/50 1/66	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
11		曲げ柱 45.0 45.0	101 1426	248.0 1.000	----	181 181	146 178	146 1.218	2.20 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/127	0.700 1/30 1/69	13.1* 1/50 1/69	5.511 1/30 ----	250 1/50
121	2	曲げ柱型付壁 35.0 35.0	512 ----	258.0 1.000	----	----	198 453	198 2.283	1.50						
8		曲げ柱 45.0 45.0	210 1426	248.0 1.000	----	198 198	160 186	160 1.167	1.88 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.06 1/30 1/225	0.700 1/30 1/90	13.1* 1/50 1/90	5.511 1/30 ----	250 1/50
9		曲げ柱 45.0 45.0	97 1426	248.0 1.000	----	180 180	145 177	145 1.221	2.21 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/124	0.700 1/30 1/68	13.1* 1/50 1/68	5.511 1/30 ----	250 1/50
10		曲げ柱 45.0 45.0	112 1426	248.0 1.000	----	183 183	147 179	147 1.212	2.17 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/133	0.700 1/30 1/71	13.1* 1/50 1/71	5.511 1/30 ----	250 1/50
11		曲げ柱 45.0 45.0	75 1426	248.0 1.000	----	177 177	142 176	142 1.233	2.28 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.05 1/30 1/113	0.700 1/30 1/64	13.1* 1/50 1/64	5.511 1/30 ----	250 1/50
122	8 10	せん断壁	341 ----	----	308.0 ----	50900 50900	16526 6482	6482 0.392	1.00						
116	7	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	308.0 ----	2704 2704	878 1270	878 1.447	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	1.01 N/mm2				(雑壁No. 1)	
109	1	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	308.0 ----	1007 1007	327 742	327 2.270	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.64 N/mm2				(雑壁No. 8)	
111	1	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	308.0 ----	1007 1007	327 742	327 2.270	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.64 N/mm2				(雑壁No. 9)	
109	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	687.0 ----	1199 1199	349 817	349 2.341	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.62 N/mm2				(雑壁No. 10)	
111	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	687.0 ----	1199 1199	349 817	349 2.341	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.62 N/mm2				(雑壁No. 11)	
111	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	687.0 ----	1199 1199	349 817	349 2.341	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.62 N/mm2				(雑壁No. 12)	

&lt; 1階 &gt; RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
		D	D'						cR <sub>my</sub>	R <sub>my</sub>	cR <sub>mp</sub>	cR <sub>mu</sub>	R <sub>mu</sub>	R <sub>su</sub>	
111	5	雑壁	0	----	308.0	2592	842	842	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.83	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No.	13)
		曲げ壁 (フレーム面外)	----	----	----	2592	1425	1.693							
111	6	雑壁	0	----	308.0	1008	327	327	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.54	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No.	14)
		曲げ壁 (フレーム面外)	----	----	----	1008	852	2.604							
112	7	雑壁	0	----	308.0	4266	1385	1385	1.28	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	1.26	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No.	15)
		曲げ壁 (フレーム面外)	----	----	----	4266	1618	1.168							
112	9	雑壁	0	----	308.0	1101	358	358	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.67	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No.	16)
		曲げ壁 (フレーム面外)	----	----	----	1101	780	2.181							
116	5	雑壁	0	----	308.0	172	56	56	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.31	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No.	18)
		曲げ壁 (フレーム面外)	----	----	----	172	187	3.349							
116	5	雑壁	0	----	308.0	174	56	56	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.26	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No.	19)
		曲げ壁 (フレーム面外)	----	----	----	174	209	3.706							
119	2	雑壁	0	----	308.0	1160	377	377	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.58	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No.	20)
		曲げ壁 (フレーム面外)	----	----	----	1160	819	2.175							
122	1	雑壁	0	----	308.0	17615	5719	3936	1.00	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	1.48	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No.	27)
		せん断壁 (フレーム面内)	----	----	----	17615	3936	0.688							

【RC鉛直部材の強度寄与係数】 Y方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

分類 : 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱、極脆性袖壁付柱、せん断袖壁付柱、曲げ袖壁付柱、曲げ壁、せん断壁、せん断柱型付壁、曲げ柱型付壁

Q<sub>Su</sub>/Q<sub>Mu</sub> : せん断終局強度/曲げ終局強度時のせん断力  
 R<sub>my</sub>, R<sub>su</sub> : 柱の曲げ降伏層間変形角、せん断柱の終局時層間変形角  
 α<sub>m1</sub> : F 1=0.8の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m2</sub> : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m3</sub> : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m4</sub> : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m5</sub> : 1.27 ≤ F 1の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>s1</sub> : F 1=0.8の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s2</sub> : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s3</sub> : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s4</sub> : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s5</sub> : 1.27 ≤ F 1の場合のせん断柱の強度寄与係数

F, G-No. : F指標値とそのグループ番号  
 Q<sub>u</sub> : 保有せん断力 (kN)  
 F 1 : 第1グループのF指標値  
 α 1 : F 1=0.8の場合の強度寄与係数 α  
 α 2 : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合の強度寄与係数 α  
 α 3 : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合の強度寄与係数 α  
 α 4 : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合の強度寄与係数 α  
 α 5 : 1.27 ≤ F 1の場合の強度寄与係数 α  
 \*印は、強度寄与係数を直接指定した場合を示す。 極脆性柱・せん断柱・曲げ柱それぞれで最小となるαに“< >”付を出力  
 R 1 : 第1グループの終局強度時変形角 以下に各グループが第1グループになる場合のF 1との対応を示す。

・RC階、混合RC階

G-No.	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F1	0.8	1.0	1.1	1.2	1.27	1.4	1.5	1.75	2.0	2.25	2.6	3.0	3.2
R1	1/500	1/250	1/200	1/167	1/150	1/135	1/125	1/100	1/82	1/66	1/50	1/35	1/30

< 3階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub>	R <sub>my</sub>	R <sub>su</sub>	α 1	α s1	α 2	α s2	α 3	α s3	α 4	α s4	α 5	α s5	
									α m1		α m2		α m3		α m4		α m5		
102	3	曲げ柱	2.60	(11)	112	1/150	<0.510 >	<0.720 >	<0.825 >	<0.929 >	<1.000 >								
		曲げ柱	2.60	(11)	106	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	114	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	106	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	112	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	106	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	112	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
103	1	曲げ柱	1.91	(8)	362	1/150	<0.510 >	<0.720 >	<0.825 >	<0.929 >	<1.000 >								
		曲げ柱	1.90	(8)	363	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
104	1	曲げ柱	2.60	(11)	294	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	104	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	102	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	109	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	101	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	101	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								

< 3階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
	7	曲げ柱	2.60	(11)	105	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	293	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
105	1	曲げ柱	2.60	(11)	307	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	曲げ柱	1.54	(7)	251	1/185	0.559		0.817		0.947		1.000		<1.000 >	
	4	6	せん断壁	1.00	(2)	7400	---	1.000*	1.000*							
	7	曲げ柱	1.44	(6)	256	1/185	<0.559 >		<0.817 >		<0.947 >		<1.000 >		<1.000 >	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	308	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
106	1	曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	308	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
107	1	曲げ柱	2.60	(11)	306	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	曲げ柱	2.31	(10)	217	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	7	曲げ柱	2.25	(10)	221	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	306	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
108	1	曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109	1	曲げ柱	2.60	(11)	306	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	せん断柱	1.25	(4)	280	1/150	<0.518 >		<0.731 >		<0.838 >		<0.943 >			
	4	6	せん断壁	1.00	(2)	3885	---	0.650	0.518	0.720	0.731	0.825	0.838	0.929	0.943	
	7	極脆性柱	0.80	(1)	564	---	<1.000 >									
	9	曲げ柱	2.60	(11)	314	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
110	1	曲げ柱	1.65	(7)	369	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		1.000	
	9	曲げ柱	2.51	(10)	321	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
111	1	曲げ柱	1.65	(7)	369	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	せん断柱	1.21	(4)	300	1/150	0.540	0.540	0.762	0.762	0.874	0.874	0.983	0.983		
					0.944	1/162	0.510		0.720		0.825		0.929			

## &lt; 3階 &gt; RC

階	軸	軸	分類	F	G-No.	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>my</sub> /R <sub>su</sub>	α <sub>1</sub> α <sub>m1</sub>	α <sub>s1</sub>	α <sub>2</sub> α <sub>m2</sub>	α <sub>s2</sub>	α <sub>3</sub> α <sub>m3</sub>	α <sub>s3</sub>	α <sub>4</sub> α <sub>m4</sub>	α <sub>s4</sub>	α <sub>5</sub> α <sub>m5</sub>	α <sub>s5</sub>
4			せん断柱	1.20	(4)		311	1/150	0.550		0.776		0.889		1.000			
6	7		せん断壁	1.00	(2)		0.928 1318	1/167 ---	0.510 0.650	0.550	0.720 1.000	0.776	0.825 0.889	0.889	0.929 1.000	1.000		
9			曲げ柱	2.60	(11)		314	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
112	1		曲げ柱	2.60	(11)		312	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)		312	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
113	1		曲げ柱	2.60	(11)		305	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
3			せん断柱	1.06	(2)		309	1/185	<0.625 >		<0.914 >							
4			せん断柱型付壁	1.00	(2)		0.894 1240	1/217 ---	0.559 0.650	0.625	0.817 1.000	0.914						
6			曲げ柱型付壁	1.50	(7)		712	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
7			せん断柱	1.05	(2)		315	1/185	0.634		0.927							
9			曲げ柱	2.60	(11)		0.881 305	1/222 1/150	0.559 0.510	0.634	0.817 0.720	0.927	0.825		0.929		1.000	
114	1		曲げ柱	2.60	(11)		309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)		309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115	1		曲げ柱	2.60	(11)		306	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
3			曲げ柱	2.25	(10)		221	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
7			曲げ柱	2.34	(10)		215	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)		306	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116	1		曲げ柱	2.60	(11)		309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)		309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
117	1		曲げ柱	2.60	(11)		307	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
3			曲げ柱	1.53	(7)		252	1/185	0.559		0.817		0.947		1.000		1.000	
4	6		せん断壁	1.00	(2)		7400	---	1.000*		1.000*							
7			曲げ柱	1.58	(7)		250	1/185	0.559		0.817		0.947		1.000		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)		307	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
118	1		曲げ柱	2.60	(11)	296	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3		曲げ柱	2.60	(11)	103	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4		曲げ柱	2.60	(11)	101	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	5		曲げ柱	2.60	(11)	110	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6		曲げ柱	2.60	(11)	100	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7		曲げ柱	2.60	(11)	107	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	2.60	(11)	294	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
119	1		曲げ柱	1.99	(8)	358	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.99	(8)	357	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
120	3		曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4		曲げ柱	2.60	(11)	104	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	5		曲げ柱	2.60	(11)	113	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6		曲げ柱	2.60	(11)	104	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7		曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
111	7	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	334		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
109	6	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	341		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
109	6	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	15		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
103	1		曲げ柱	2.34	(10)	298	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	3	4	せん断壁	1.00	(2)	4400	---	1.000*		1.000*							
	5		曲げ柱	2.60	(11)	324	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	6	7	せん断壁	1.00	(2)	4400	---	1.000*		1.000*							
	9		曲げ柱	2.37	(10)	295	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	



## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$ / $\frac{Q_{Mu}}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
104	1	曲げ柱	2.60	(11)	233	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	233	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
105	1	曲げ柱	2.60	(11)	243	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	290	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	243	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
106	1	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
107	1	曲げ柱	2.60	(11)	242	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	251	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	242	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
108	1	曲げ柱	2.60	(11)	247	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	221	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109	1	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	2282	---	0.650		1.000							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	2539	---	0.650		1.000							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
110	1	曲げ柱	2.60	(11)	254	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	209	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
111	1	曲げ柱	2.60	(11)	248	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_u}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
	3	4	せん断壁	1.00	(2)	2329	---	0.650		1.000							
	5		曲げ柱	2.60	(11)	193	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7	せん断壁	1.00	(2)	1361	---	0.650		1.000							
	9		曲げ柱	2.60	(11)	204	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
112	1		曲げ柱	2.60	(11)	203	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	407	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
113	1		曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3		曲げ柱	1.27	(5)	455	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4	5	せん断壁	1.00	(2)	5100	---	1.000*		1.000*							
	6		曲げ柱	1.27	(5)	468	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7		曲げ柱	1.27	(5)	457	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	396	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
114	1		曲げ柱	2.60	(11)	210	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	404	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115	1		曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3		曲げ柱	1.27	(5)	454	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4	5	せん断壁	1.00	(2)	5100	---	1.000*		1.000*							
	6		曲げ柱	2.55	(10)	338	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7		曲げ柱	1.56	(7)	419	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	397	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116	1		曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	407	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
117	1		曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3		曲げ柱	1.51	(7)	423	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

< 2階 > RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
4	6	せん断壁		1.00	(2)	10000	---	1.000*		1.000*							
7		曲げ柱		1.59	(7)	417	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
9		曲げ柱		1.27	(5)	398	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
118	1	曲げ柱		2.60	(11)	191	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱		1.27	(5)	382	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
119	1	せん断柱		1.21	(4)	455	1/150	<0.543 >		<0.766 >		<0.878 >		<0.988 >			
	3	曲げ柱		1.27	(5)	0.940 515	1/164 1/150	0.510	0.543	0.720	0.766	0.825	0.878	0.929	0.988		1.000
	4	曲げ柱		1.27	(5)	466	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	5	曲げ柱		1.27	(5)	506	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	曲げ柱		1.27	(5)	462	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7	せん断柱型付壁		1.00	(2)	2483	---	0.650		1.000							
	9	せん断柱		1.21	(4)	456 0.938	1/150 1/164	0.544	0.544	0.767	0.767	0.879	0.879	0.990	0.929	0.990	
117	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	20		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
116	7	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	185		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
119	1	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	201		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
109	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	316		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	316		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	316		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	708		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
117	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	45		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
117	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	40		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	

< 1階 > RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
103	1	曲げ柱		2.34	(10)	298	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	3	4	せん断壁	1.00	(2)	4400	---	1.000*		1.000*							
	5	曲げ柱		2.60	(11)	324	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	6	7	せん断壁	1.00	(2)	4400	---	1.000*		1.000*							

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
	9	曲げ柱	2.37	(10)	295	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
104	1	曲げ柱	2.60	(11)	233	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	233	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
105	1	曲げ柱	2.60	(11)	243	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	290	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	243	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
106	1	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
107	1	曲げ柱	2.60	(11)	242	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	251	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	242	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
108	1	曲げ柱	2.60	(11)	247	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	221	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109	1	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1583	---	0.650		1.000							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	2612	---	0.650		1.000							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
110	1	曲げ柱	2.60	(11)	254	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	209	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

< 1 階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
111	1	曲げ柱	2.60	(11)	248	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	2392	---	0.650		1.000							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	193	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	2150	---	0.650		1.000							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	204	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
112	1	曲げ柱	2.60	(11)	203	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2	曲げ柱	2.60	(11)	69	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	せん断柱型付壁	1.00	(2)	491	---	0.650		1.000							
	4	曲げ柱	2.00	(9)	101	1/179	0.551		0.801		0.927		1.000		<1.000 >	
	5	曲げ柱	2.60	(11)	90	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	曲げ柱	2.60	(11)	75	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7	曲げ柱	2.60	(11)	86	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	せん断柱	1.06	(2)	511	1/174	0.627		0.908							
113	1	曲げ柱	2.60	(11)	0.868 201	1/214 1/150	0.544 0.510	0.627	0.788	0.908	0.825		0.929		1.000	
	2	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	せん断柱	1.15	(3)	0.876 575	1/182 1/150	0.510 0.582	0.582	0.821	0.941	0.825	0.941				
	4	せん断柱	1.15	(3)	0.885 571	1/179 1/150	<0.510 > 0.576	0.576	0.814	0.932	0.825	0.932				
	5	せん断柱	1.26	(4)	0.999 540	1/150 1/150	<0.510 > 0.510	0.510	0.721	0.929	<0.826 >	<0.929 >				
	6	せん断柱	1.14	(3)	0.875 576	1/182 1/150	0.510 0.583	0.583	0.823	0.943	0.825	0.943				
	7	せん断柱	1.14	(3)	0.872 577	1/183 1/150	0.510 0.585	0.585	0.825	0.946	0.825	0.946				
	9	せん断柱	1.06	(2)	0.871 510	1/213 1/174	0.544 0.624	0.624	0.905	0.905	0.825	0.946				
	10	曲げ柱	2.06	(9)	152	1/150	<0.510 >	0.788	0.905		<0.825 >		<0.929 >		1.000	
	11	曲げ柱	1.77	(8)	164	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
114	1	曲げ柱	2.60	(11)	210	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

< 1階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
	2	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	7 せん断壁	1.00	(2)	5848	---	0.650		1.000							
	9	せん断柱	1.06	(2)	512	1/174	0.629		0.912							
	10	曲げ柱	2.47	(10)	0.864 134	1/216 1/150	0.544 0.510	0.629	0.788 0.720	0.912			0.825	0.929		1.000
	11	曲げ柱	2.47	(10)	134	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115	1	曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	せん断柱	1.16	(3)	584	1/150	0.574		0.810		0.928					
	4	曲げ柱	2.49	(10)	0.889 333	1/178 1/150	0.540 0.510	0.574	0.720 0.720	0.810	0.825 0.825	0.928	0.929		1.000	
	5	曲げ柱	2.32	(10)	351	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	曲げ柱	2.60	(11)	303	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7	せん断柱	1.18	(3)	572	1/150	<0.558 >		<0.788 >		<0.903 >					
	9	せん断柱	1.07	(2)	0.914 510	1/171 1/174	0.510 0.624	0.558	0.720 0.903	0.788	0.825 0.903					
	10	曲げ柱	2.31	(10)	0.872 141	1/213 1/150	0.544 0.510	0.624	0.788 0.720	0.903			0.825	0.929		1.000
	11	曲げ柱	2.13	(9)	149	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116	1	曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	曲げ柱	2.60	(11)	81	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4	5 曲げ壁	1.29	(5)	2035	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
	6	曲げ柱	2.60	(11)	48	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7	曲げ柱	2.60	(11)	94	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	せん断柱	1.04	(2)	518	1/174	0.644		0.932							
	10	曲げ柱	2.34	(10)	0.845 140	1/223 1/150	0.544 0.510	0.644	0.788 0.720	0.932			0.825	0.929		1.000
	11	曲げ柱	2.22	(9)	145	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>my</sub> /R <sub>su</sub>	α <sub>1</sub> α <sub>m1</sub>	α <sub>s1</sub>	α <sub>2</sub> α <sub>m2</sub>	α <sub>s2</sub>	α <sub>3</sub> α <sub>m3</sub>	α <sub>s3</sub>	α <sub>4</sub> α <sub>m4</sub>	α <sub>s4</sub>	α <sub>5</sub> α <sub>m5</sub>	α <sub>s5</sub>
117	1		曲げ柱	2.60	(11)		198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2		曲げ柱	2.60	(11)		66	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	7	せん断壁	1.00	(2)		15201	---	0.650		1.000							
	9		せん断柱	1.06	(2)		510	1/174	0.624		0.904							
	10		曲げ柱	2.33	(10)		0.872 140	1/213 1/150	0.544 0.510	0.624	0.788 0.720	0.904	0.825		0.929		1.000	
	11		曲げ柱	2.19	(9)		146	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
118	1		曲げ柱	2.60	(11)		191	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2		曲げ柱	2.60	(11)		72	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		せん断柱	1.07	(2)		507	1/174	<0.616 >		<0.892 >							
	10		曲げ柱	2.34	(10)		0.883 140	1/209 1/150	0.544 0.510	0.616	0.788 0.720	0.892	0.825		0.929		1.000	
	11		曲げ柱	2.20	(9)		146	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
119	1		せん断柱	1.01	(2)		530	1/174	0.672		0.973							
	2		曲げ柱	2.60	(11)		0.810 68	1/239 1/150	0.544 0.510	0.672	0.788 0.720	0.973	0.825		0.929		1.000	
	3		せん断柱	1.12	(3)		639	1/150	0.599		0.846		0.969					
	7	9	せん断壁	1.00	(2)		0.851 3700	1/190 ---	0.510 0.650	0.599	0.720 1.000	0.846	0.825	0.969				
	10		曲げ柱	2.25	(10)		144	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	11		曲げ柱	2.20	(9)		146	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
121	2		曲げ柱型付壁	1.50	(7)		198	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
	8		曲げ柱	1.88	(8)		160	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	2.21	(9)		145	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	10		曲げ柱	2.17	(9)		147	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	11		曲げ柱	2.28	(10)		142	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
122	8	10	せん断壁	1.00	(2)		6482	---	0.650		1.000							

< 1 階 > RC

FL	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
116	7	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	878		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
109	1	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	327		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	1	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	327		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
109	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	349		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	349		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	349		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	842		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	6	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	327		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
112	7	雑壁	曲げ壁	1.28	(5)	1385		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
112	9	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	358		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
116	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	56		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
116	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	56		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
119	2	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	377		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
122	1	雑壁	せん断壁	1.00	(2)	3936		0.650		1.000							





【鉛直部材の諸元：（伏図）】 Y方向 正加力時 2次診断

..... : X方向の壁      ---- : Y方向の壁  
上段：保有せん断力    下段：F指標,破壊形式  
鉛直部材の分類 S：せん断柱 X：極脆性柱 □：その他

破壊形式

CB：曲げ柱                      CS：せん断柱                      CSS：極脆性柱                      CWB：曲げ袖壁付柱                      CWS：せん断袖壁付柱                      CWSS：極脆性袖壁付柱  
WCB：曲げ柱型付壁                      WCS：せん断柱型付壁  
WB：曲げ壁                      WS：せん断壁

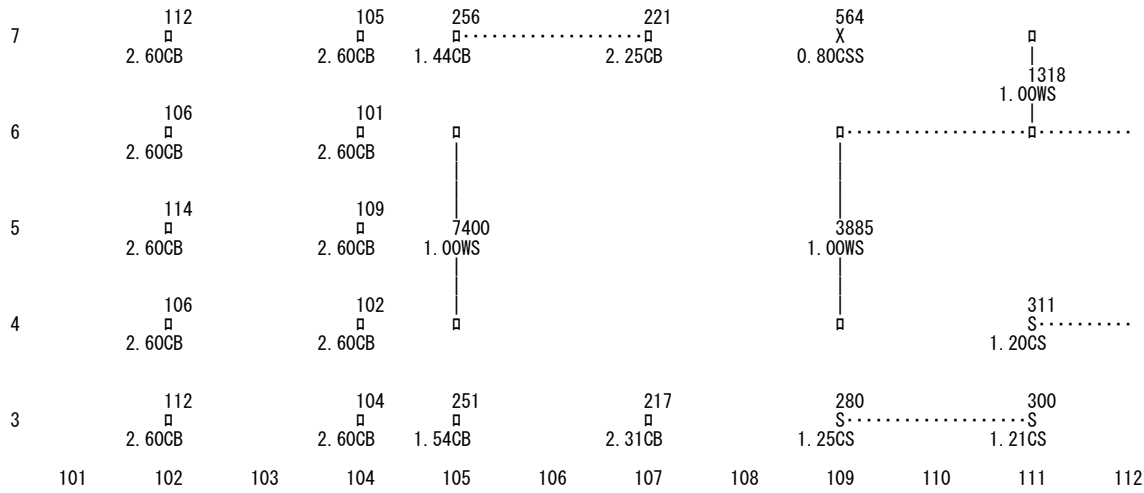
< 3 階 > RC

11

10

9  
 363 □ 293 □ 308 □ 308 □ 306 □ 309 □ 314 □ 321 □ 314 □ 312 □  
 1.90CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.51CB 2.60CB 2.60CB

8



11

10

9            312            305            309            306            309            307            294            357  
              □            □            □            □            □            □            □            □            □  
              2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    2.60CB    1.99CB

8

7                    315                    215                    250                    107                    111  
                      S                    □                    □                    □                    □                    □  
                      1.05CS                2.34CB                1.58CB                2.60CB                2.60CB

6                    712                    100                    104  
                      □                    □                    □                    □  
                      .....                    1.50WCB                2.60CB                2.60CB

5                    7400                    110                    113  
                      |                    □                    □                    □  
                      1.00WS                2.60CB                2.60CB

4                    1240                    101                    104  
                      □                    □                    □                    □  
                      .....                    1.00WCS                2.60CB                2.60CB

3                    309                    221                    252                    103                    111  
                      S .....                    □                    □                    □                    □                    □  
                      1.06CS                2.25CB                1.53CB                2.60CB                2.60CB

112            113            114            115            116            117            118            119            120            121            122

3

.....

2

1

	362	294	307	309	306	309	306	369	369	312
	□	□	□	□	□	□	□	□	□	□
	1. 91CB	2. 60CB	2. 60CB	2. 60CB	2. 60CB	2. 60CB	2. 60CB	1. 65CB	1. 65CB	2. 60CB

101      102      103      104      105      106      107      108      109      110      111      112

3	.....							
2								
1	312 □ 2.60CB	305 □ 2.60CB	309 □ 2.60CB	306 □ 2.60CB	309 □ 2.60CB	307 □ 2.60CB	296 □ 2.60CB	358 □ 1.99CB

112      113      114      115      116      117      118      119      120      121      122

< 2階 > RC

11

10

9	295 □ 2.37CB	233 □ 2.60CB	243 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	242 □ 2.60CB	221 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	209 □ 2.60CB	204 □ 2.60CB	407 □ 1.27CB
---	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------

8

7	□   4400 1.00WS   □	□   1900 1.00WS   □	□   1900 1.00WS   □	□.....□   2539 1.00WS   □.....□	□   1361 1.00WS   □
---	------------------------------------	------------------------------------	------------------------------------	--	------------------------------------

6

5	324 □ 2.60CB	290 □ 2.60CB	251 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	193 □ 2.60CB
---	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------

4

3	□   4400 1.00WS   □	□   1900 1.00WS   □	□   1900 1.00WS   □	□   2282 1.00WS   □	□   2329 1.00WS   □
---	------------------------------------	------------------------------------	------------------------------------	------------------------------------	------------------------------------

101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

11

10

9            407            396            404            397            407            398            382            456  
                □            □            □            □            □            □            □            S  
                1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.21CS

8

7                    457                    419                    417                    2483  
                        □                          □                          □                          □  
                        1.27CB                    1.56CB                    1.59CB                    1.00WCS

6                    468                    338                                       462  
                        □                          □                          □                          □  
                        1.27CB                    2.55CB                                       1.27CB

5                                       5100                                       10000                    506  
                        □                          □                          □                          □  
                        1.00WS                    1.00WS                    1.00WS                    1.27CB

4                                                                                                466  
                        □                          □                          □                          □  
                        1.27CB                    1.27CB                    1.27CB                    1.27CB

3                    455                    454                    423                    515  
                        □                          □                          □                          □  
                        1.27CB                    1.27CB                    1.51CB                    1.27CB

112            113            114            115            116            117            118            119            120            121            122



3

2

1	298 □ 2.34CB	233 □ 2.60CB	243 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	242 □ 2.60CB	247 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	254 □ 2.60CB	248 □ 2.60CB	203 □ 2.60CB
---	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------

101      102      103      104      105      106      107      108      109      110      111      112

3	.....							
2								
1	203 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	210 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	200 □ 2.60CB	198 □ 2.60CB	191 □ 2.60CB	455 S 1.21CS

112 113 114 115 116 117 118 119 120 121 122

< 1階 > RC

11

10

9		295 □ 2. 37CB	233 □ 2. 60CB	243 □ 2. 60CB	246 □ 2. 60CB	242 □ 2. 60CB	221 □ 2. 60CB	201 □ 2. 60CB	209 □ 2. 60CB	204 □ 2. 60CB	511 S 1. 06CS
---	--	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------

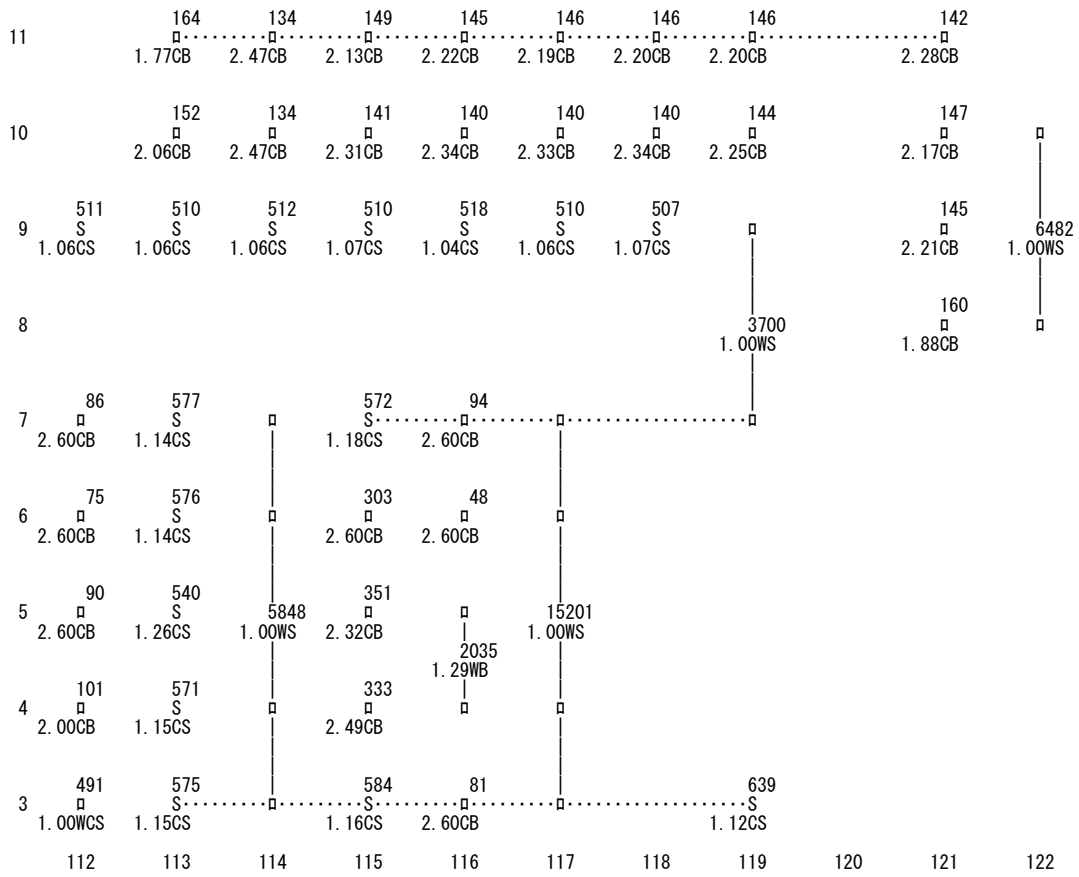
8

7											86 □ 2. 60CB
6		□ 4400 1. 00WS □	□ 1900 1. 00WS □	□ 1900 1. 00WS □	□ 2612 1. 00WS □	□ 2150 1. 00WS □	□ 75 □ 2. 60CB				

5		324 □ 2. 60CB	290 □ 2. 60CB	251 □ 2. 60CB	246 □ 2. 60CB	193 □ 2. 60CB	90 □ 2. 60CB				
---	--	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	--------------------	--	--	--	--

4		□ 4400 1. 00WS □	□ 1900 1. 00WS □	□ 1900 1. 00WS □	□ 1583 1. 00WS □	□ 2392 1. 00WS □	□ 101 □ 2. 00CB				
3		□ 491 □ 1. 00WCS									

101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----



3										.....	
2										69 □ 2.60CB	
1		298 □ 2.34CB	233 □ 2.60CB	243 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	242 □ 2.60CB	247 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	254 □ 2.60CB	248 □ 2.60CB	203 □ 2.60CB

101      102      103      104      105      106      107      108      109      110      111      112

3	.....										
2	69 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	66 □ 2.60CB	72 □ 2.60CB	68 □ 2.60CB	198 □ 1.50WCB		
1	203 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	210 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	200 □ 2.60CB	198 □ 2.60CB	191 □ 2.60CB	530 S 1.01CS			
	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122

【鉛直部材の諸元：（軸組）】 Y方向 正加力時 2次診断

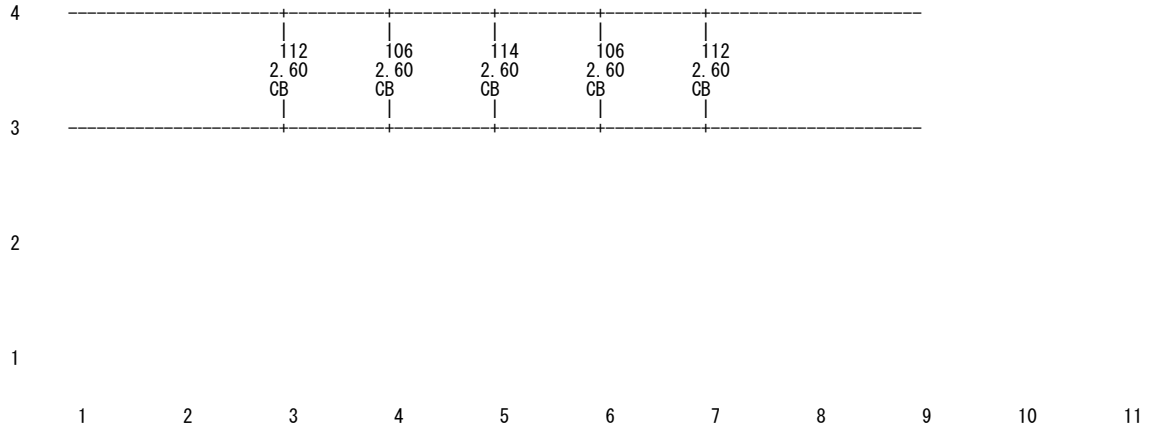
//// : 壁あり

上段 : 保有せん断力 中段 : F指標 下段 : 破壊形式

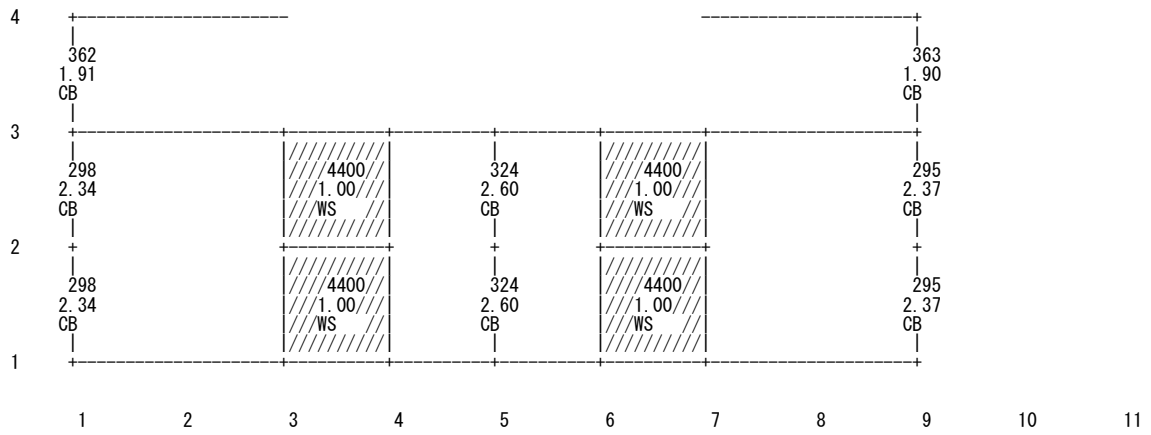
破壊形式

CB : 曲げ柱 CS : せん断柱 CSS : 極脆性柱 CWB : 曲げ袖壁付柱 CWS : せん断袖壁付柱 CWSS : 極脆性袖壁付柱  
WCB : 曲げ柱型付壁 WCS : せん断柱型付壁  
WB : 曲げ壁 WS : せん断壁

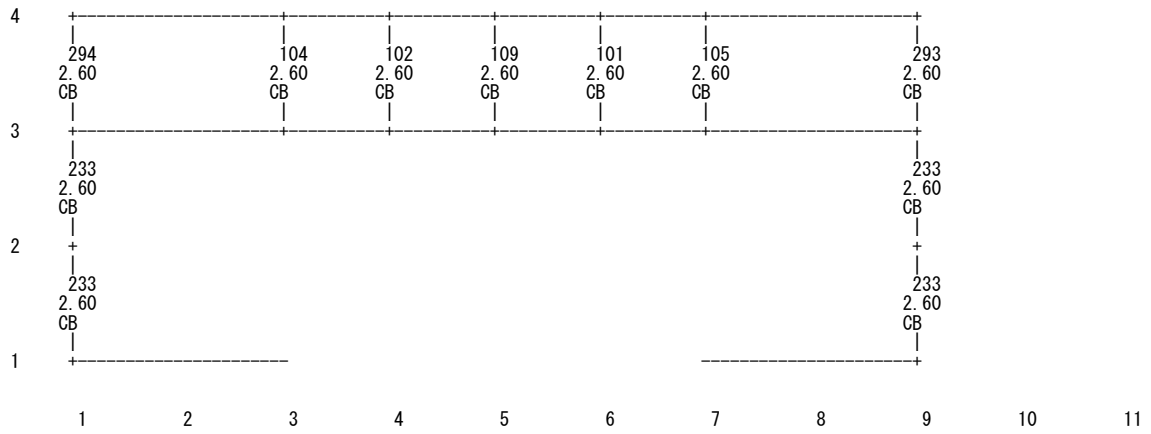
<102 フレーム>



<103 フレーム>

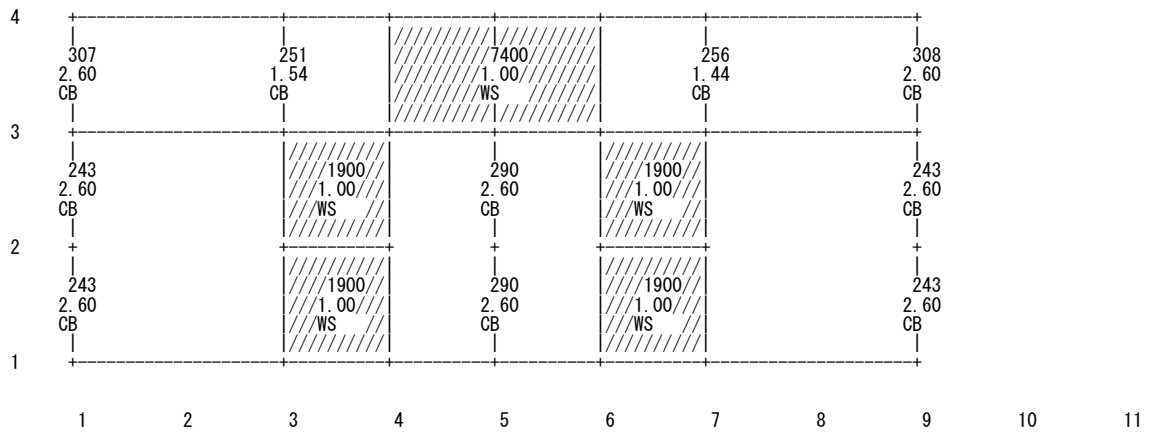


<104 フレーム>

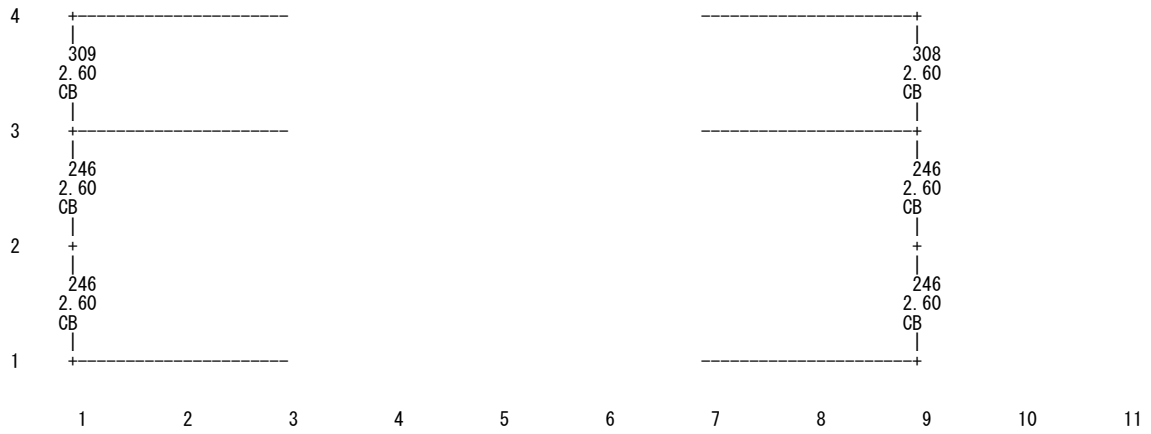




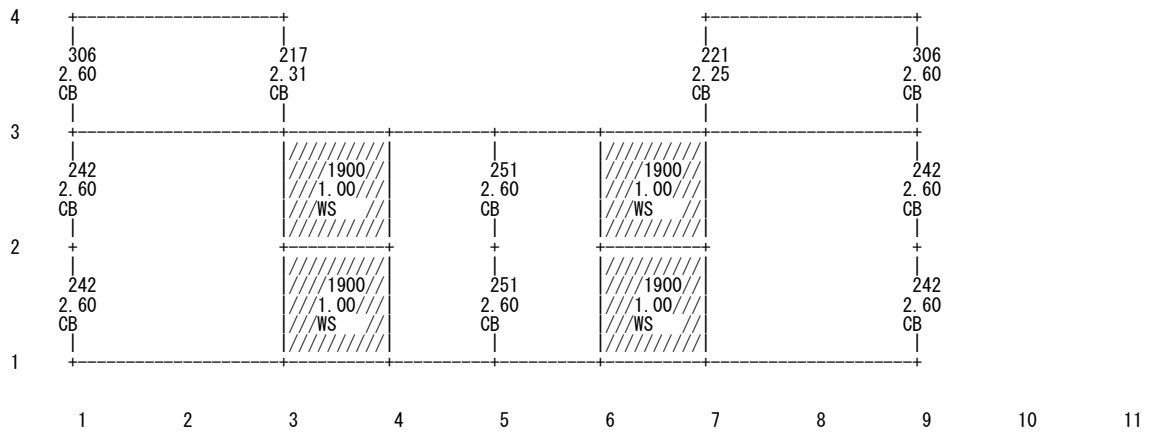
<105 フレーム>



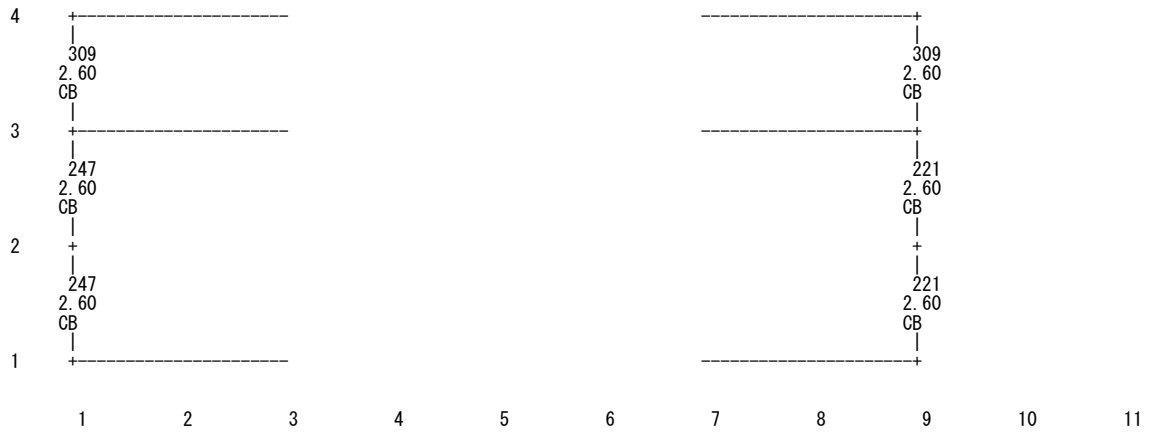
<106 フレーム>



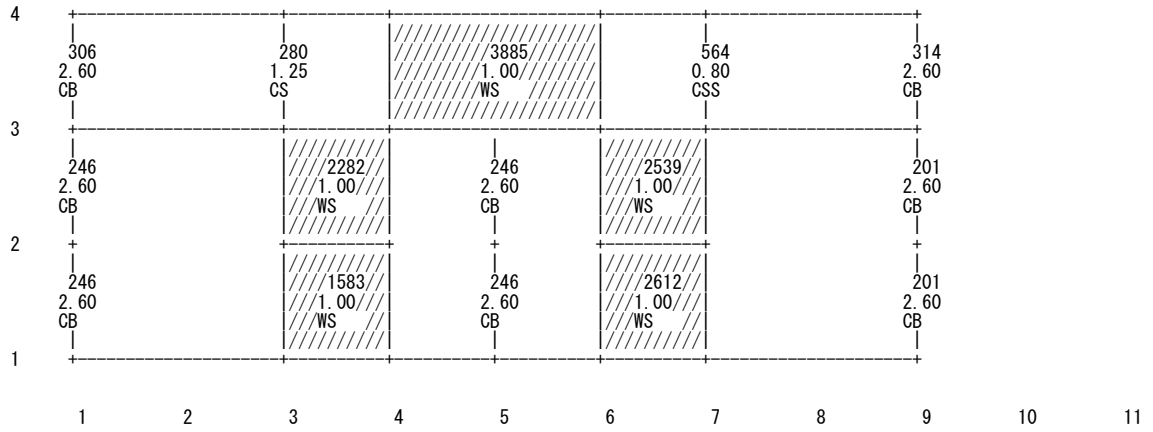
<107 フレーム>



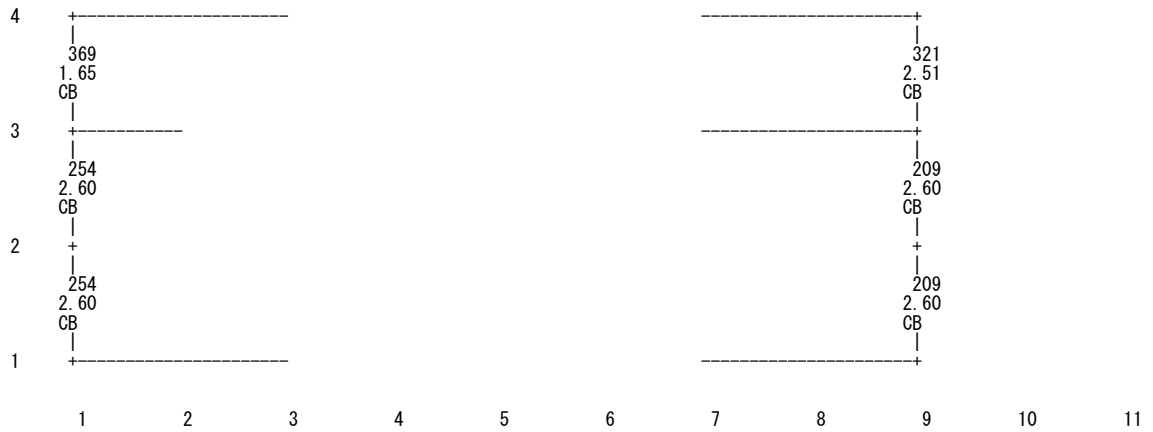
<108 フレーム>



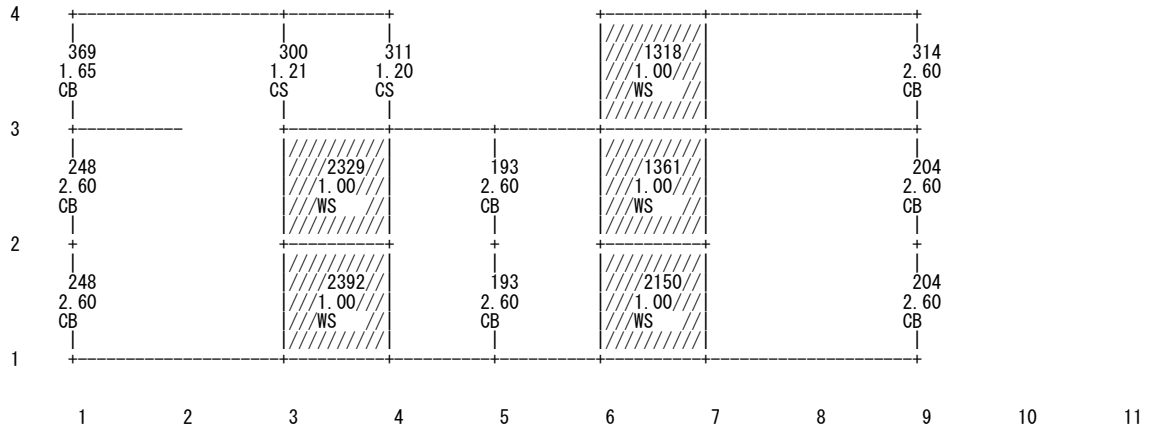
<109 フレーム>



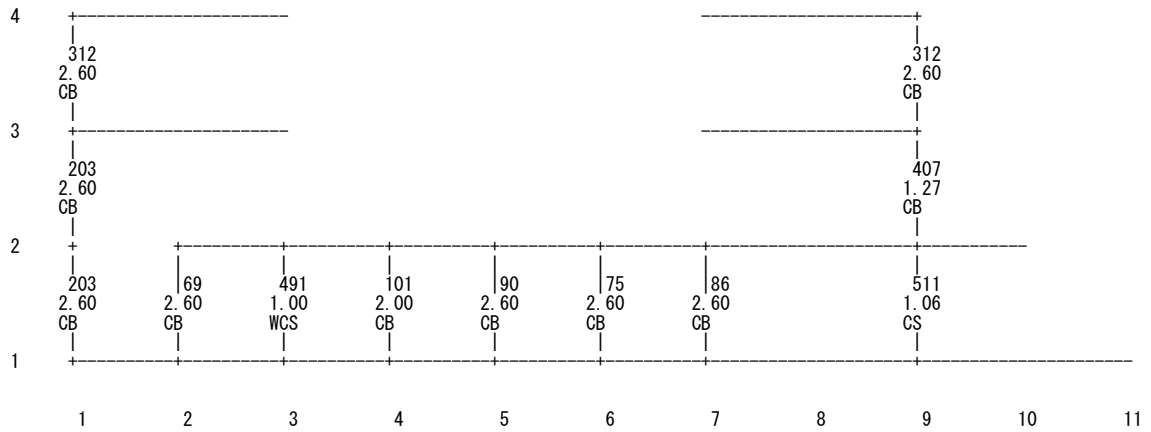
<110 フレーム>



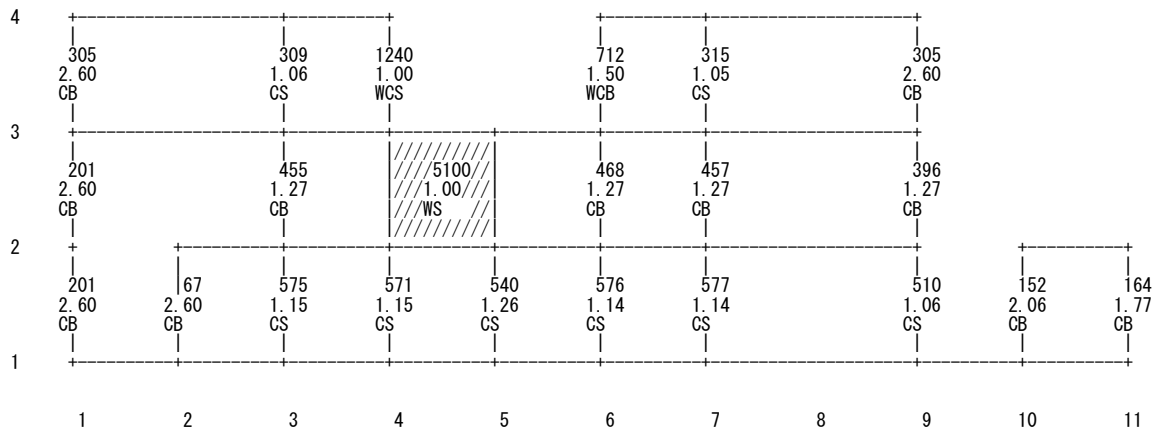
<111 フレーム>



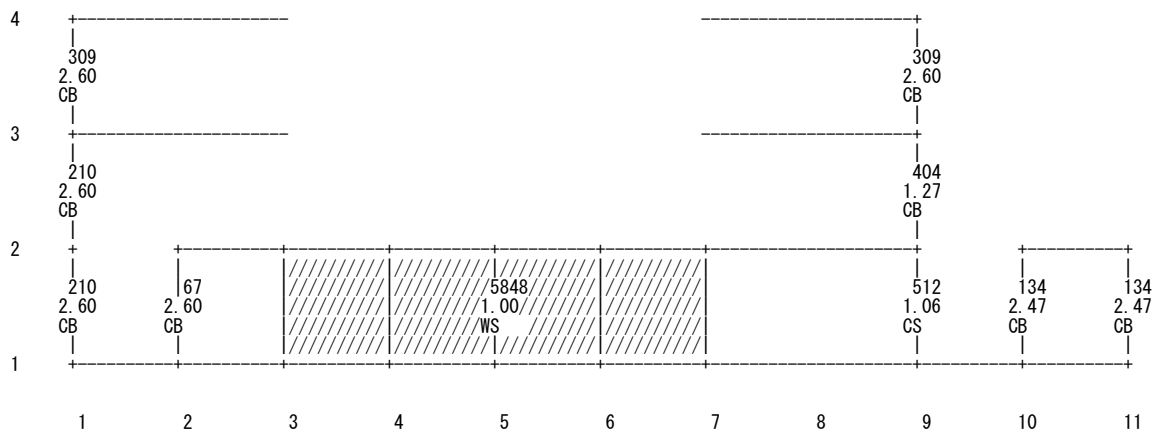
<112 フレーム>



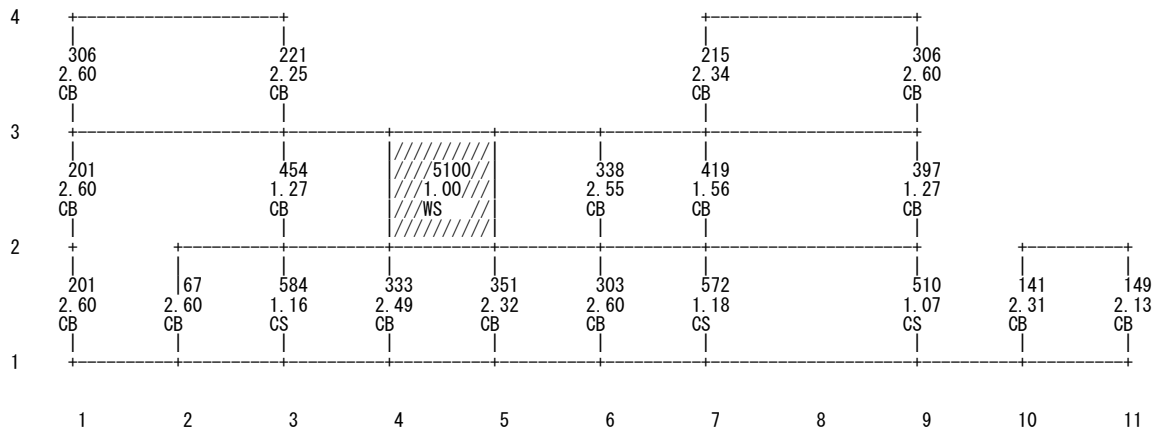
<113 フレーム>



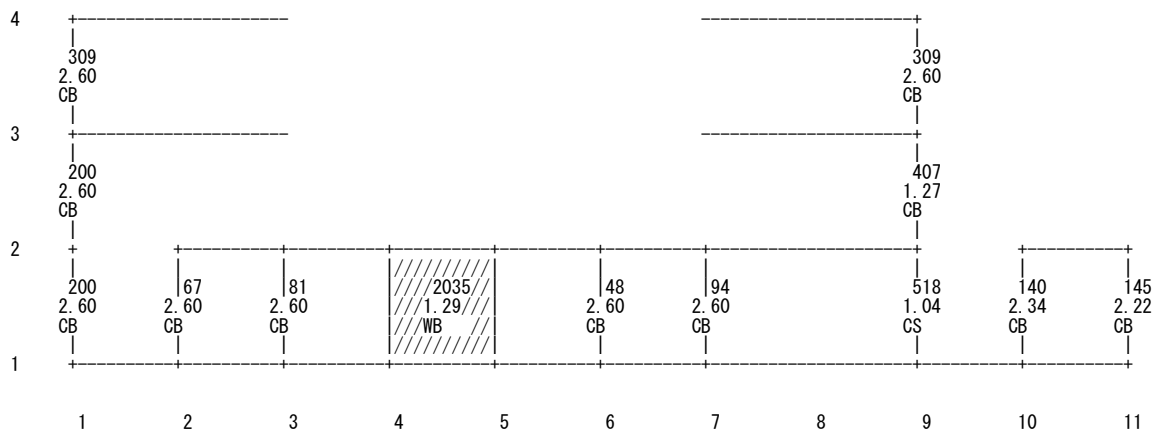
<114 フレーム>



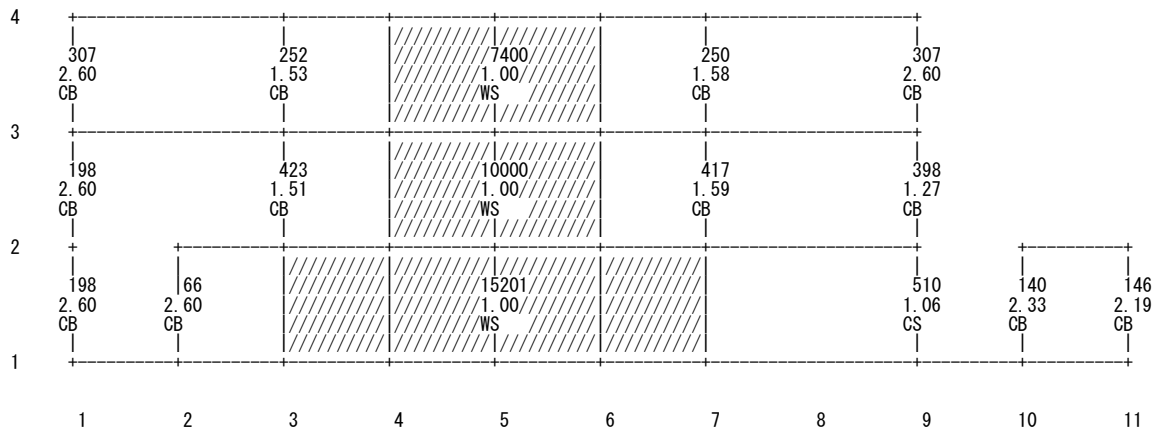
<115 フレーム>



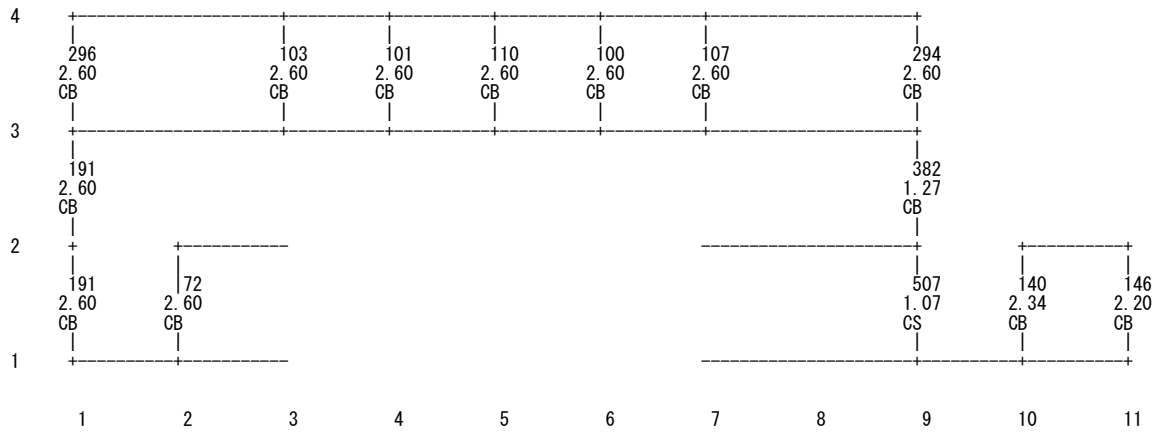
<116 フレーム>



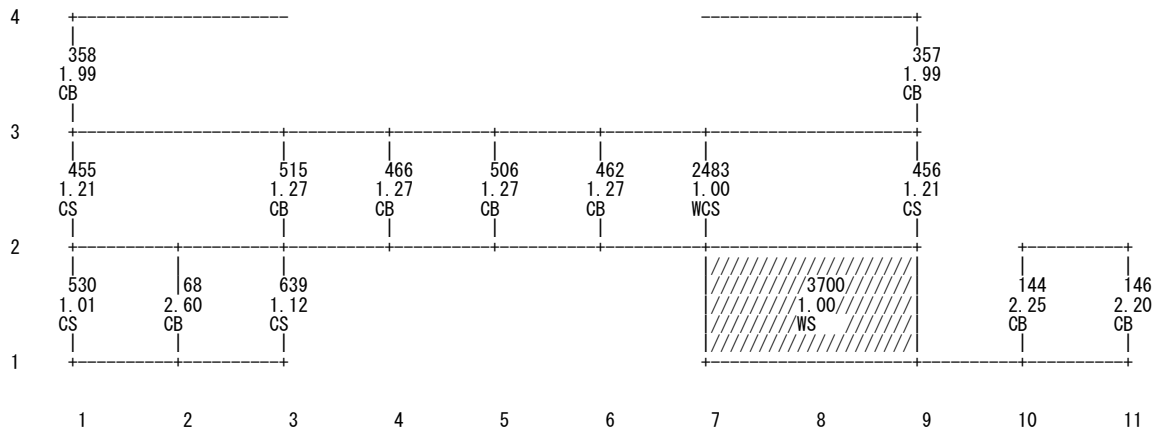
<117 フレーム>



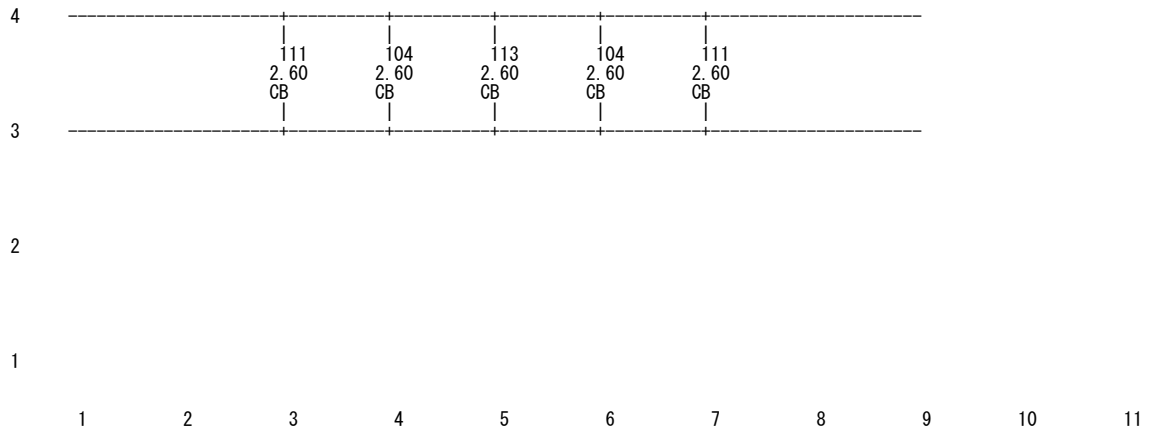
<118 フレーム>



<119 フレーム>



<120 フレーム>





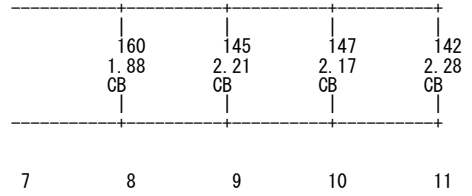
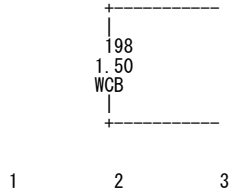
<121 フレーム>

4

3

2

1



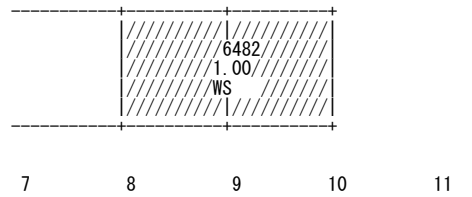
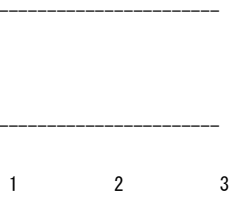
<122 フレーム>

4

3

2

1



【RC柱部材における残存軸耐力の $\eta r$ と軸力支持能力の $\eta R$ 】 Y方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

破壊形式 : 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱  
極脆性袖壁付柱、せん断袖壁付柱、曲げ袖壁付柱  
せん断柱型付壁、曲げ柱型付壁

ho/D : 柱の内法寸法/柱せい  
帯筋量 : 帯筋本数又は帯筋断面積、帯筋間隔 (cm<sup>2</sup>, mm)  
pw : X方向帯筋量とY方向帯筋量の最小値 (%)  
Ac : 柱断面積 (cm<sup>2</sup>)  
Fc : コンクリート圧縮強度 (N/mm<sup>2</sup>)

F, Fu : 柱のF指標値、終局限界F指標値  
N : 柱軸力 (kN)  
 $\eta r_i, \eta R_i$  : 残存軸耐力、軸力支持能力の係数  
(i= 1: Fu=1.0, 2: Fu=1.27, 3: Fu=2.0, 4: Fu=3.0)  
TYPE : 極脆性柱 (1: 0.4 < pw, 2: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 3: pw < 0.2)  
せん断柱 (4: 0.4 < pw, 5: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 6: pw < 0.2)  
曲げ柱 (7: 0.4 < pw, 8: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 9: pw < 0.2)  
※ ho/Dが2以下の柱部材で、F<1.27の曲げ柱は、極脆性柱とする。

< 3 階 > RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量		pw	Ac	TYPE	$\eta R_1$	$\eta R_2$	$\eta R_3$	$\eta R_4$		
							X	Y									
102	3	曲げ柱	2.60	315	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	4	曲げ柱	2.60	242	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	5	曲げ柱	2.60	340	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	6	曲げ柱	2.60	243	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	7	曲げ柱	2.60	314	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
103	1	曲げ柱	1.91	430	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	9	曲げ柱	1.90	432	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
104	1	曲げ柱	2.60	155	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	3	曲げ柱	2.60	220	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	4	曲げ柱	2.60	200	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	5	曲げ柱	2.60	283	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	6	曲げ柱	2.60	196	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	7	曲げ柱	2.60	236	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	9	曲げ柱	2.60	151	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
105	1	曲げ柱	2.60	208	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	3	曲げ柱	1.54	305	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	7	曲げ柱	1.44	332	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2	

&lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
106	9	曲げ柱	2.60	209	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	213	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
107	9	曲げ柱	2.60	212	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	203	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	2.31	395	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
108	7	曲げ柱	2.25	423	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	203	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	214	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
109	9	曲げ柱	2.60	215	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	201	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
110	3	せん断柱	1.25	372	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	0.4	---	---
	7	極脆性柱	0.80	934	55* 55	1.636	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	3	0.4	---	---	---
	9	曲げ柱	2.60	233	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
111	1	曲げ柱	1.65	215	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.51	261	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
112	1	曲げ柱	1.65	215	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	せん断柱	1.21	624	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	0.4	---	---
	4	せん断柱	1.20	765	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	0.4	---	---
	9	曲げ柱	2.60	234	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
113	1	曲げ柱	2.60	227	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	225	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	199	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	せん断柱	1.06	347	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	---	---	---
	4	せん断柱型付壁	1.00	367	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	---	---	---

&lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			p w	A c	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y				$\eta r1$	$\eta r2$	$\eta r3$	$\eta r4$	
	6	曲げ柱型付壁	1.50	408	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	---
	7	せん断柱	1.05	413	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	---	0.0	0.0
	9	曲げ柱	2.60	200	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
114	1	曲げ柱	2.60	213	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	214	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
115	1	曲げ柱	2.60	203	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	2.25	422	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.34	383	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	203	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
116	1	曲げ柱	2.60	214	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	214	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
117	1	曲げ柱	2.60	206	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	1.53	309	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	7	曲げ柱	1.58	295	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	9	曲げ柱	2.60	207	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
118	1	曲げ柱	2.60	163	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	2.60	218	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	4	曲げ柱	2.60	195	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	288	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	6	曲げ柱	2.60	178	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.60	257	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	157	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
119	1	曲げ柱	1.99	410	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	9	曲げ柱	1.99	409	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0

## &lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y								
120	3	曲げ柱	2.60	298	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	4	曲げ柱	2.60	228	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	321	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	6	曲げ柱	2.60	219	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.60	304	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2

## &lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y								
103	1	曲げ柱	2.34	848	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	1194	120*55	8.982	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.37	827	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
104	1	曲げ柱	2.60	356	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	357	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
105	1	曲げ柱	2.60	433	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	1036	70*70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	433	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
106	1	曲げ柱	2.60	456	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	452	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
107	1	曲げ柱	2.60	424	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	658	70*70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	425	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
108	1	曲げ柱	2.60	460	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	457	43*86	6.405	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
109	1	曲げ柱	2.60	398	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			p <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
	5	曲げ柱	2.60	609	70* 70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	458	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
110	1	曲げ柱	2.60	416	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	528	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
111	1	曲げ柱	2.60	418	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	530	70* 70	8.671	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	486	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
112	1	曲げ柱	2.60	479	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	472	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
113	1	曲げ柱	2.60	463	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	1.27	909	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
	6	曲げ柱	1.27	987	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
	7	曲げ柱	1.27	921	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
	9	曲げ柱	1.27	422	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
114	1	曲げ柱	2.60	542	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	457	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
115	1	曲げ柱	2.60	463	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	1.27	1169	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
	6	曲げ柱	2.55	496	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	1.56	959	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	426	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
116	1	曲げ柱	2.60	452	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	472	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
117	1	曲げ柱	2.60	432	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

## &lt; 2 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	/---帯筋量---/ X Y			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub> η <sub>r1</sub>	η <sub>R2</sub> η <sub>r2</sub>	η <sub>R3</sub> η <sub>r3</sub>	η <sub>R4</sub> η <sub>r4</sub>
	3	曲げ柱	1.51	979	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
	7	曲げ柱	1.59	944	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
	9	曲げ柱	1.27	433	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	0.0
118	1	曲げ柱	2.60	368	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	359	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	0.0
119	1	せん断柱	1.21	828	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	0.4	---	0.0
	3	曲げ柱	1.27	1064	120* 55	5.436	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	4	曲げ柱	1.27	828	120* 55	5.655	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	5	曲げ柱	1.27	1148	120* 55	5.655	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	6	曲げ柱	1.27	795	120* 55	5.655	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	7	せん断柱型付壁	1.00	1239	120* 55	5.436	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	6	0.4	---	---	0.0
	9	せん断柱	1.21	834	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	0.4	---	0.0

## &lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	/---帯筋量---/ X Y			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub> η <sub>r1</sub>	η <sub>R2</sub> η <sub>r2</sub>	η <sub>R3</sub> η <sub>r3</sub>	η <sub>R4</sub> η <sub>r4</sub>
103	1	曲げ柱	2.34	877	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	1238	120* 55	8.982	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.37	857	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
104	1	曲げ柱	2.60	385	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	387	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
105	1	曲げ柱	2.60	462	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	1075	70* 70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	463	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
106	1	曲げ柱	2.60	485	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h0/D	帯筋量			pw	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y				$\eta r1$	$\eta r2$	$\eta r3$	$\eta r4$	
107	9	曲げ柱	2.60	482	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	454	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	696	70* 70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
108	9	曲げ柱	2.60	454	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	490	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	492	43* 86	6.405	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
109	1	曲げ柱	2.60	535	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	647	70* 70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	493	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
110	1	曲げ柱	2.60	643	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	562	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	554	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
111	5	曲げ柱	2.60	575	70* 70	8.671	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	521	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	514	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
112	2	曲げ柱	2.60	112	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	せん断柱型付壁	1.00	278	35* 35	5.457	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	6	0.4	---	---	---
	4	曲げ柱	2.00	176	35* 35	5.457	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
113	5	曲げ柱	2.60	369	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	6	曲げ柱	2.60	183	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.60	194	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
113	9	せん断柱	1.06	661	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	1	曲げ柱	2.60	497	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	2	曲げ柱	2.60	93	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2



< 1 階 >		RC		F <sub>c</sub> = 17.6 (普通)													
ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			p <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η R1 η r1	η R2 η r2	η R3 η r3	η R4 η r4	
							X	Y	Y								
113	3	せん断柱	1.15	1183	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---	
	4	せん断柱	1.15	1132	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0	
	5	せん断柱	1.26	917	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0	
	6	せん断柱	1.14	1194	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0	
	7	せん断柱	1.14	1209	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0	
	9	せん断柱	1.06	651	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---	---
	10	曲げ柱	2.06	148	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	11	曲げ柱	1.77	246	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
	114	1	曲げ柱	2.60	577	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
		2	曲げ柱	2.60	86	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
		9	せん断柱	1.06	675	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
10		曲げ柱	2.47	14	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
115	11	曲げ柱	2.47	12	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	1	曲げ柱	2.60	498	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	2	曲げ柱	2.60	88	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	3	せん断柱	1.16	1461	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---	---
	4	曲げ柱	2.49	925	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	5	曲げ柱	2.32	1058	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	6	曲げ柱	2.60	715	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	7	せん断柱	1.18	1309	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---	---
	9	せん断柱	1.07	647	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---	---
	10	曲げ柱	2.31	65	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
	11	曲げ柱	2.13	124	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.0	
116	1	曲げ柱	2.60	487	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	

&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h0/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y								
116	2	曲げ柱	2.60	91	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	2.60	252	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	6	曲げ柱	2.60	172	35* 35	11.486	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.60	282	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	せん断柱	1.04	746	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	10	曲げ柱	2.34	55	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
117	11	曲げ柱	2.22	95	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	467	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	2	曲げ柱	2.60	80	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	せん断柱	1.06	649	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	10	曲げ柱	2.33	57	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
118	11	曲げ柱	2.19	103	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	403	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	2	曲げ柱	2.60	142	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	せん断柱	1.07	610	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
119	10	曲げ柱	2.34	54	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	11	曲げ柱	2.20	101	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	せん断柱	1.01	896	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	2	曲げ柱	2.60	13	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
121	3	せん断柱	1.12	1519	120* 55	4.145	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	6	0.4	0.4	---	---
	10	曲げ柱	2.25	85	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	11	曲げ柱	2.20	101	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
121	2	曲げ柱型付壁	1.50	512	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	8	曲げ柱	1.88	210	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2

< 1 階 > RC Fc= 17.6 (普通)

ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
121	9	曲げ柱	2.21	97	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	---
	10	曲げ柱	2.17	112	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	11	曲げ柱	2.28	75	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
													---	---	---	0.0

【RC柱部材の残存軸耐力と軸力支持能力】 Y方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

F, Fu : 柱のF指標値, 終局限界F指標値  
 N : 柱軸力 (kN)  
 NR : 軸力支持能力 (kN)  
 Nr : 残存軸耐力 (kN)  
 \*印は、軸耐力を直接指定した場合を示す。

< 3階> RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
102	3	2.60	315	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	4	2.60	242	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	5	2.60	340	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	6	2.60	243	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	7	2.60	314	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
103	1	1.91	430	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	---	---	---	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0
	9	1.90	432	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	---	---	---	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0
104	1	2.60	155	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	3	2.60	220	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	4	2.60	200	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	5	2.60	283	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	6	2.60	196	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	7	2.60	236	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
				NR	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
104	9	2.60	151	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
105	1	2.60	208	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	3	1.54	305	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	---	---	---	---	---	0
	7	1.44	332	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	---	---	---	---	---	---	0
	9	2.60	209	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
106	1	2.60	213	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	9	2.60	212	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
107	1	2.60	203	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	3	2.31	395	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	---	---	0
	7	2.25	423	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	---	---	0
	9	2.60	203	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
108	1	2.60	214	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	9	2.60	215	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
109	1	2.60	201	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	3	1.25	372	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	7	0.80	934	NR : Nr :	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	9	2.60	233	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0

< 3階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
110	1	1.65	215	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	0	0	0	0	0
	9	2.51	261	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	0	0
111	1	1.65	215	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	0	0	0	0	0
	3	1.21	624	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	0	0	0	0	0	0	0	0
	4	1.20	765	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	0	0	0	0	0	0	0	0
	9	2.60	234	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	0
	112	1	2.60	227	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302
113	9	2.60	225	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	0
113	1	2.60	199	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	0
	3	1.06	347	NR : Nr :	2130	2130	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	4	1.00	367	NR : Nr :	2130	2130	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	6	1.50	408	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	0	0	0	0	0
	7	1.05	413	NR : Nr :	2130	2130	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	9	2.60	200	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	0
	114	1	2.60	213	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302
115	9	2.60	214	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	0
115	1	2.60	203	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	0

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
115	3	2.25	422	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	1597 1597	1597 1597	1597 1597	1597 1597	1065 1065	0 0	0 0
	7	2.34	383	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	1597 1597	1597 1597	1597 1597	1597 1597	1065 1065	0 0	0 0
	9	2.60	203	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
116	1	2.60	214	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	9	2.60	214	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
117	1	2.60	206	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	3	1.53	309	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	1597 1597	1597 1597	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	7	1.58	295	NR : Nr :	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	2130 2130	1597 1597	1597 1597	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	9	2.60	207	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
118	1	2.60	163	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	3	2.60	218	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	4	2.60	195	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	5	2.60	288	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	6	2.60	178	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	7	2.60	257	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	9	2.60	157	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
119	1	1.99	410	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	0 0	0 0	0 0	0 0

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
119	9	1.99	409	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	0 0	0 0	0 0	0 0
120	3	2.60	298	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	4	2.60	228	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	5	2.60	321	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	6	2.60	219	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	7	2.60	304	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
103	1	2.34	848	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	0 0	0 0
	5	2.60	1194	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	3485 3485	3485 3485	3485 3485	3485 3485	2323 2323	2323 2323	0 0
	9	2.37	827	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	0 0	0 0
104	1	2.60	356	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	9	2.60	357	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
105	1	2.60	433	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	5	2.60	1036	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	9	2.60	433	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
106	1	2.60	456	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0



< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
106	9	2.60	452	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
107	1	2.60	424	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
	5	2.60	658	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
																0
	9	2.60	425	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
108	1	2.60	460	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
	9	2.60	457	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
109	1	2.60	398	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
	5	2.60	609	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
																0
	9	2.60	458	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
110	1	2.60	416	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
	9	2.60	528	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
111	1	2.60	418	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
	5	2.60	530	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	---
																0
	9	2.60	486	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
112	1	2.60	479	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0
	9	1.27	472	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	0	0	0	0	0	0	---
																0
113	1	2.60	463	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
																0

< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
113	3	1.27	909	NR	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	
6	1.27	987	987	NR	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	
7	1.27	921	921	NR	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	
9	1.27	422	422	NR	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	
114	1	2.60	542	NR	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
9	1.27	457	457	NR	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	
115	1	2.60	463	NR	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
3	1.27	1169	1169	NR	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	
6	2.55	496	496	NR	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0
7	1.56	959	959	NR	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	
9	1.27	426	426	NR	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	
116	1	2.60	452	NR	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
9	1.27	472	472	NR	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	
117	1	2.60	432	NR	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
3	1.51	979	979	NR	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	
7	1.59	944	944	NR	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	
9	1.27	433	433	NR	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	
				Nr	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	

< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
118	1	2.60	368	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0	
	9	1.27	359	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	
119	1	1.21	828	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	
	3	1.27	1064	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	
	4	1.27	828	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	
	5	1.27	1148	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	
	6	1.27	795	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	
	7	1.00	1239	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	9	1.21	834	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
103	1	2.34	877	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	0 0	0 0
	5	2.60	1238	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	3485 3485	3485 3485	3485 3485	3485 3485	2323 2323	2323 2323	0 0
	9	2.37	857	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	0 0	0 0
104	1	2.60	385	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	9	2.60	387	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
105	1	2.60	462	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
105	5	2.60	1075	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0
	9	2.60	463	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
106	1	2.60	485	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
	9	2.60	482	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
107	1	2.60	454	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
	5	2.60	696	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0
	9	2.60	454	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
108	1	2.60	490	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
	9	2.60	492	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
109	1	2.60	535	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
	5	2.60	647	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0
	9	2.60	493	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
110	1	2.60	643	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
	9	2.60	562	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
111	1	2.60	554	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0
	5	2.60	575	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0
	9	2.60	521	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
112	1	2.60	514	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	2	2.60	112	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	3	1.00	278	NR :	862	862	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	4	2.00	176	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0
	5	2.60	369	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431
Nr :				---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
6	2.60	183	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431	---
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
7	2.60	194	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431	---
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
9	1.06	661	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
113	1	2.60	497	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	2	2.60	93	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	3	1.15	1183	NR :	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	4	1.15	1132	NR :	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	5	1.26	917	NR :	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0
6	1.14	1194	NR :	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
7	1.14	1209	NR :	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
9	1.06	651	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
10	2.06	148	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
113	11	1.77	246	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 0	0 0	0 0	0 0	0 0
114	1	2.60	577	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 1302	1302 1302	0 0
	2	2.60	86	NR : Nr :	862 862	862 862	862 862	862 862	862 862	647 647	647 647	647 647	647 647	431 431	431 431	0 0
	9	1.06	675	NR : Nr :	2603 2603	2603 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	10	2.47	14	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 713	713 0	0 0	0 0
	11	2.47	12	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 713	713 0	0 0	0 0
115	1	2.60	498	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 1302	1302 1302	0 0
	2	2.60	88	NR : Nr :	862 862	862 862	862 862	862 862	862 862	647 647	647 647	647 647	647 647	431 431	431 431	0 0
	3	1.16	1461	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	4	2.49	925	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 1725	1725 0	0 0	0 0
	5	2.32	1058	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 1725	1725 0	0 0	0 0
	6	2.60	715	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 1725	1725 1725	1725 1725	0 0
	7	1.18	1309	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	9	1.07	647	NR : Nr :	2603 2603	2603 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	10	2.31	65	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 713	713 0	0 0	0 0
	11	2.13	124	NR : Nr :	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1426	1426 1069	1069 1069	1069 1069	1069 1069	1069 0	0 0	0 0	0 0
116	1	2.60	487	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 1302	1302 1302	0 0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
116	2	2.60	91	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	3	2.60	252	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	6	2.60	172	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
Nr :				---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
7	2.60	282	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
9	1.04	746	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
10	2.34	55	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	713	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
11	2.22	95	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
117	1	2.60	467	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	2	2.60	80	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	9	1.06	649	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
Nr :				---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
10	2.33	57	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	713	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
11	2.19	103	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
118	1	2.60	403	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	2	2.60	142	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	9	1.07	610	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
Nr :				---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
10	2.34	54	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	713	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
11	2.20	101	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
119	1	1.01	896	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	2	2.60	13	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
3	1.12	1519	NR :	4646	4646	4646	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
10	2.25	85	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	713	---	---
11	2.20	101	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	---
121	2	1.50	512	NR :	862	862	862	862	862	647	647	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	
	8	1.88	210	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	---	---	---	---
	9	2.21	97	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	---	---	---
	10	2.17	112	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	---	---	---
11	2.28	75	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	---	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0



## 【第2種構造要素の検討が必要な柱部材】 Y方向 正加力時 2次診断

上段：F 指標，破壊形式

中段：作用軸力(N)

下段：残存軸耐力(Nr) 又は 軸力支持能力(NR)

(Nr&lt;N の場合は "\*" を表示します)

(検討を省略する場合はNr='---' と表示します)

破壊形式

CB：曲げ柱

CWB：曲げ袖壁付柱

WCB：曲げ柱型付壁

WB：曲げ壁

CS：せん断柱

CWS：せん断袖壁付柱

WCS：せん断柱型付壁

WS：せん断壁

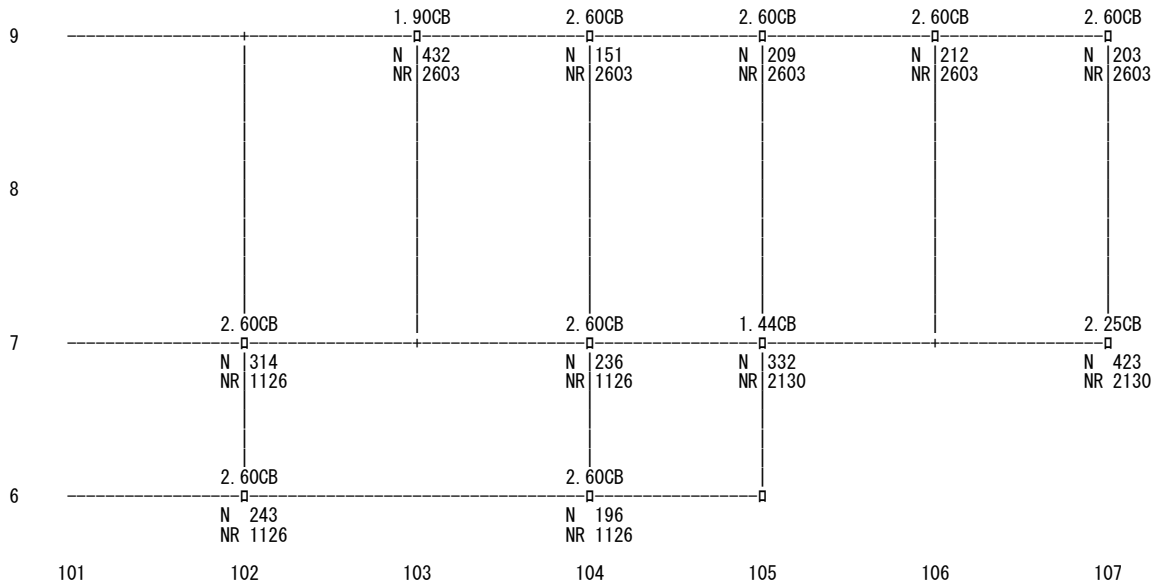
CSS：極脆性柱

CWSS：極脆性袖壁付柱

< 3 階 > 検討 F=0.80 要検討柱 0 箇所

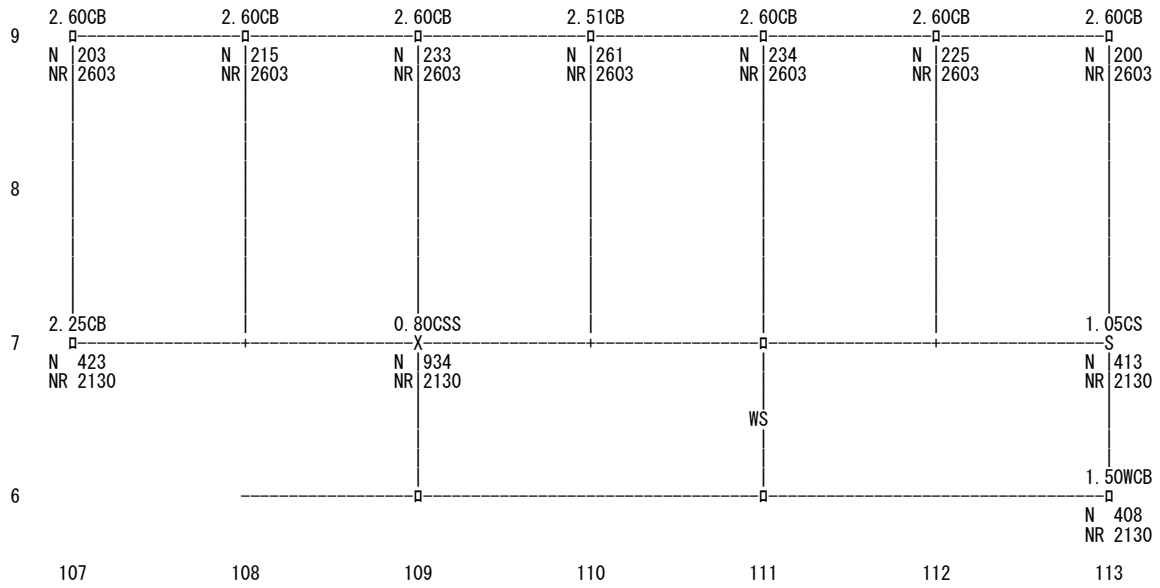
11

10



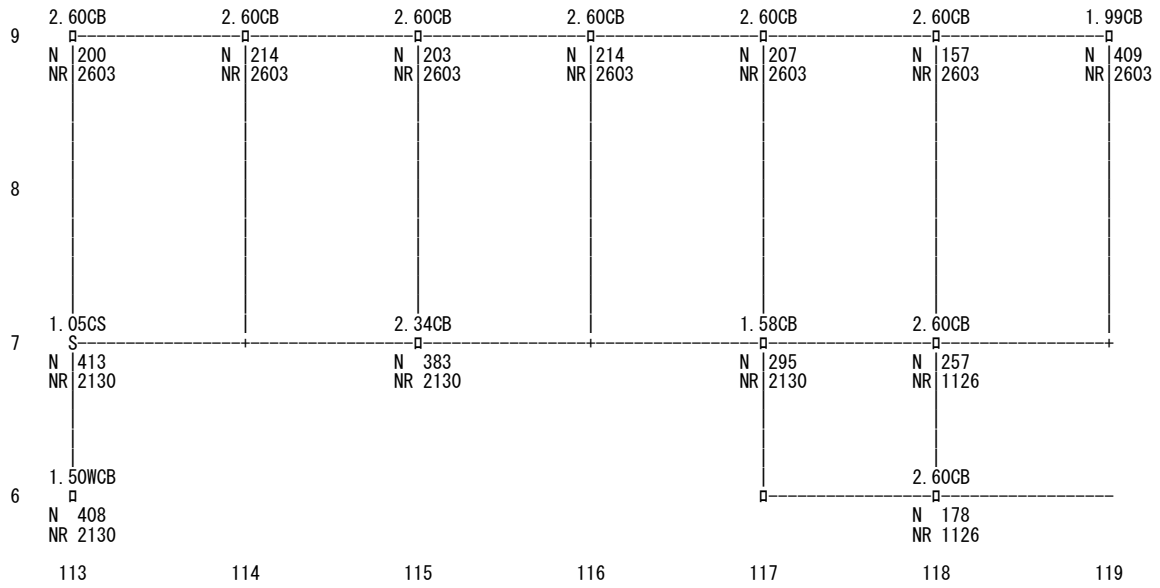
11

10



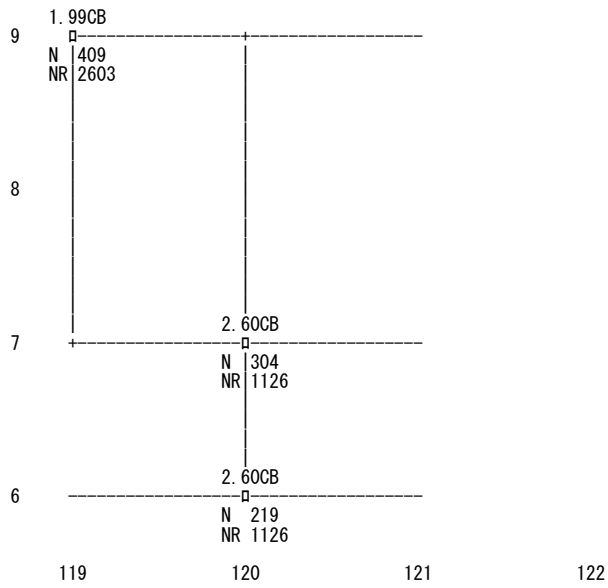
11

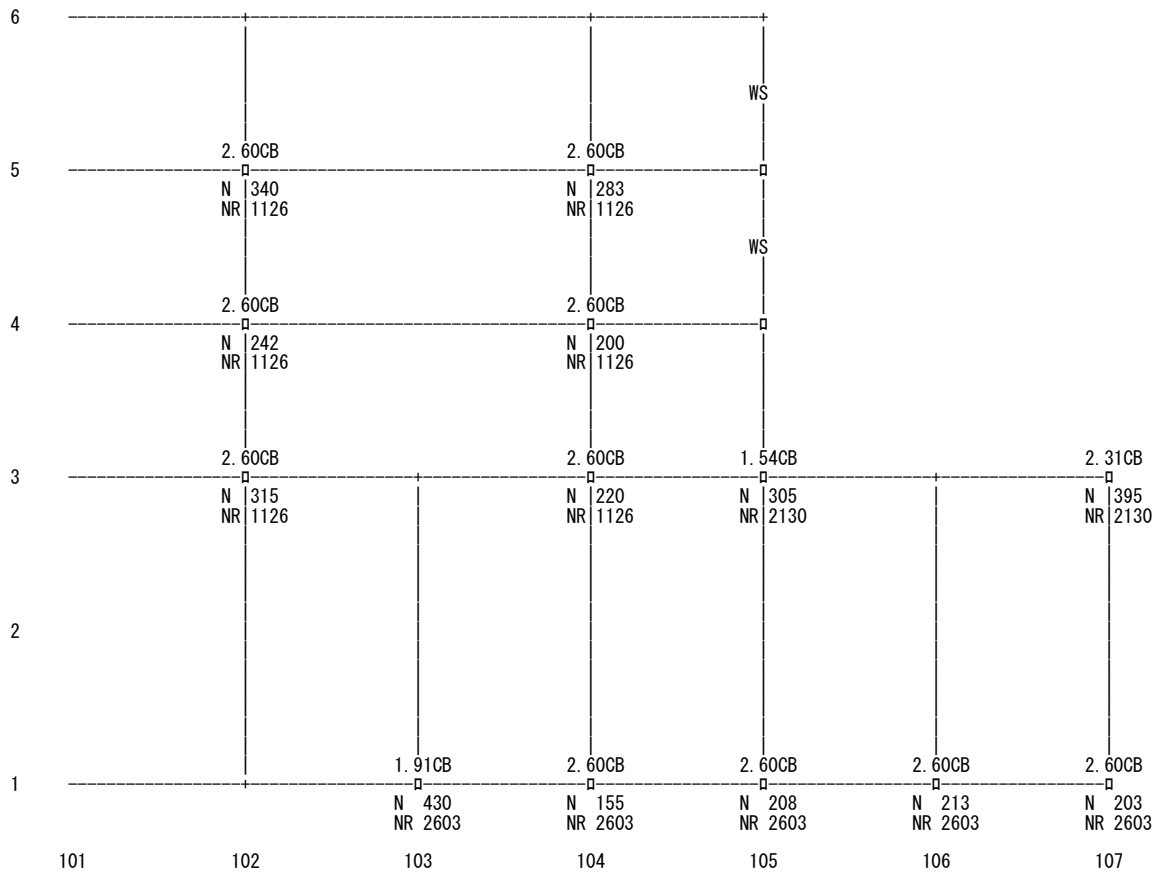
10

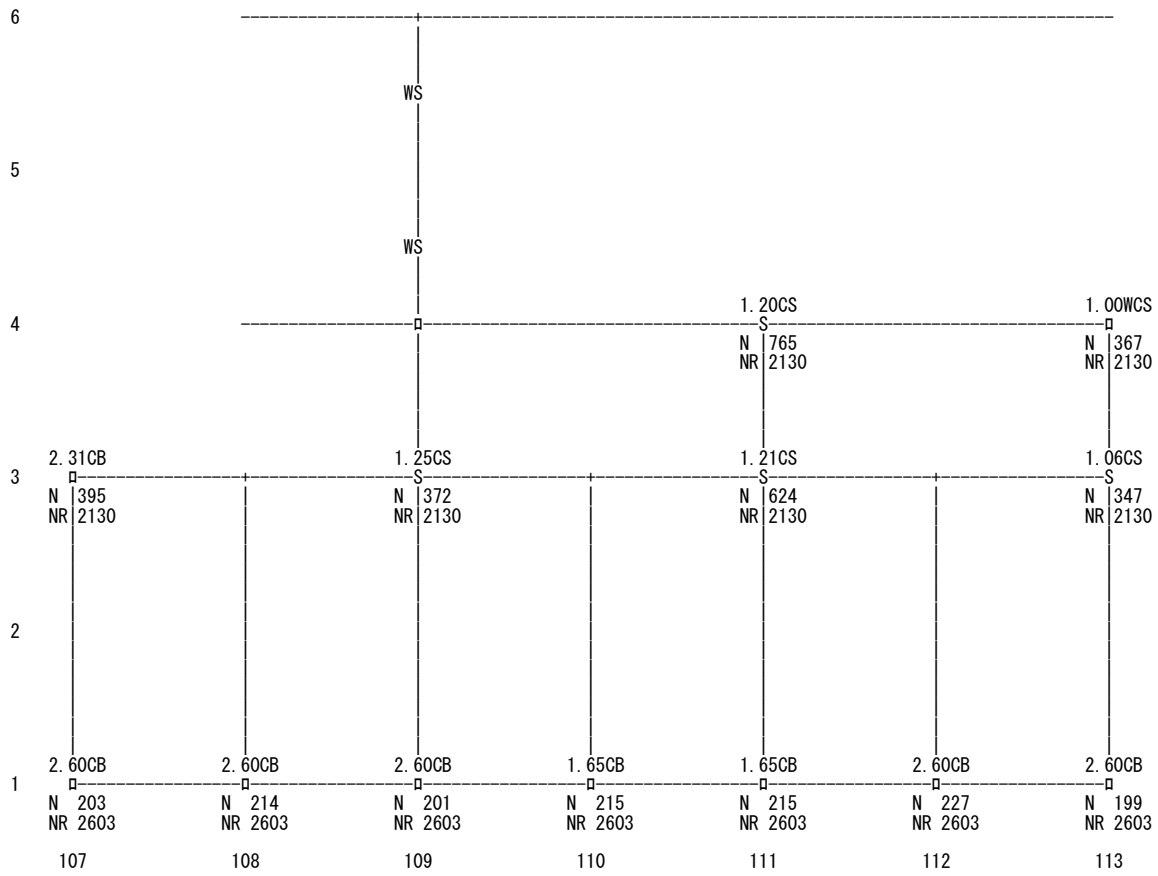


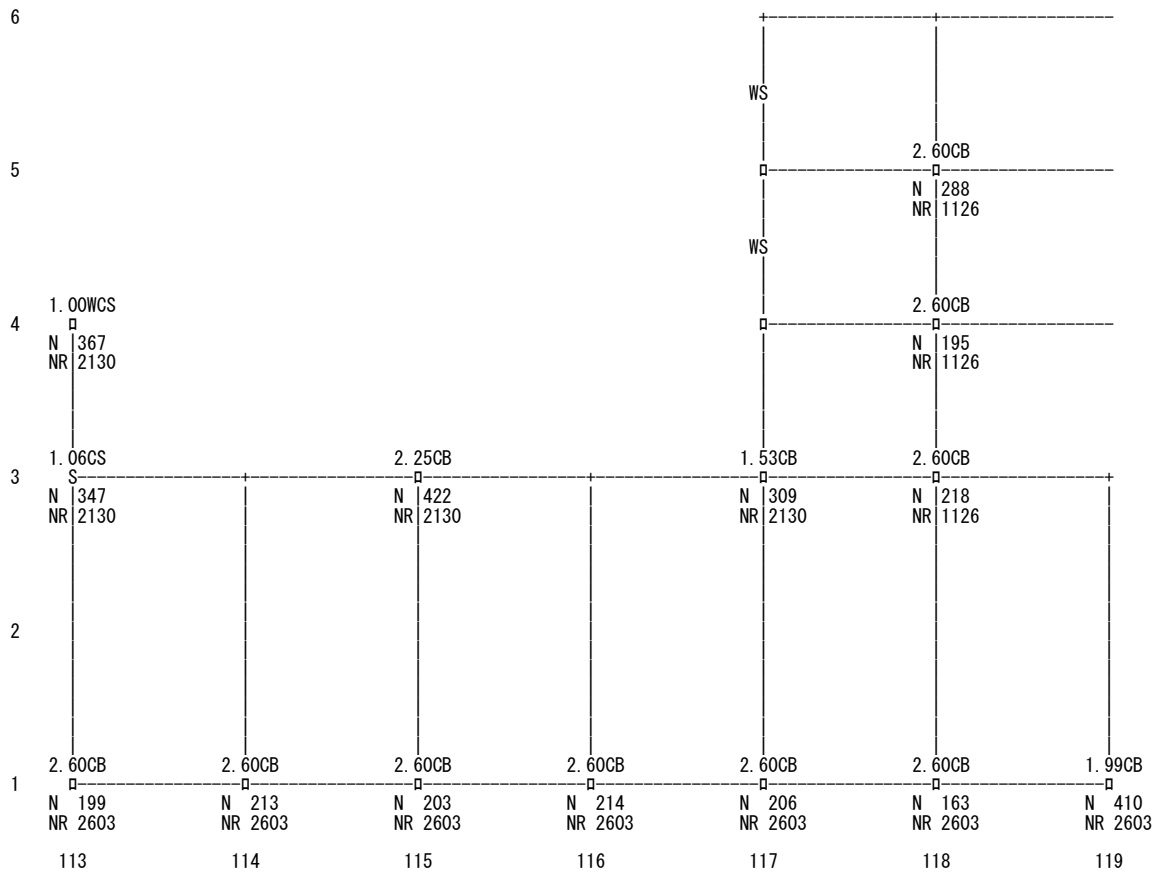
11

10

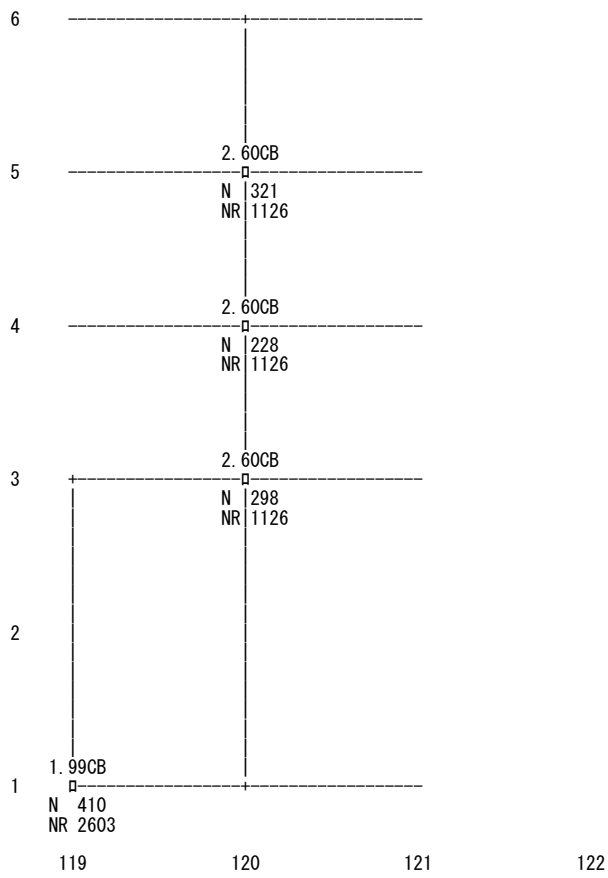








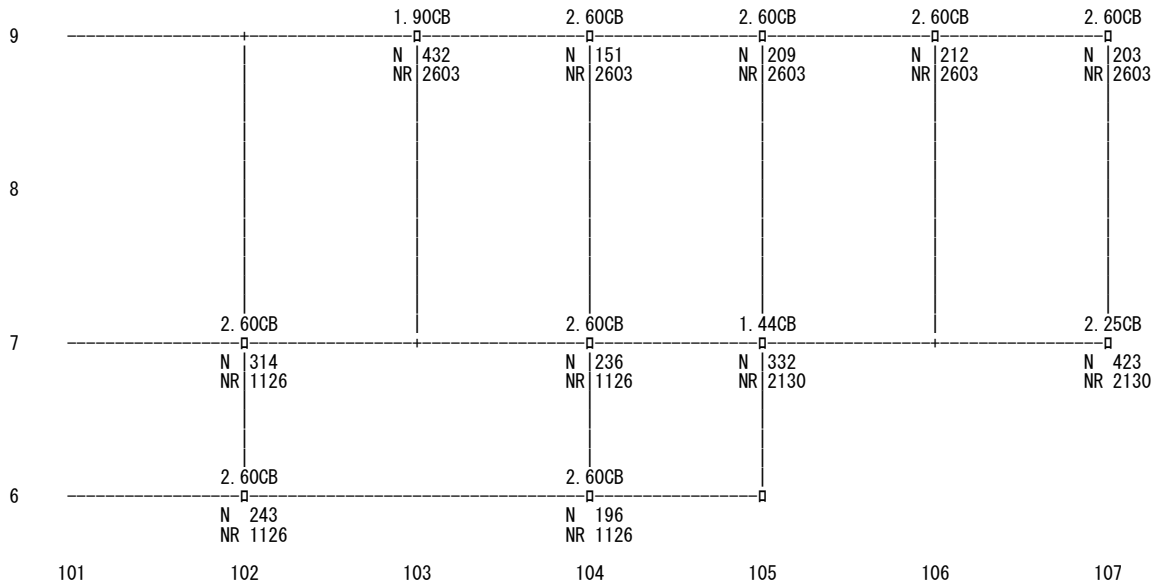




< 3 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 1 箇所

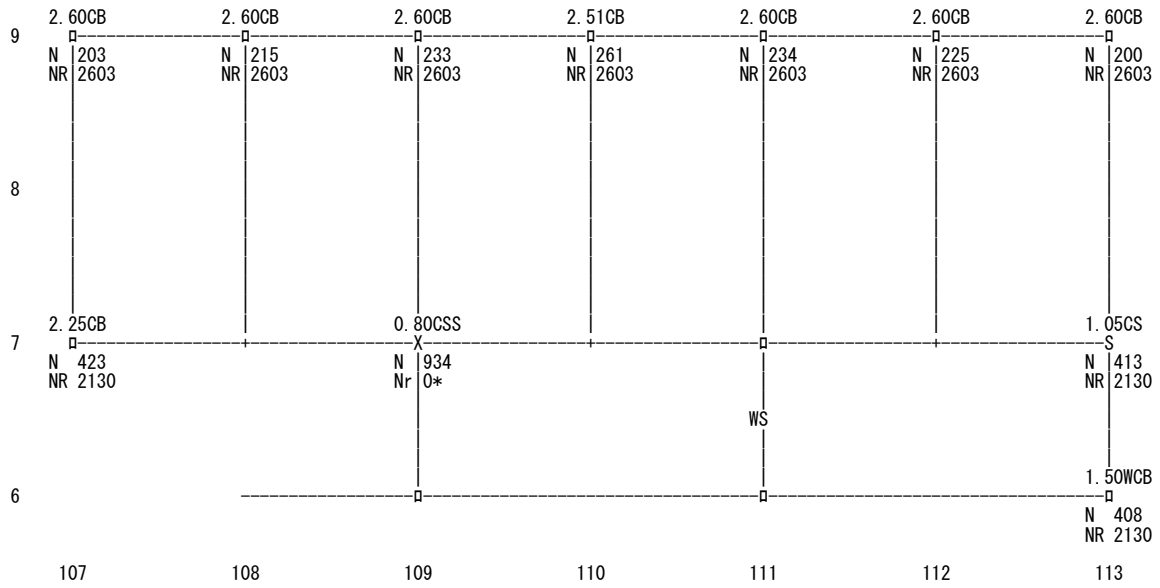
11

10



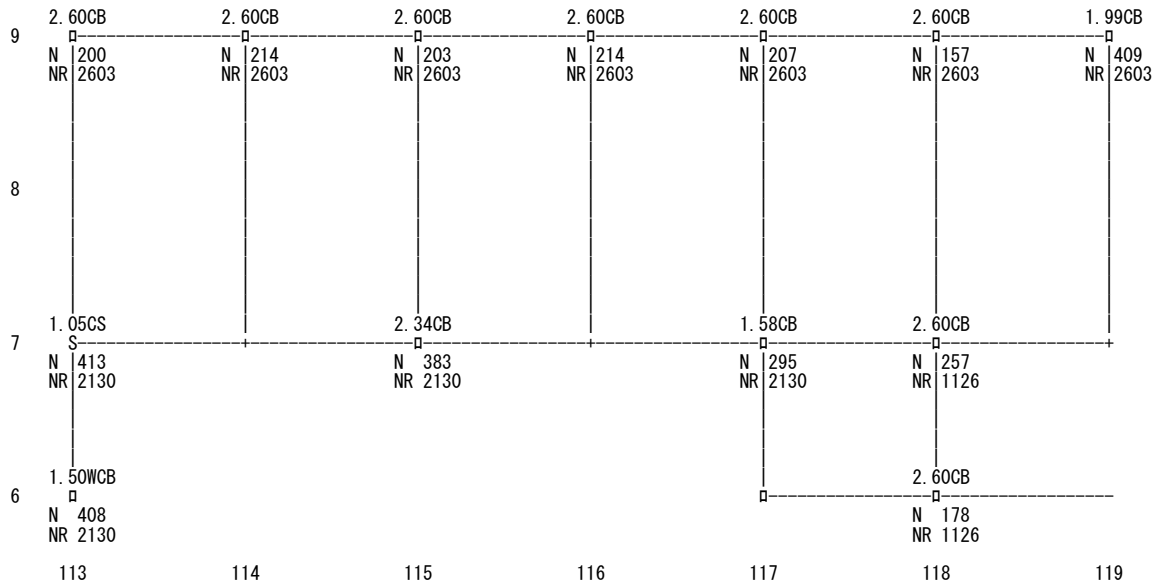
11

10



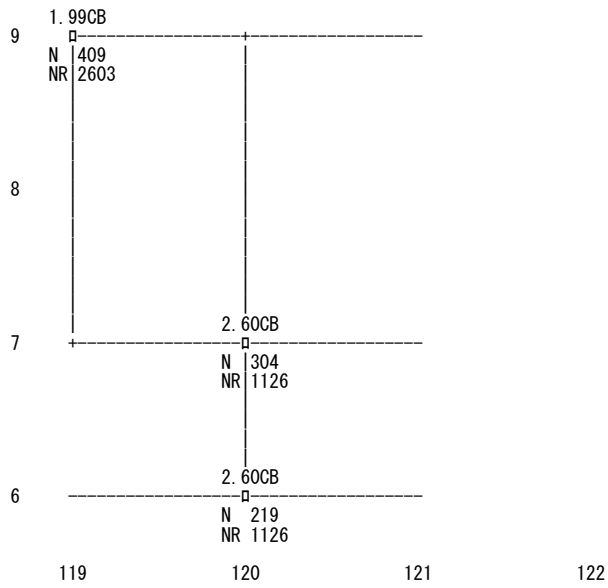
11

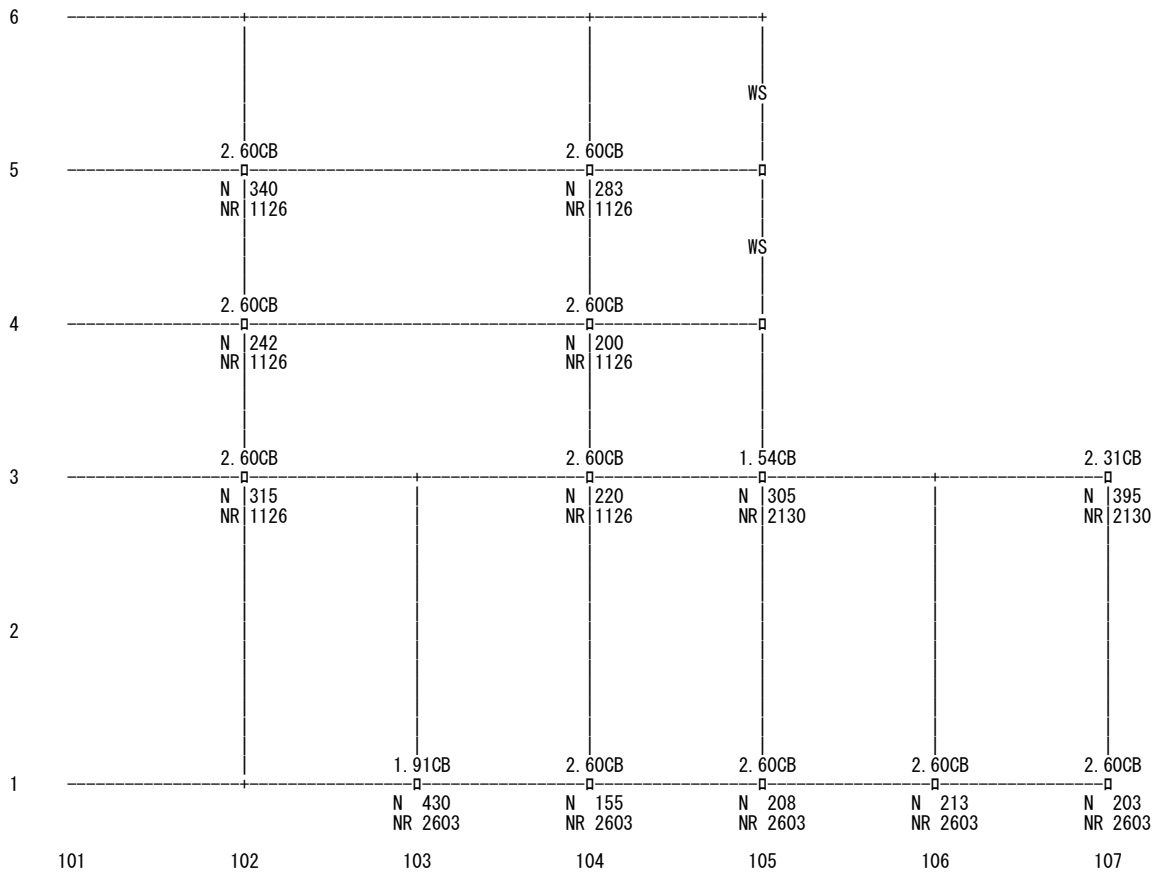
10

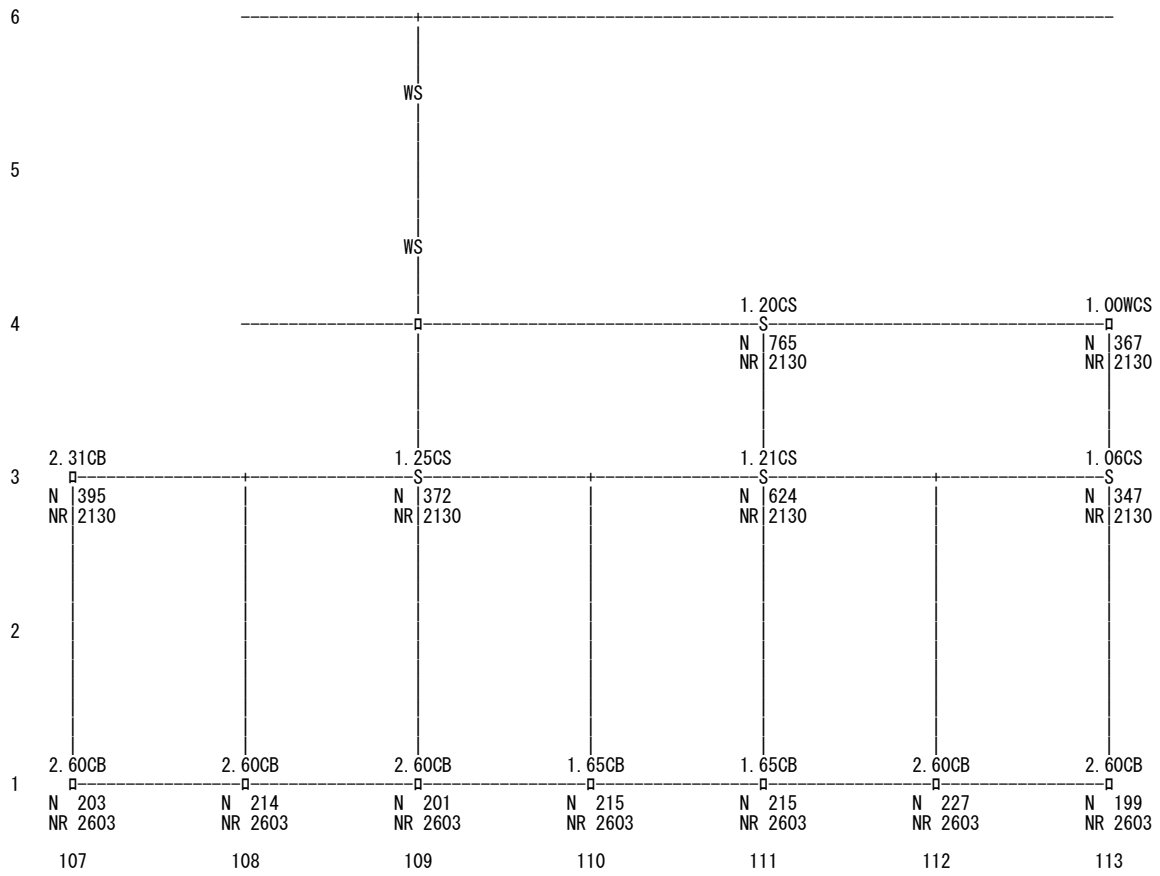


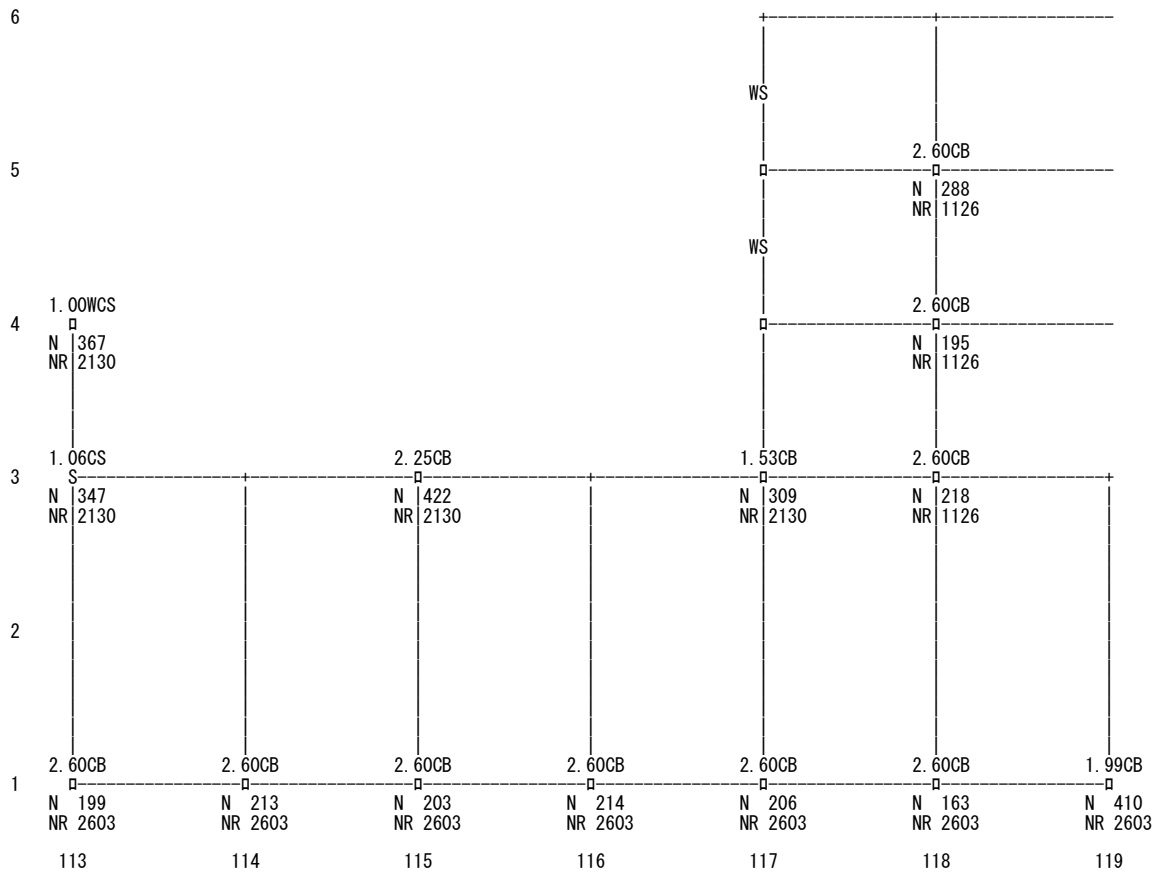
11

10

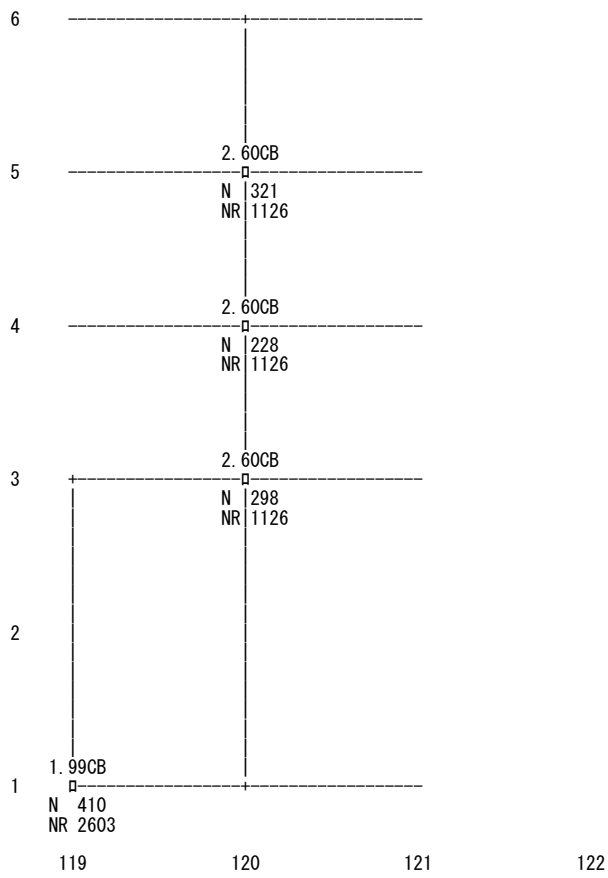








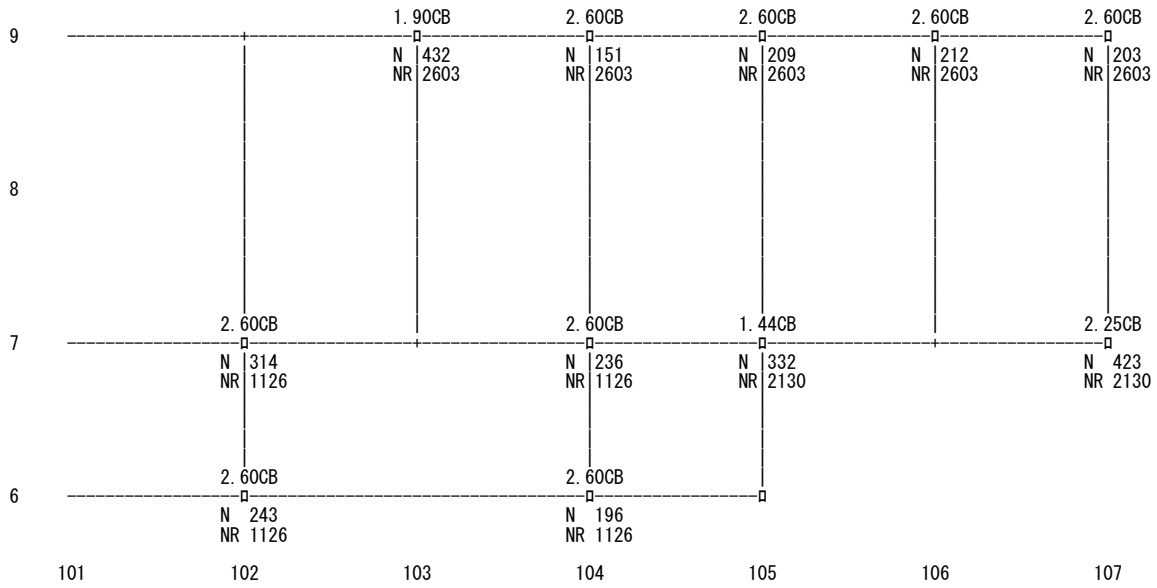




< 3 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 4 箇所

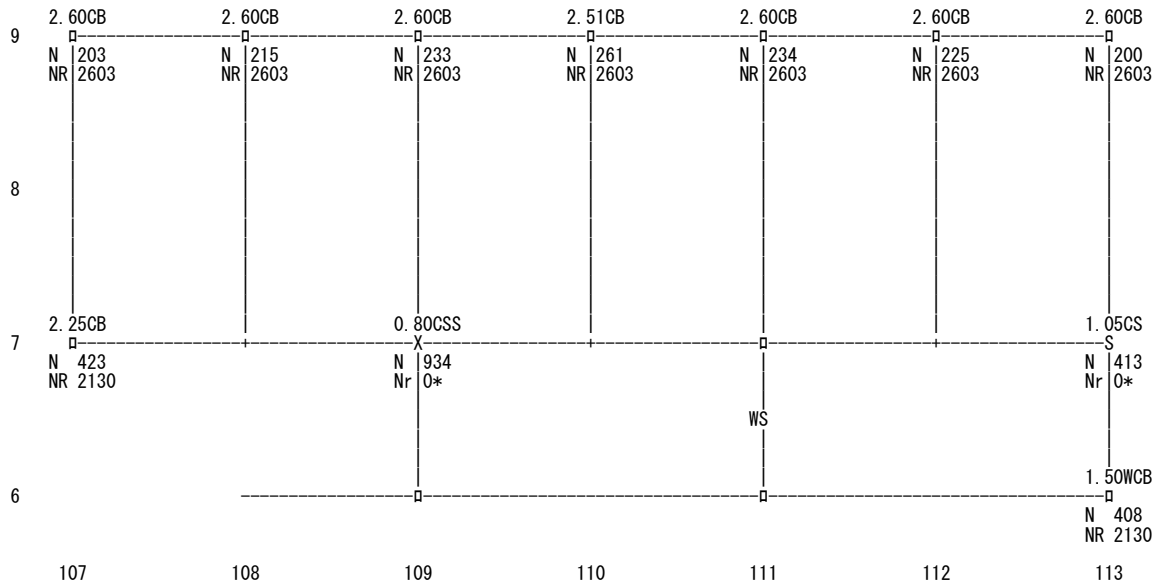
11

10



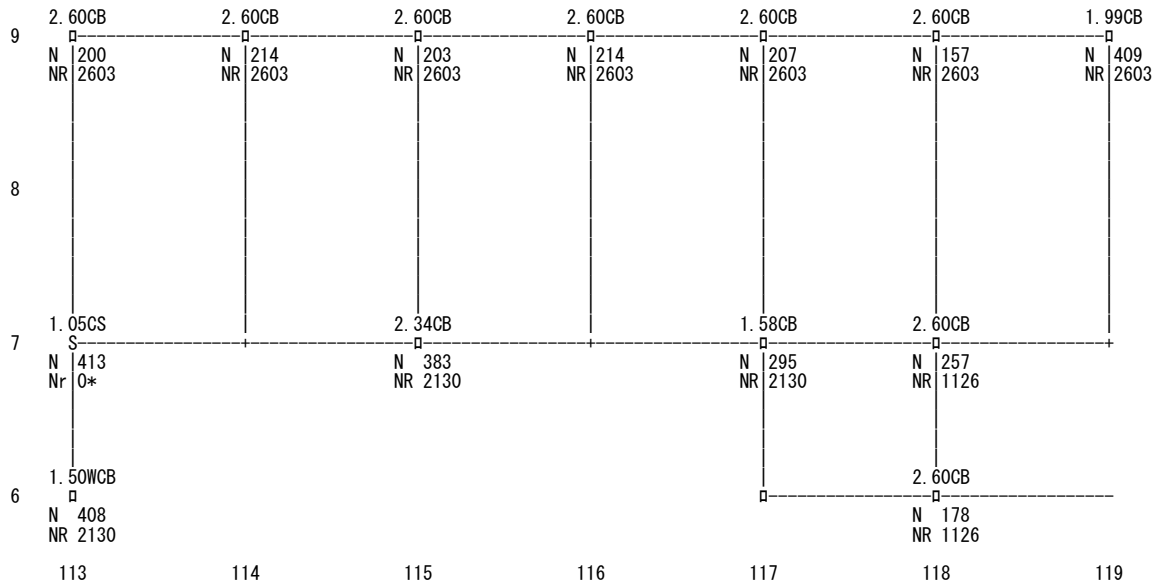
11

10



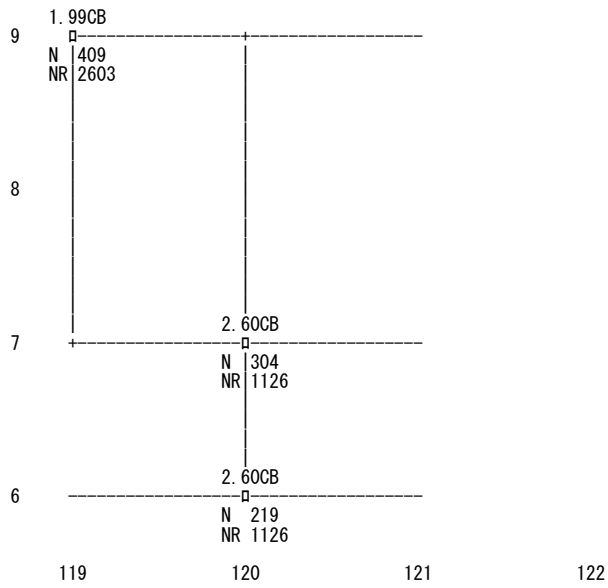
11

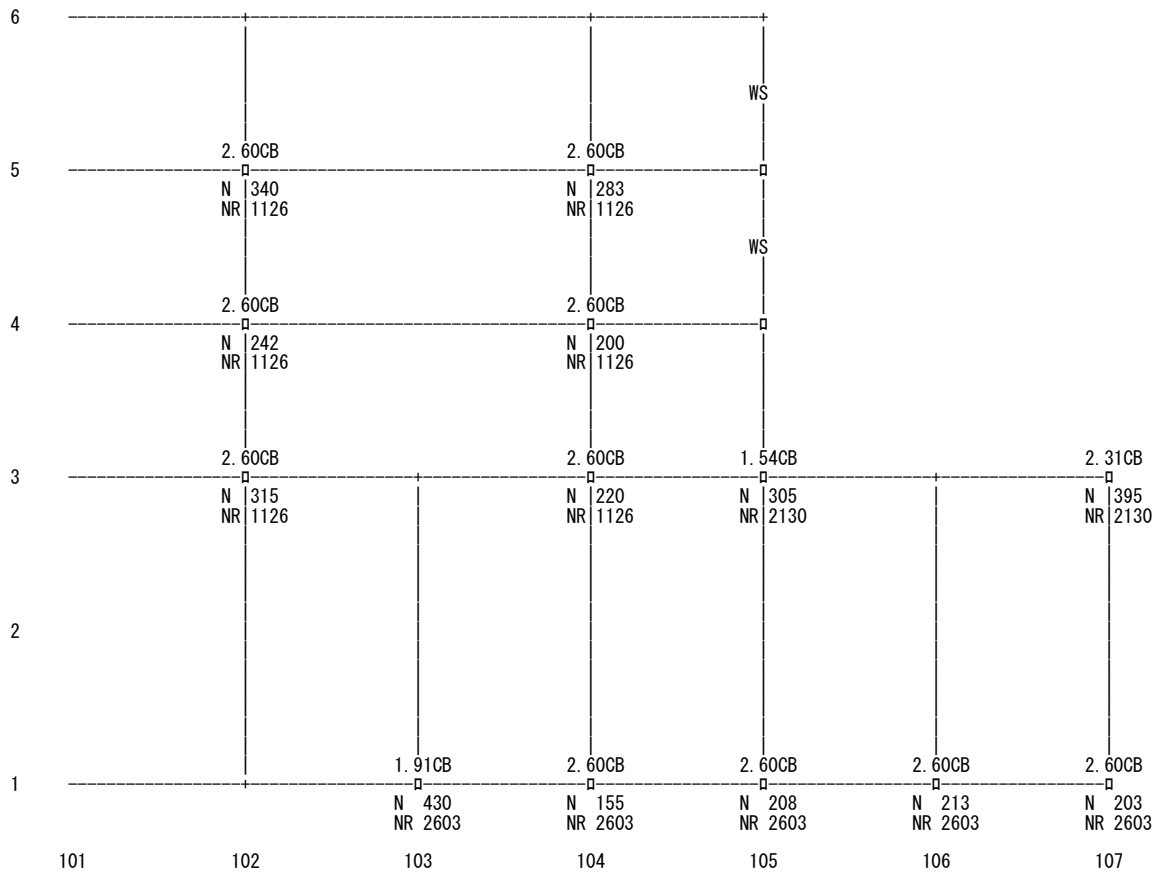
10

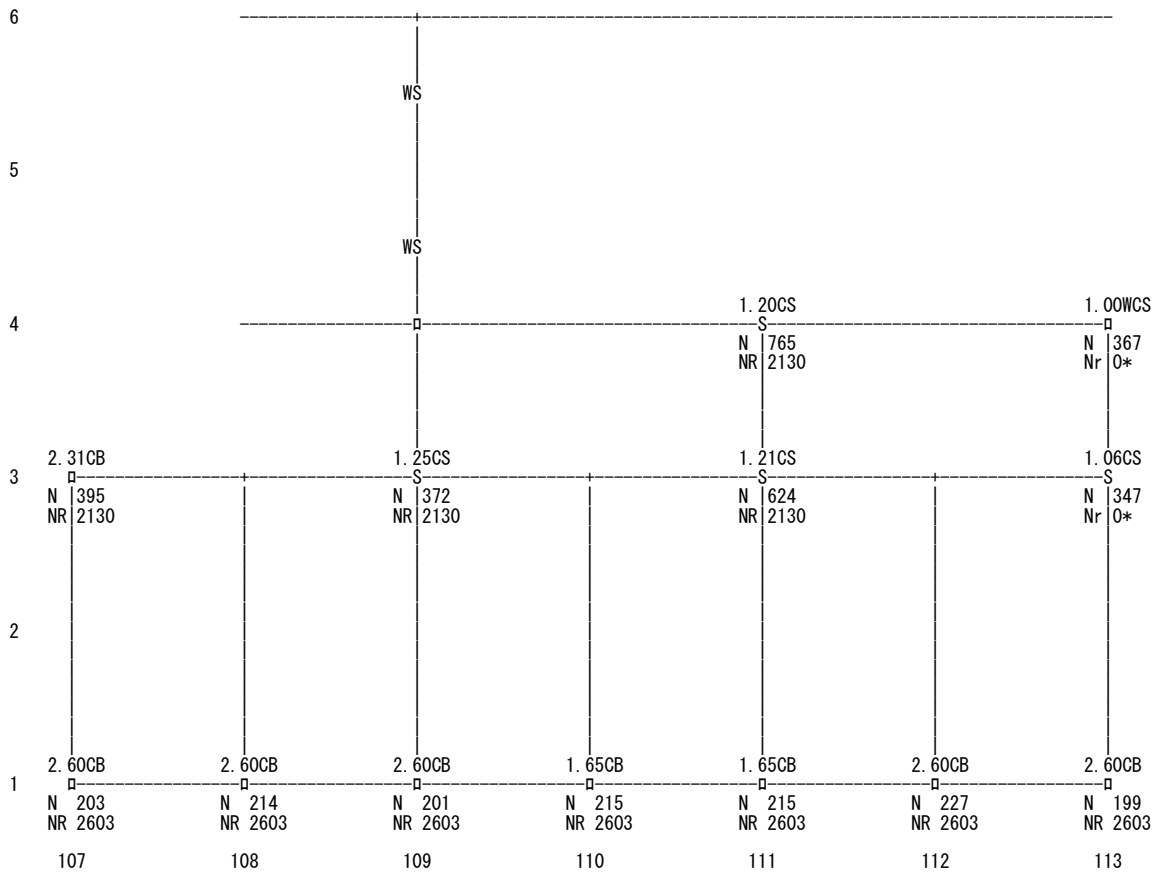


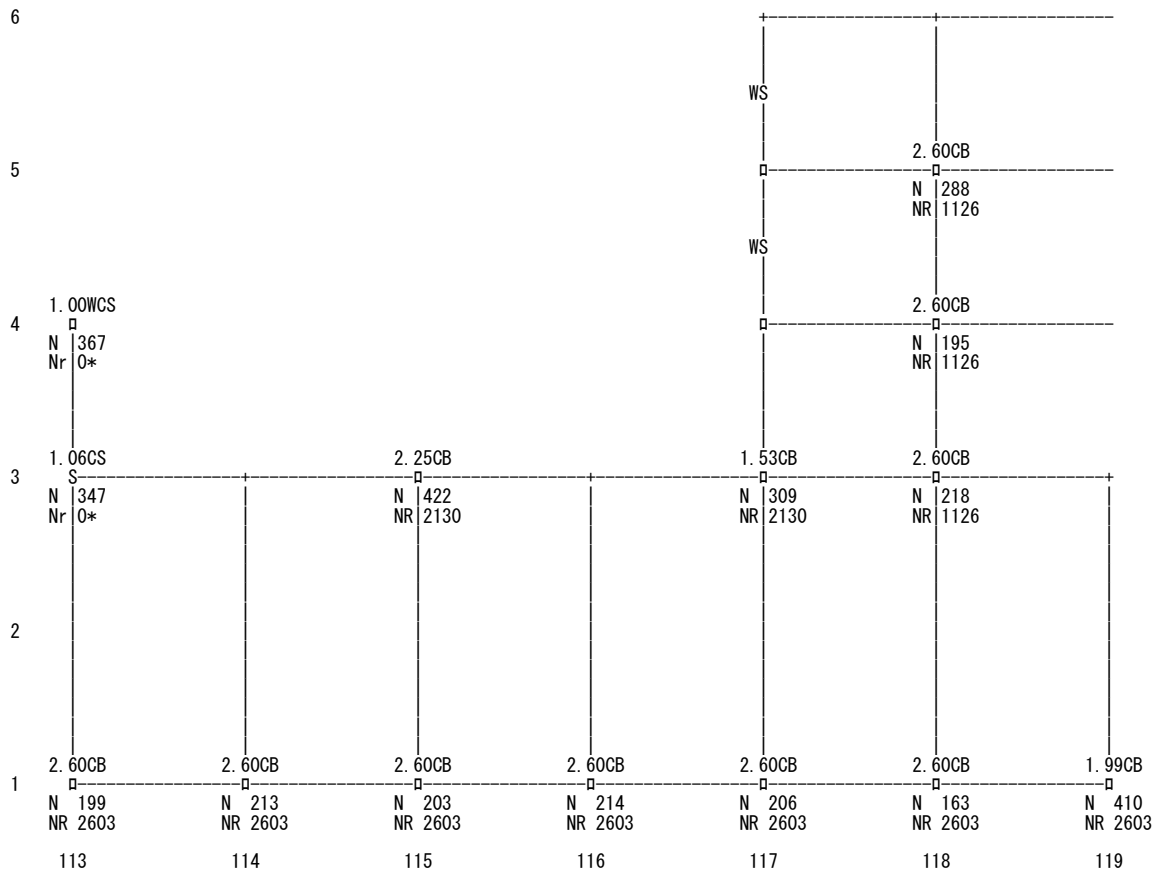
11

10

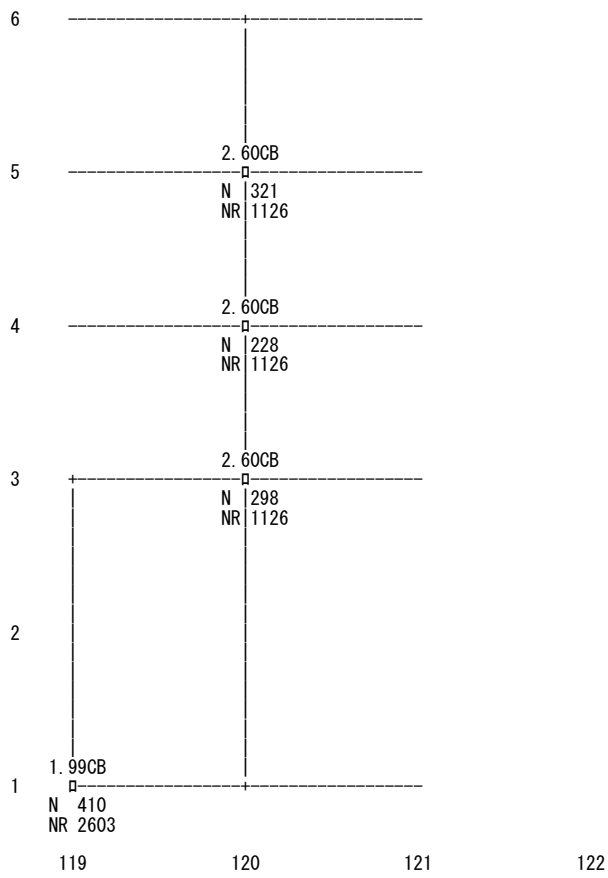








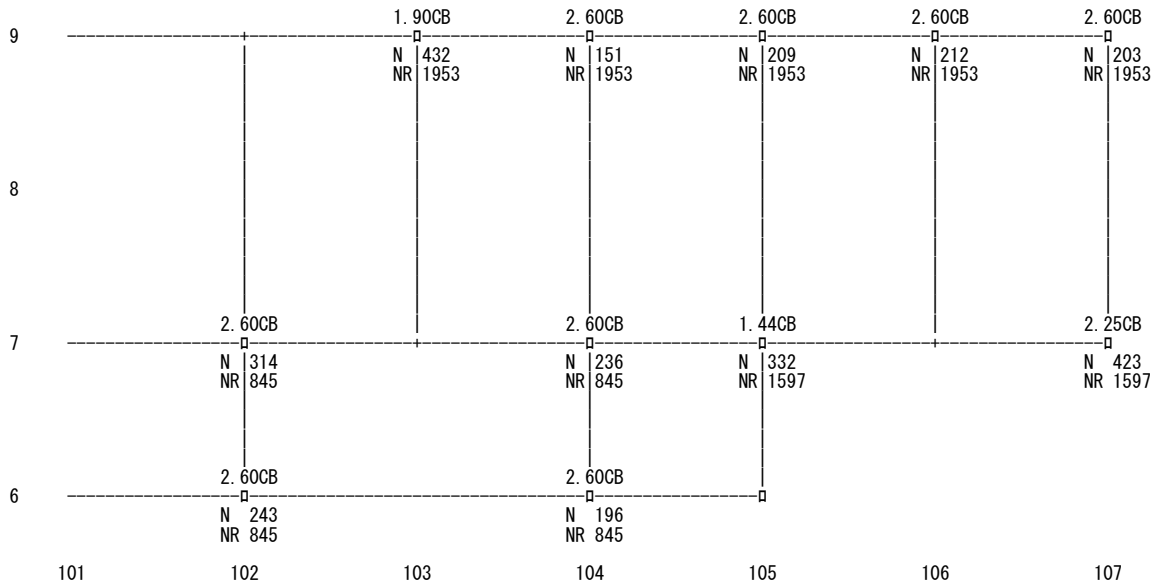




< 3 階 > 検討 F=1.40 要検討柱 7 箇所

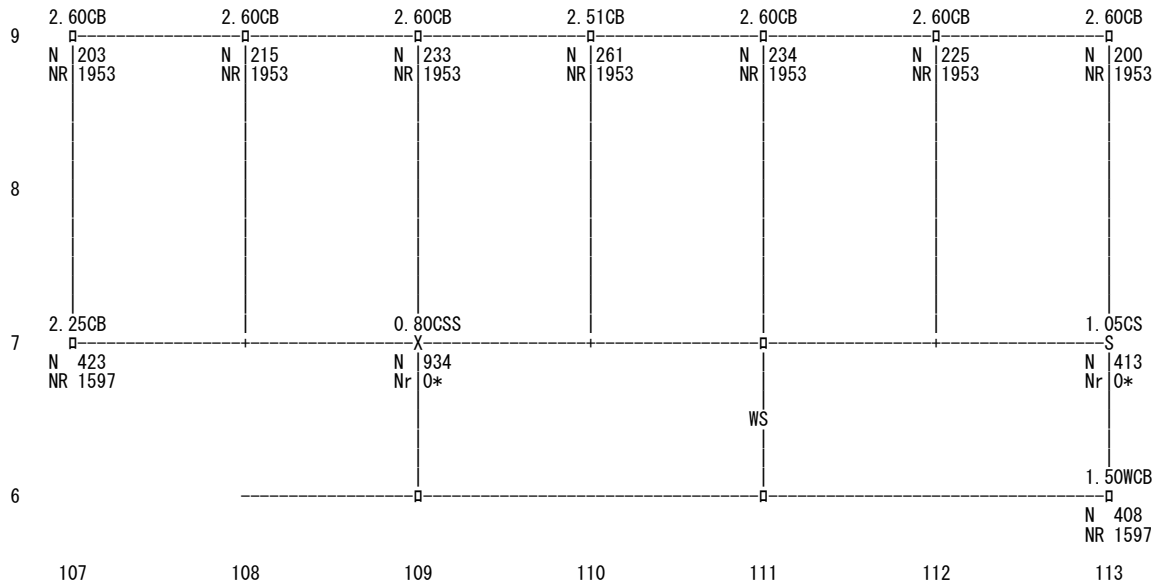
11

10



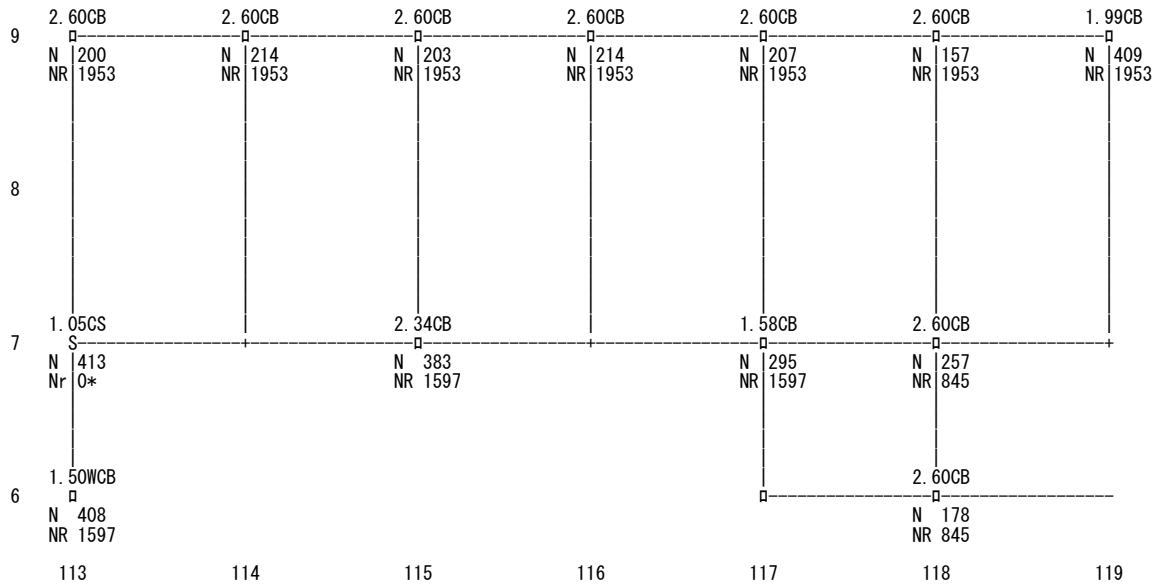
11

10



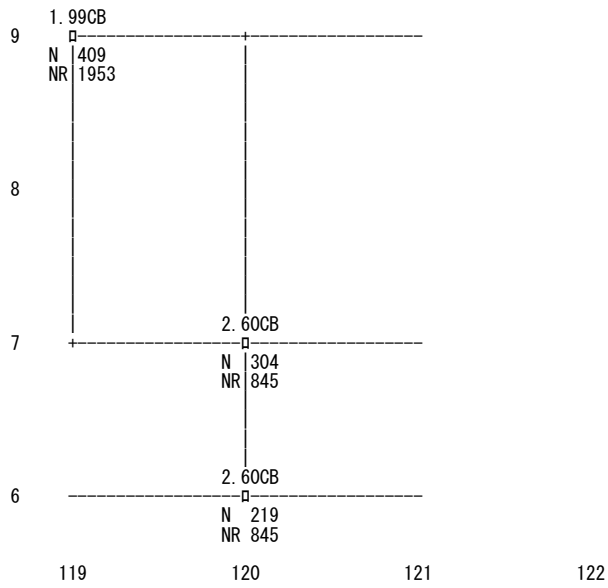
11

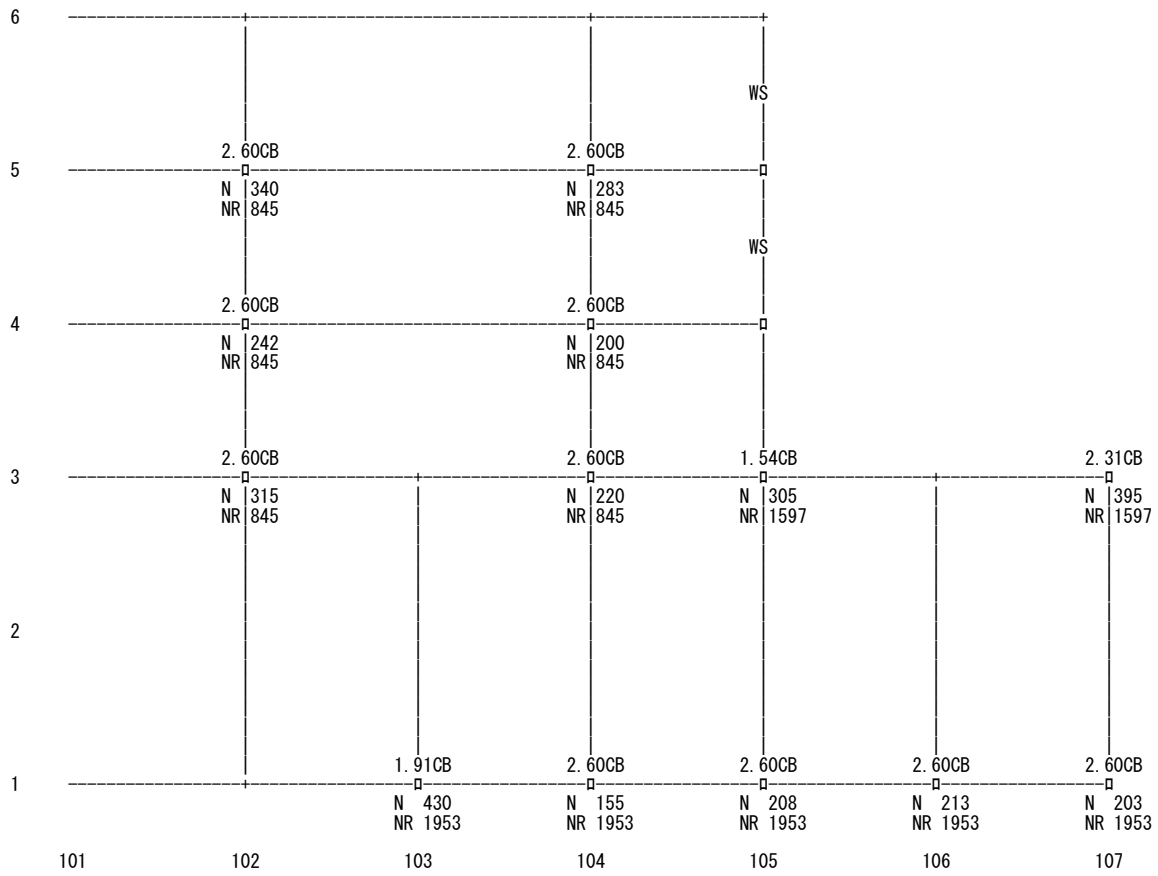
10

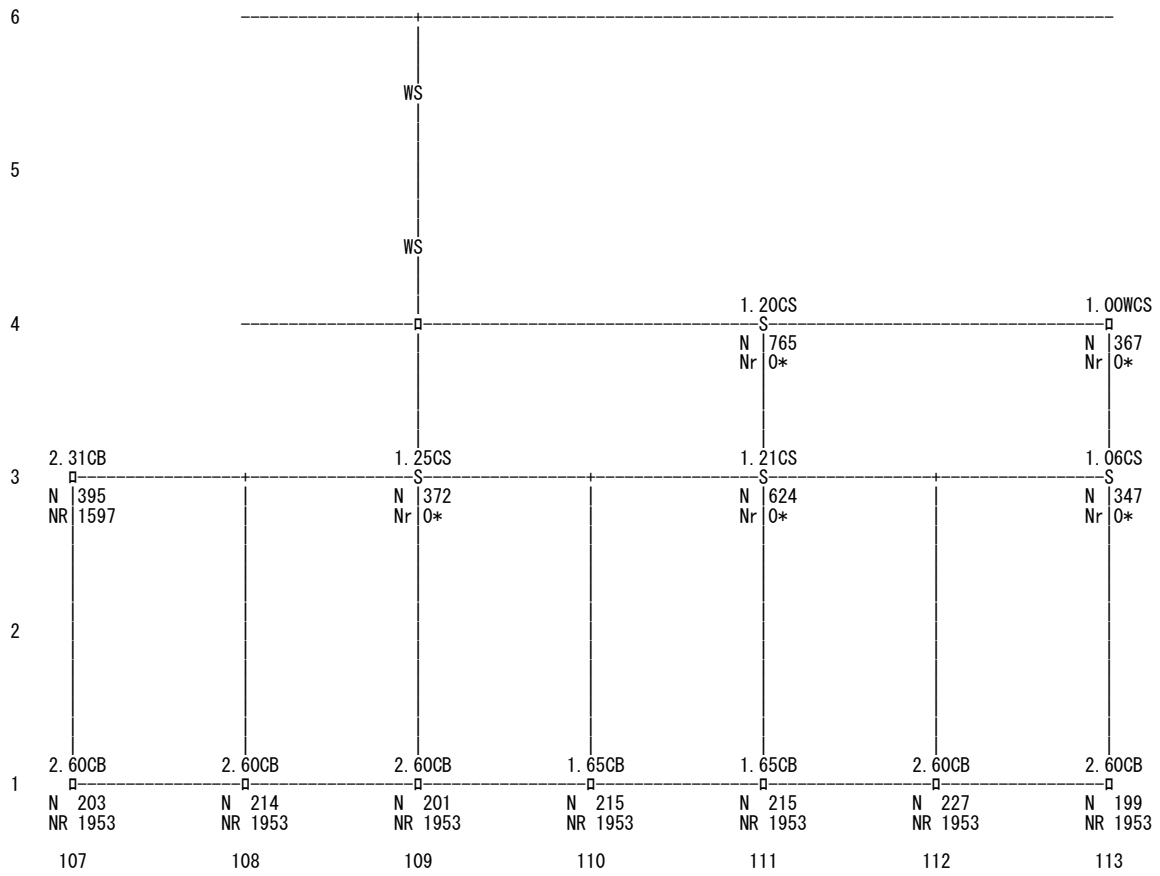


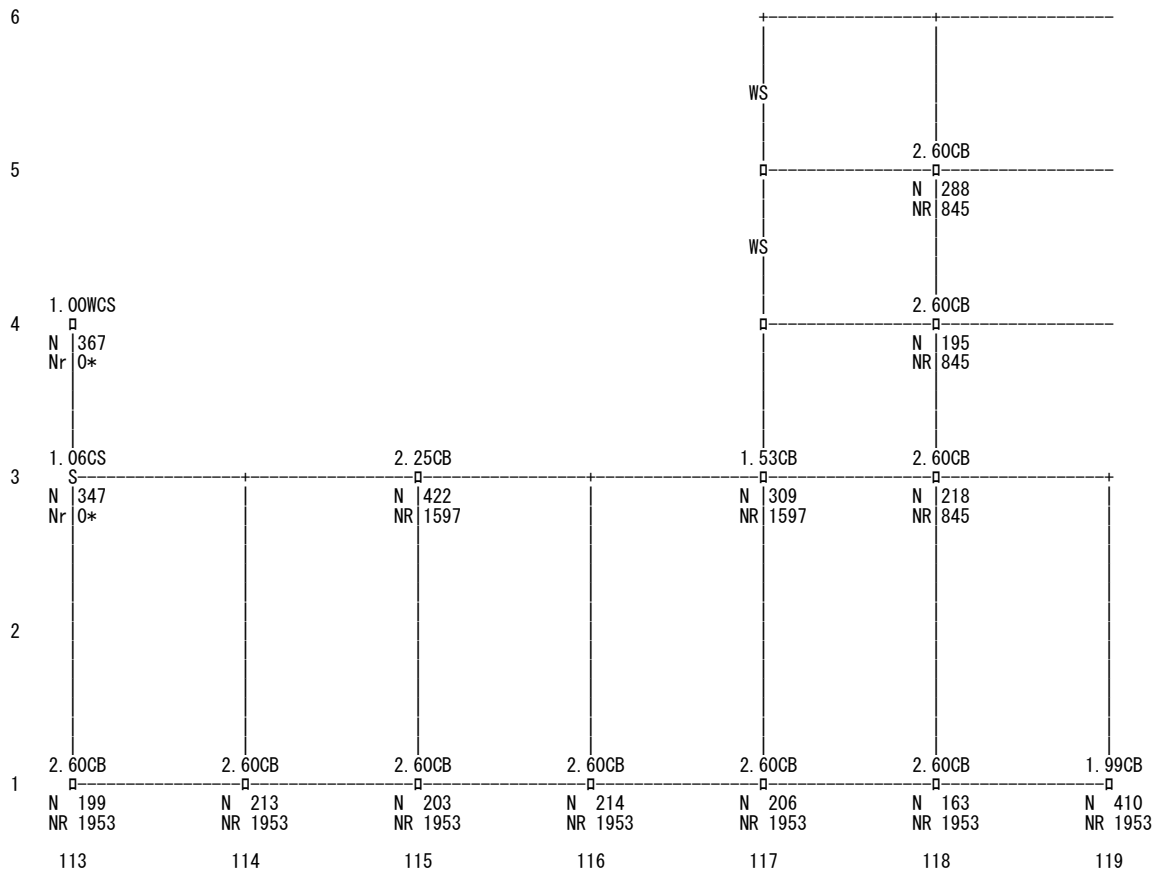
11

10

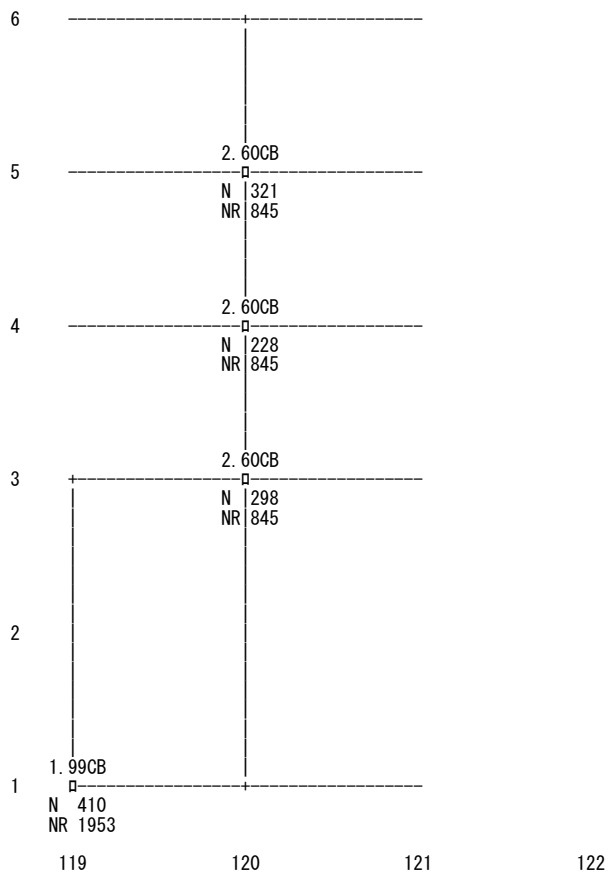








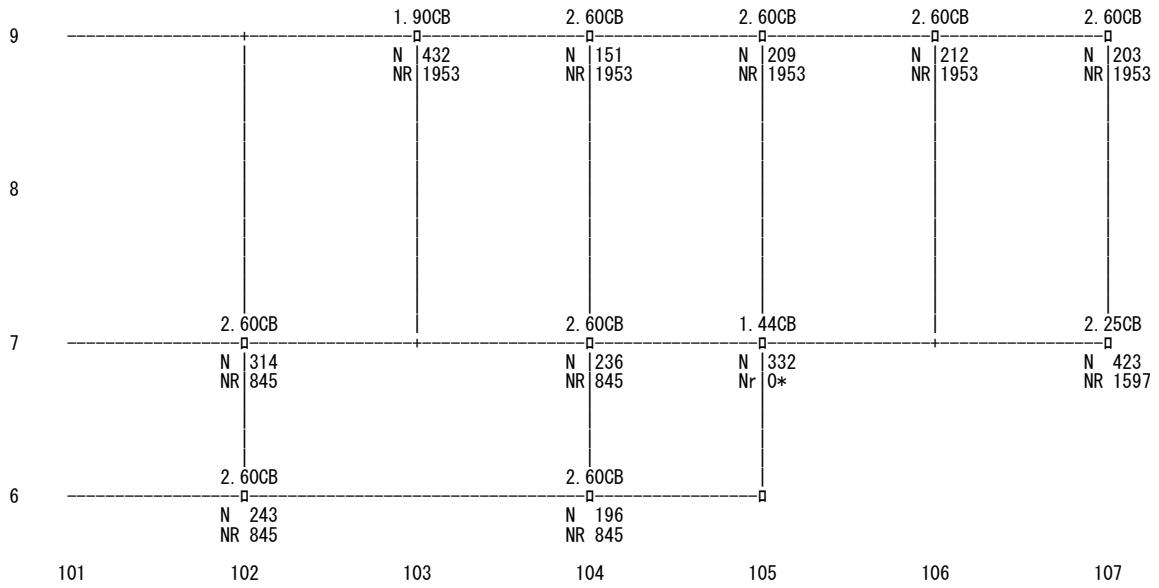




< 3 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 8 箇所

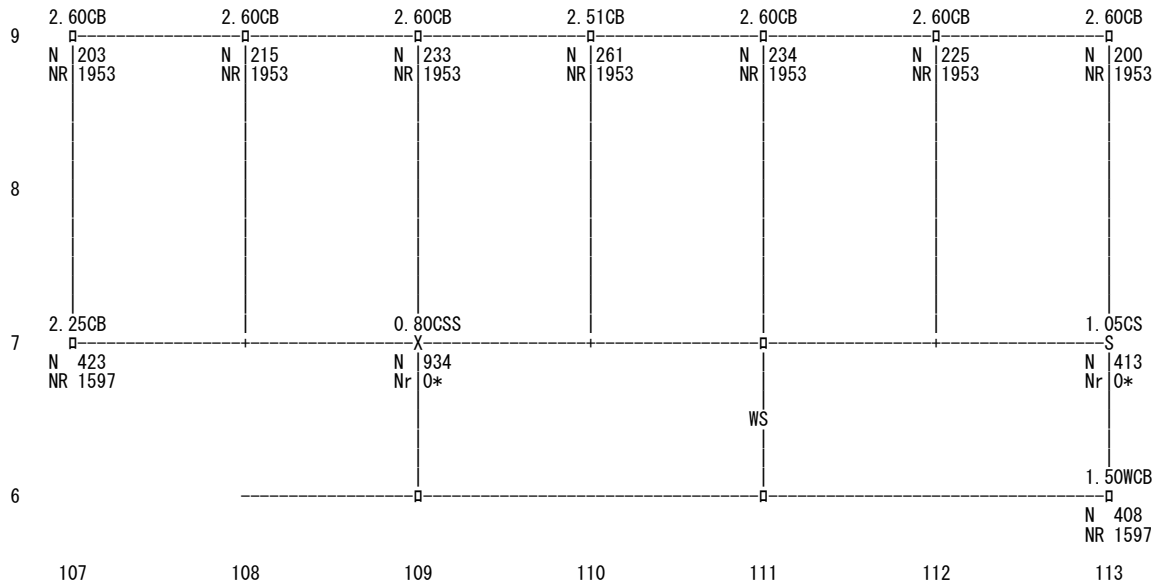
11

10



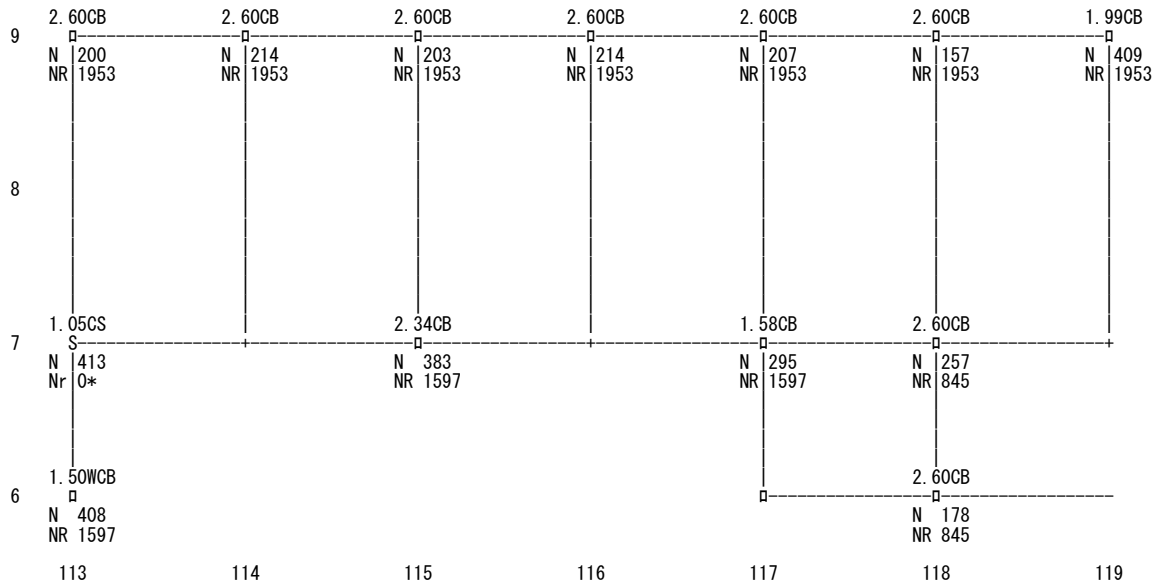
11

10



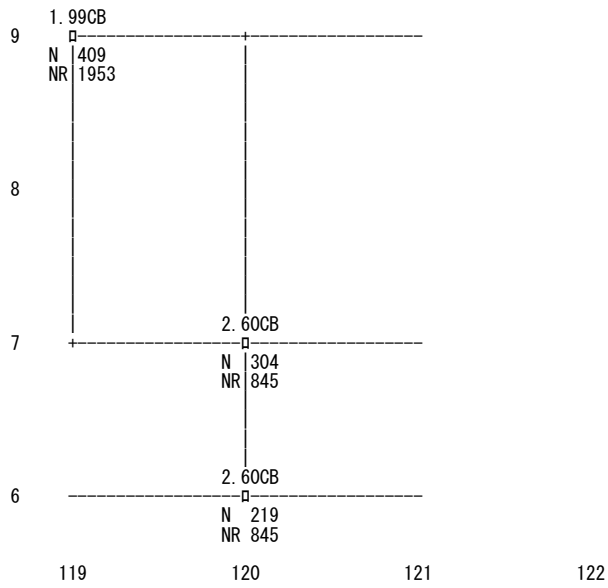
11

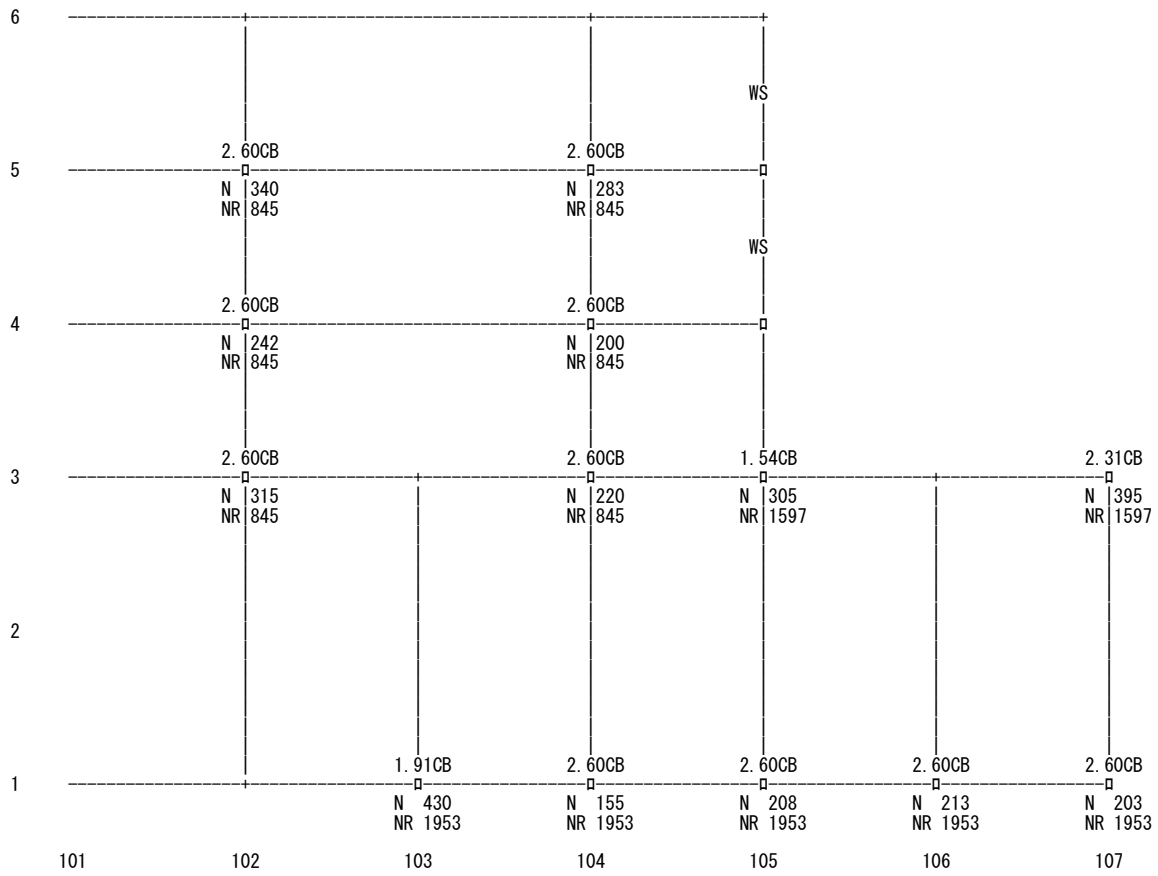
10

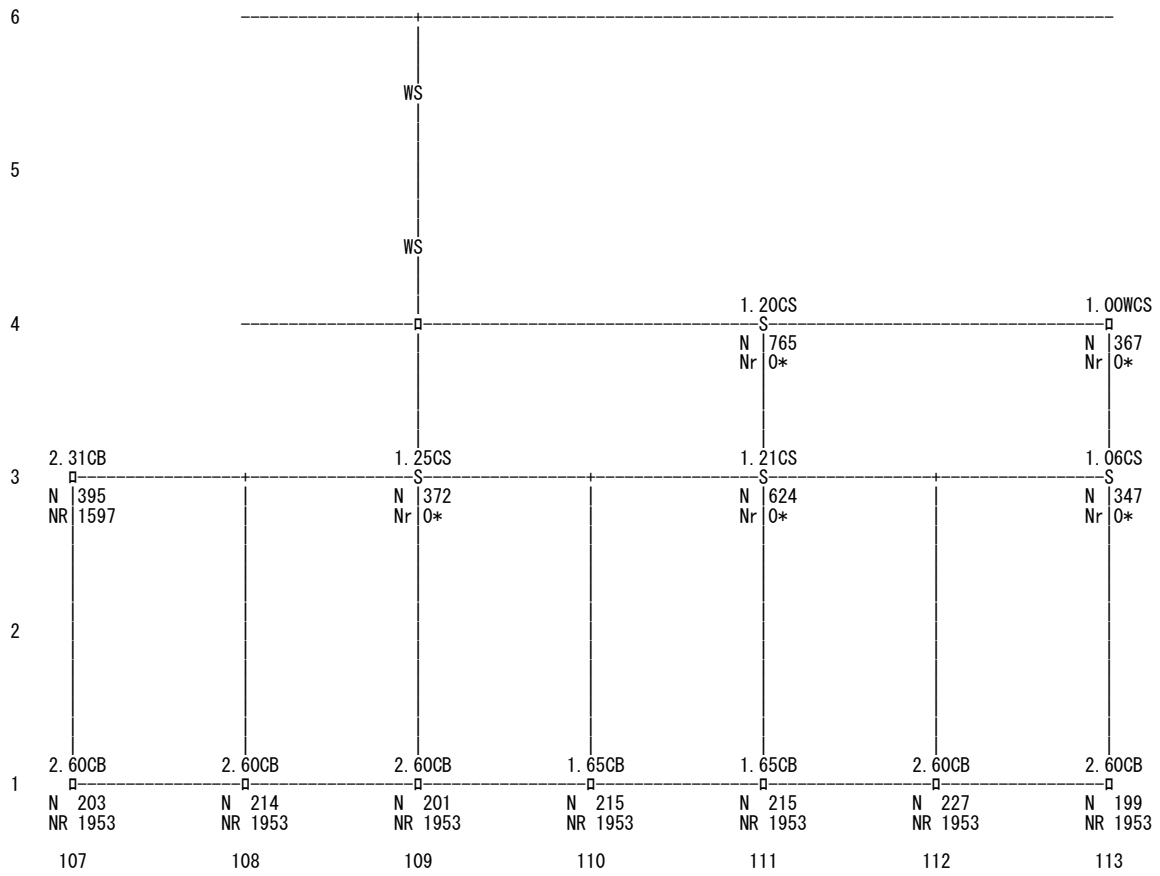


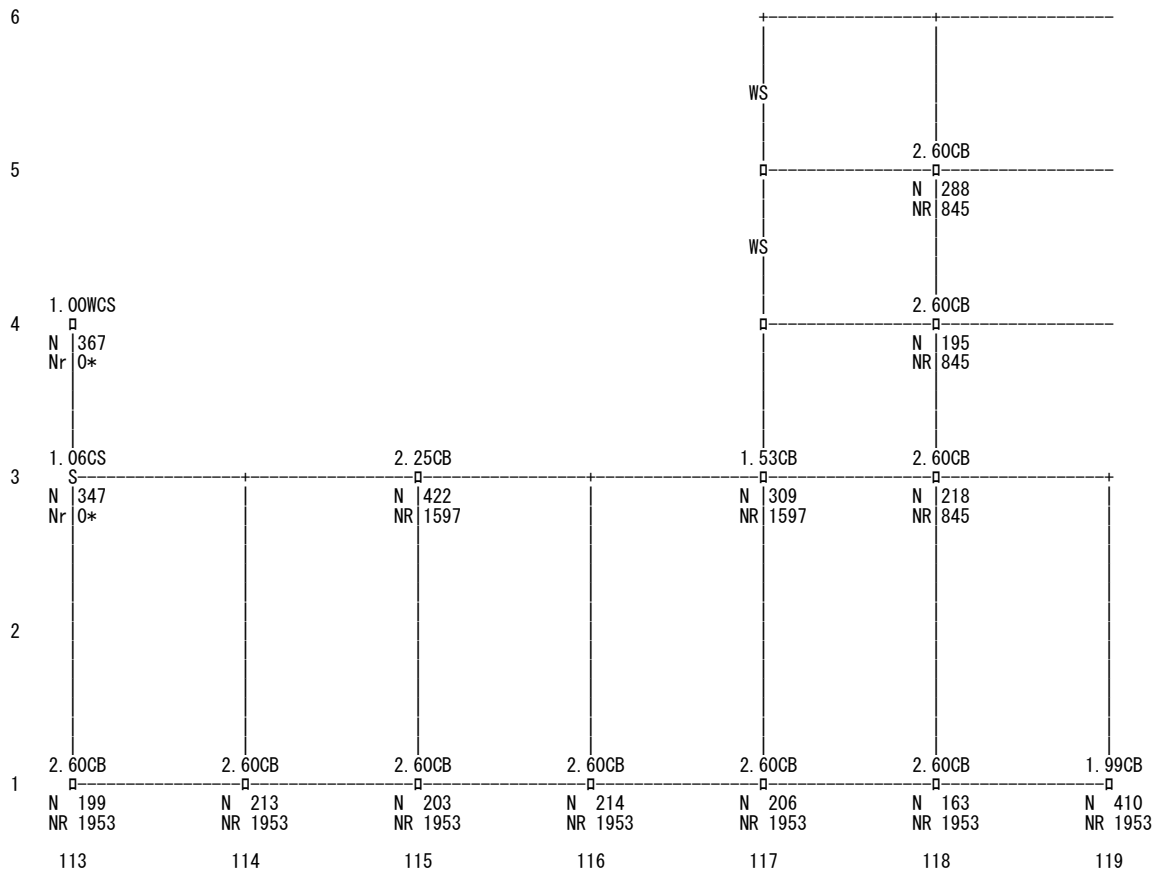
11

10

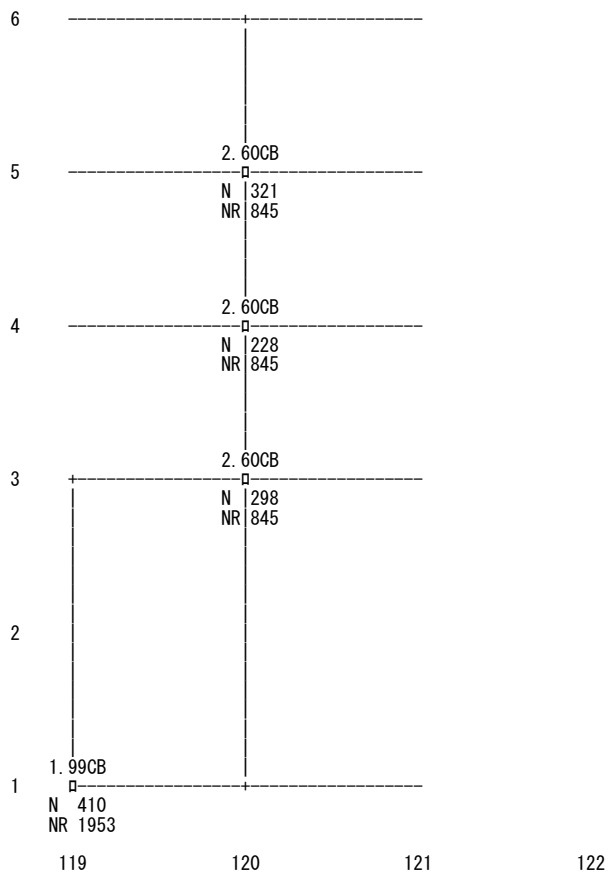








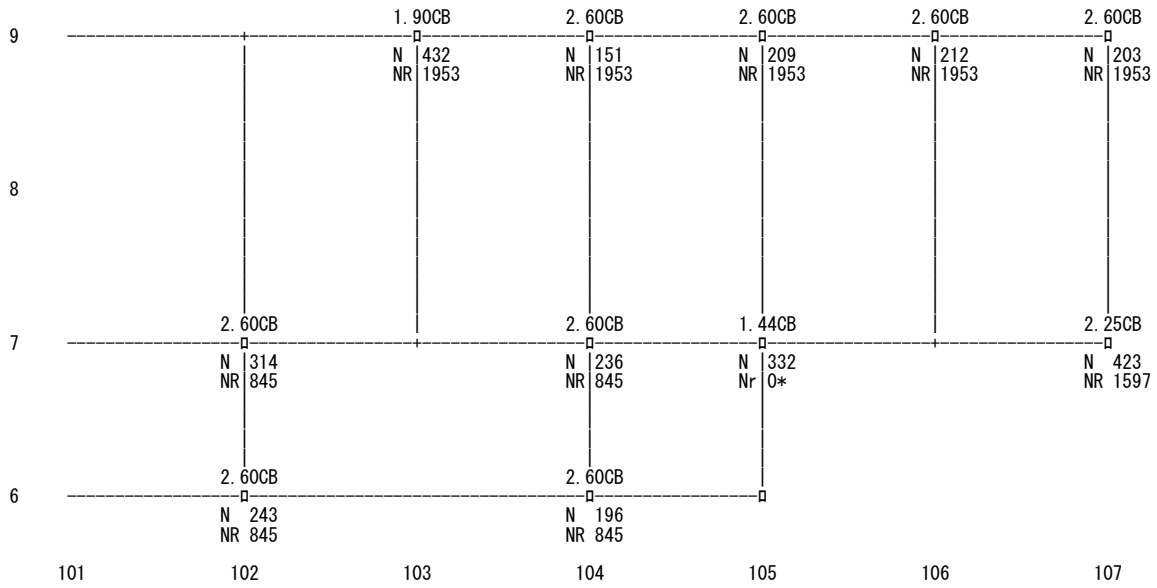




< 3 階 > 検討 F=1.75 要検討柱 14 箇所

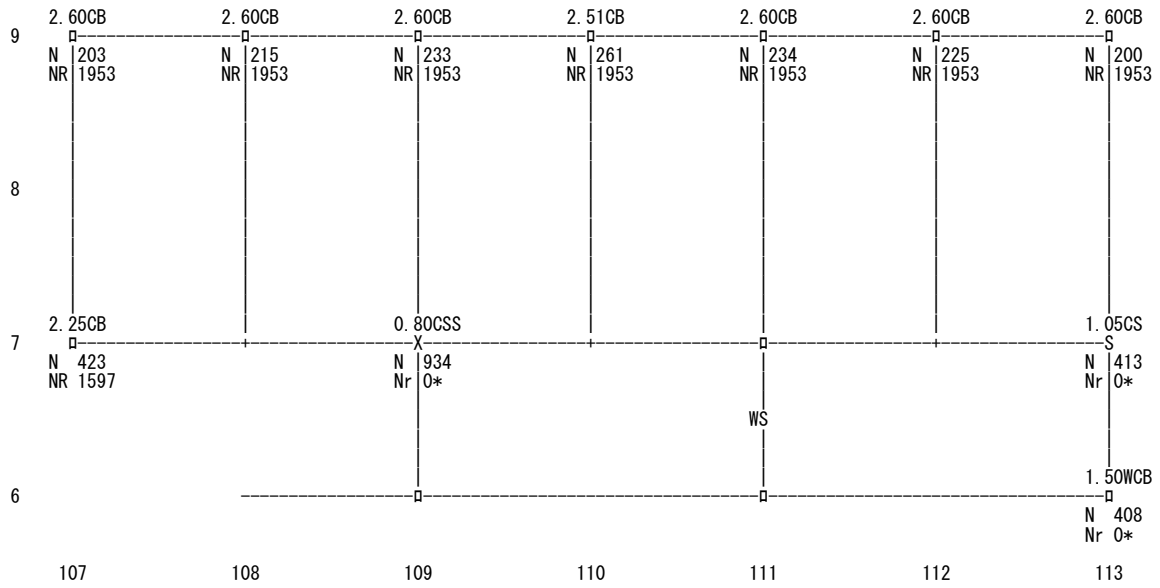
11

10



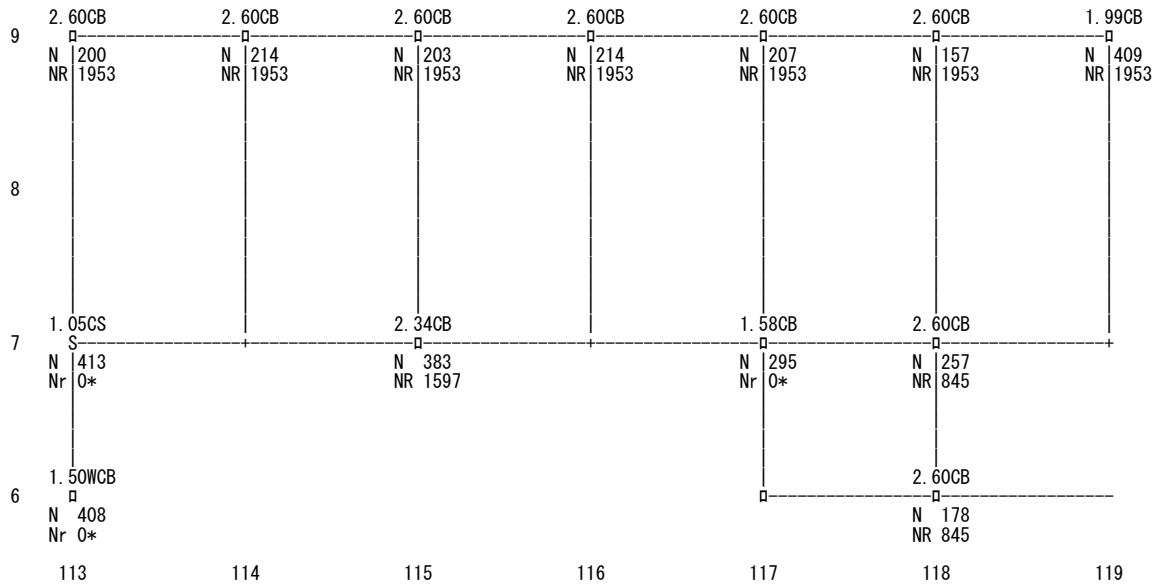
11

10



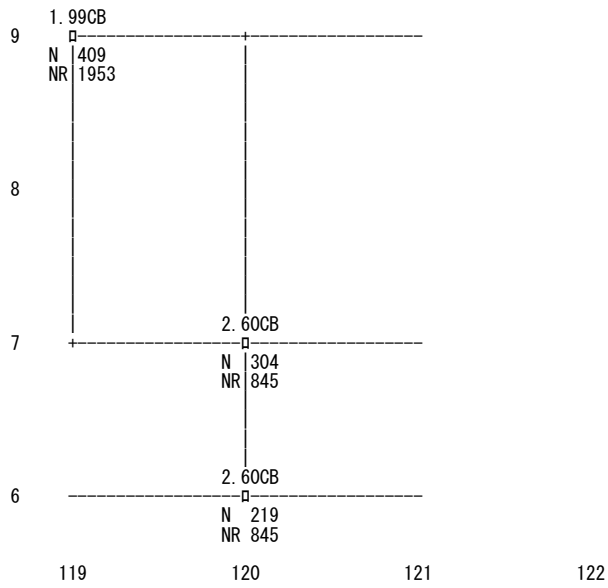
11

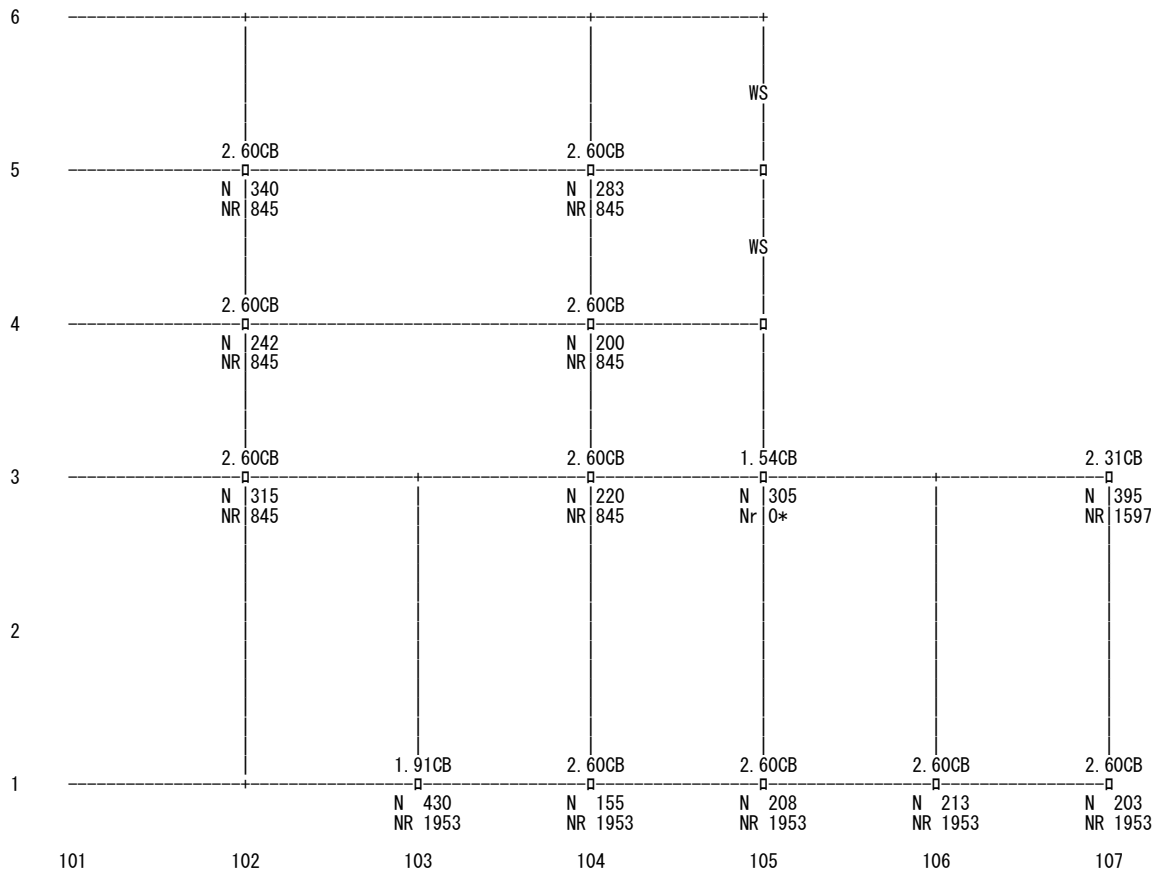
10

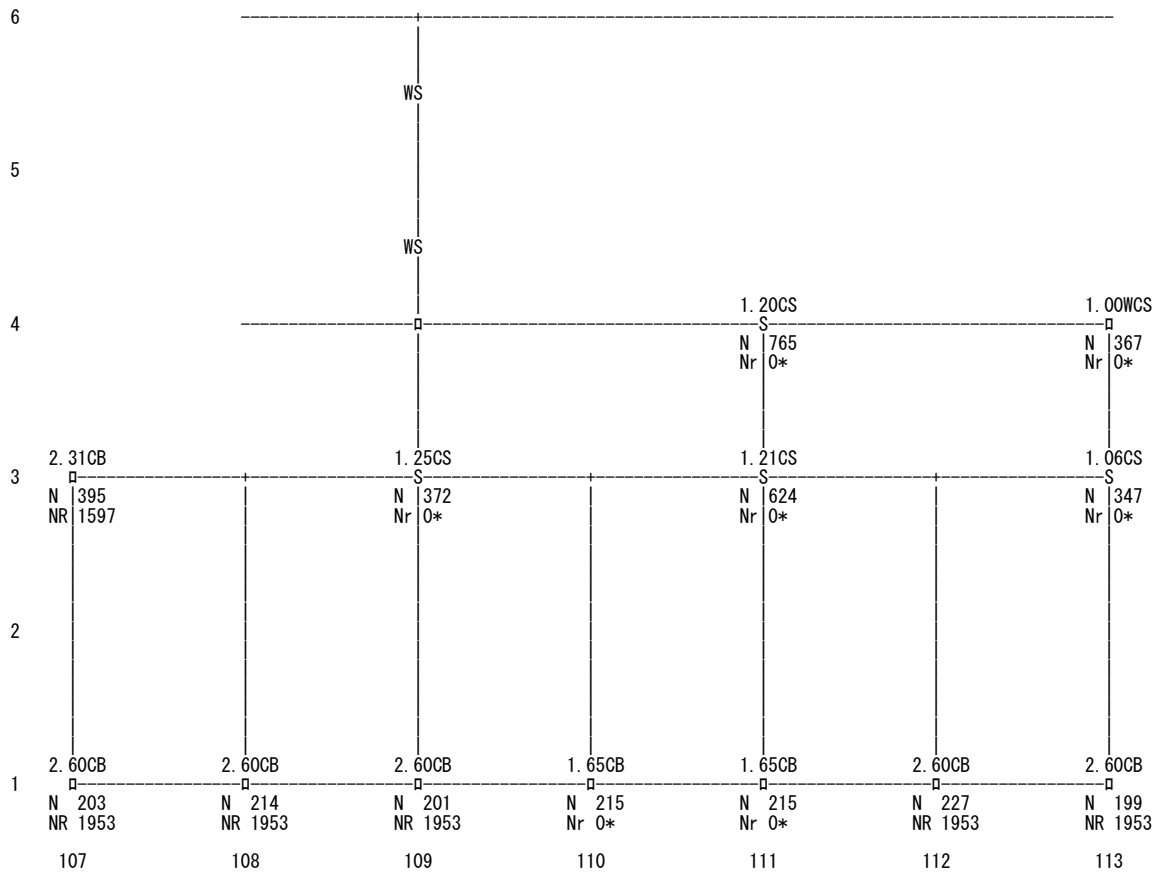


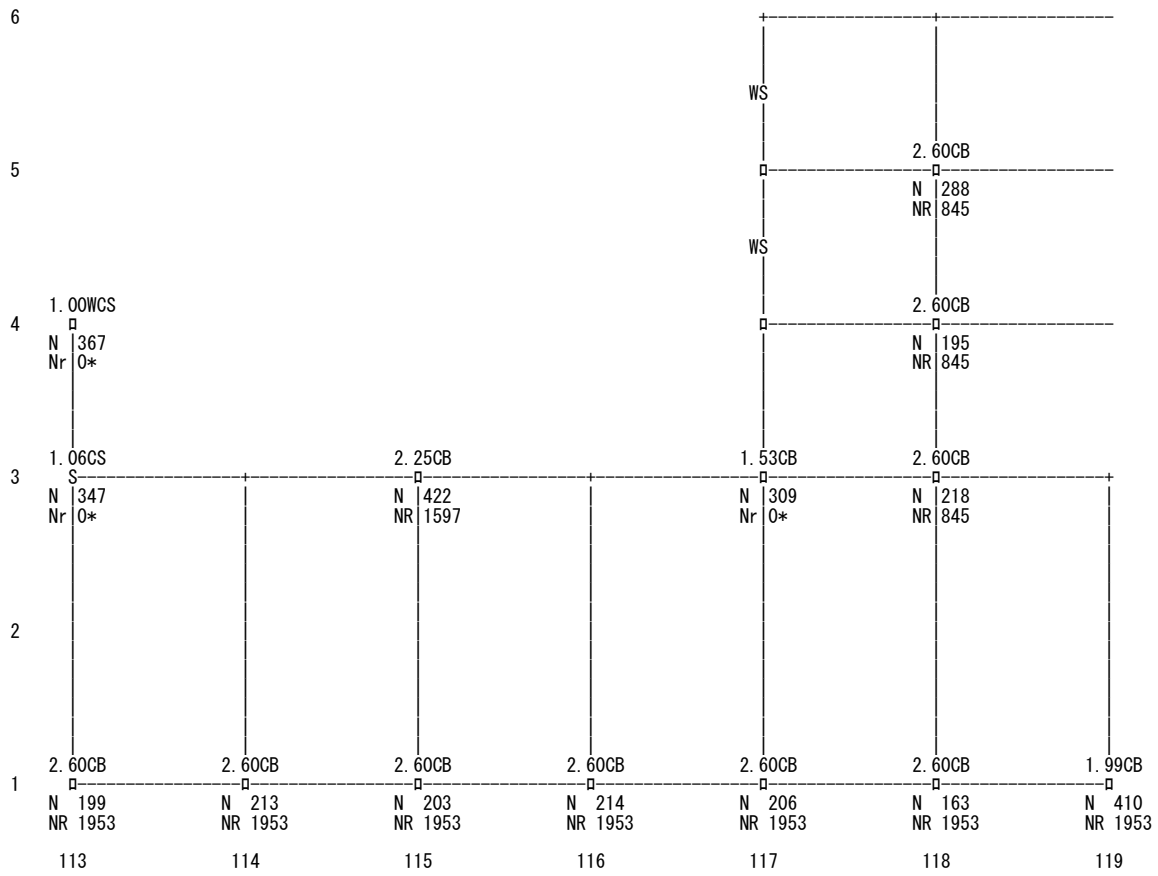
11

10

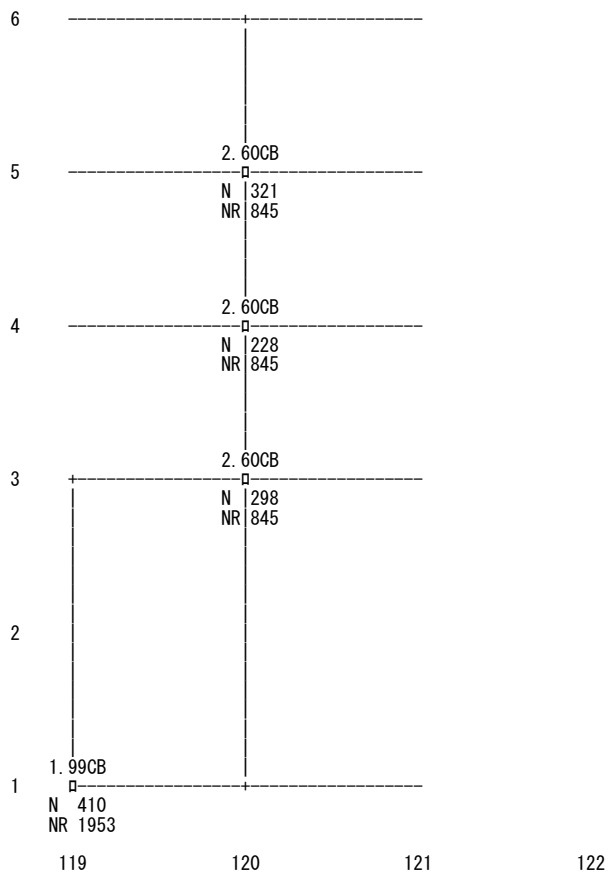








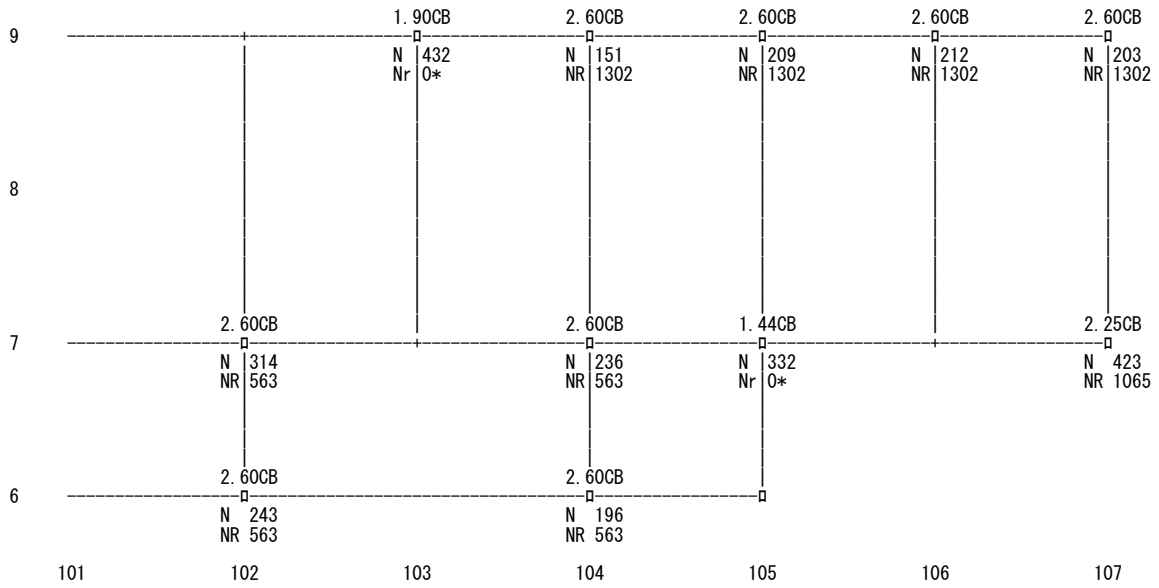




< 3 階 > 検討 F=2.25 要検討柱 18 箇所

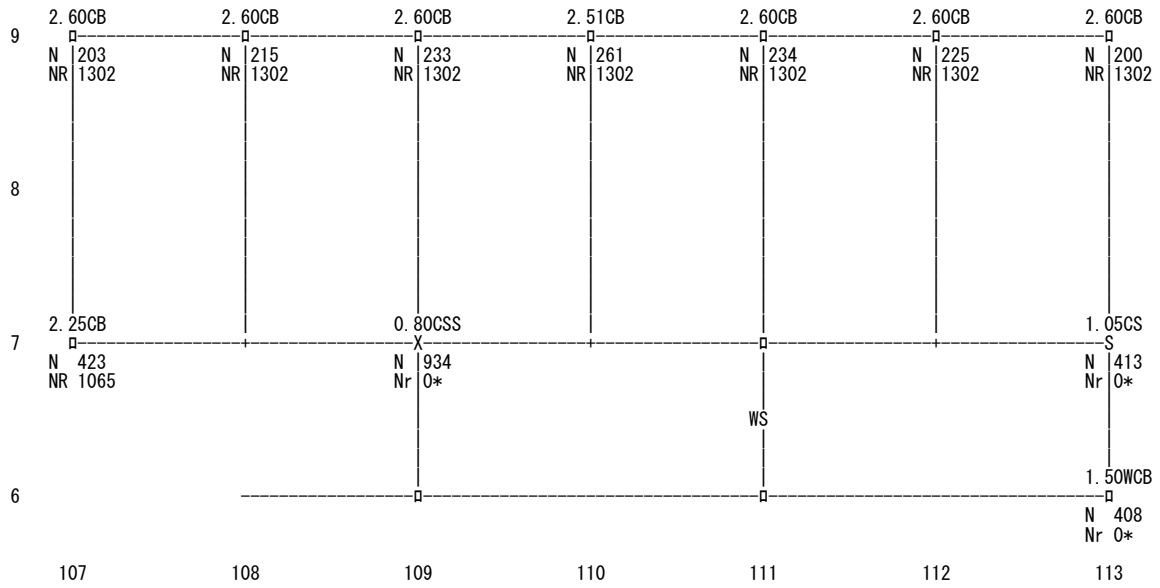
11

10



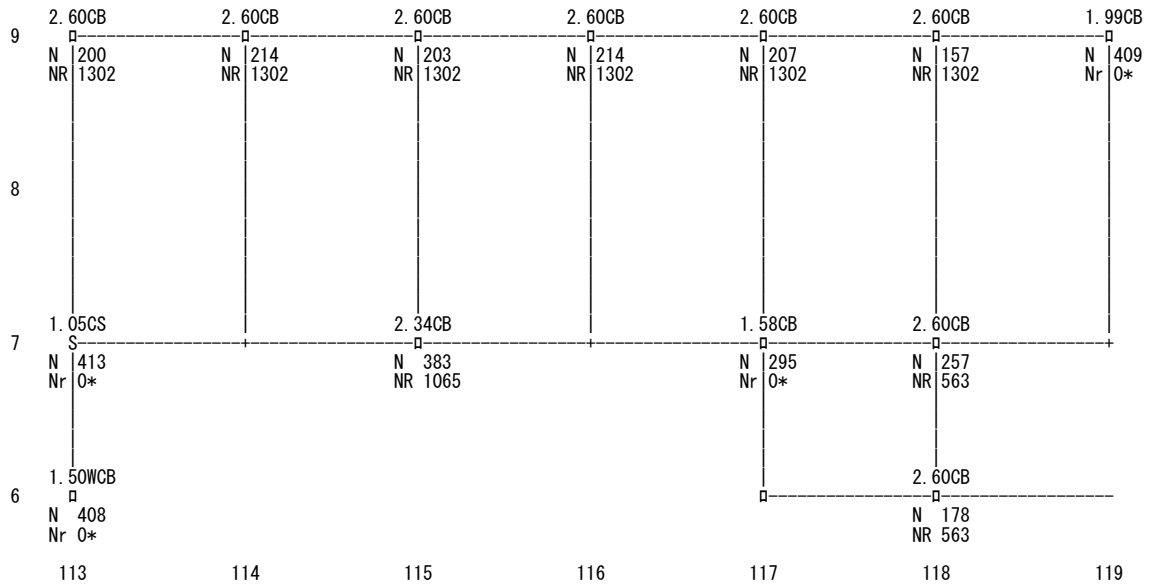
11

10



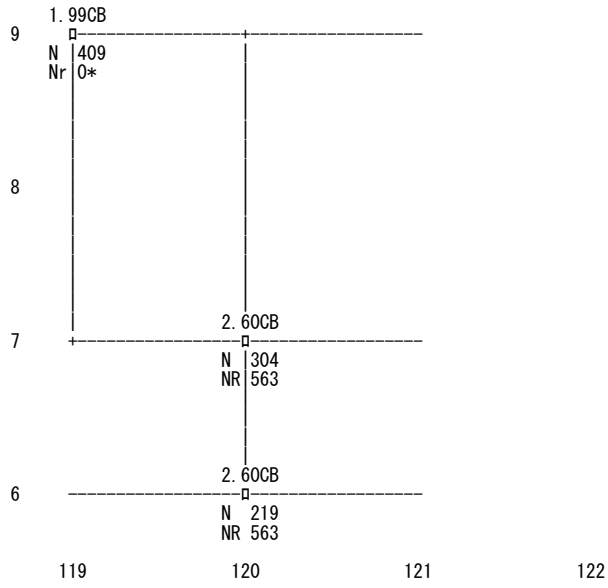
11

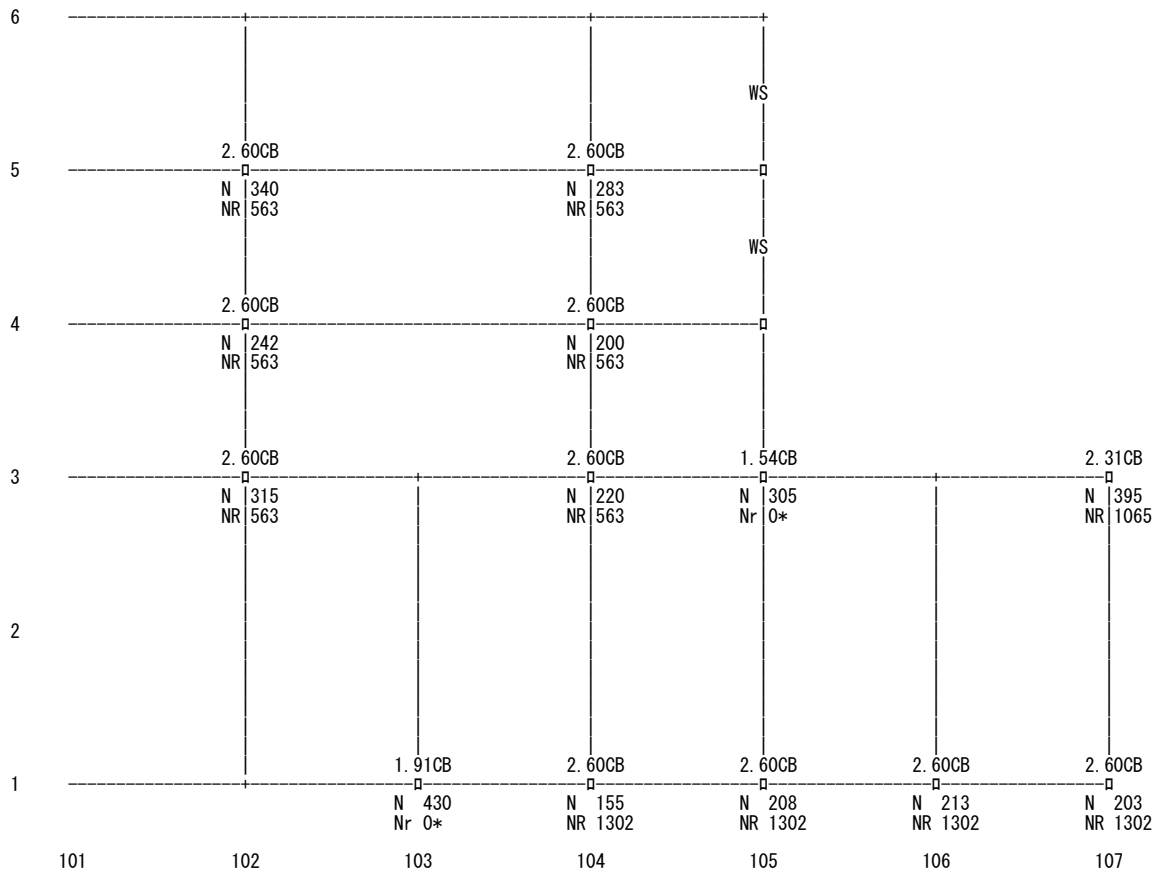
10

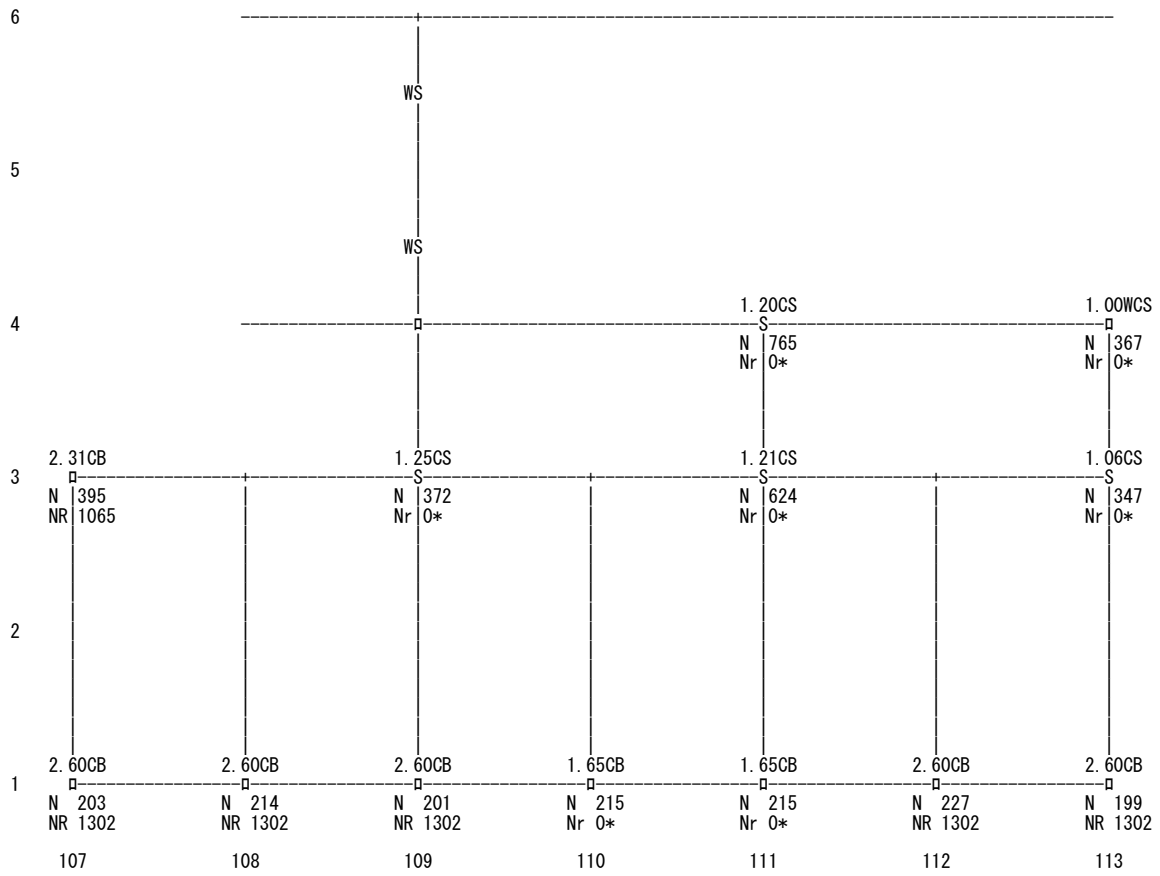


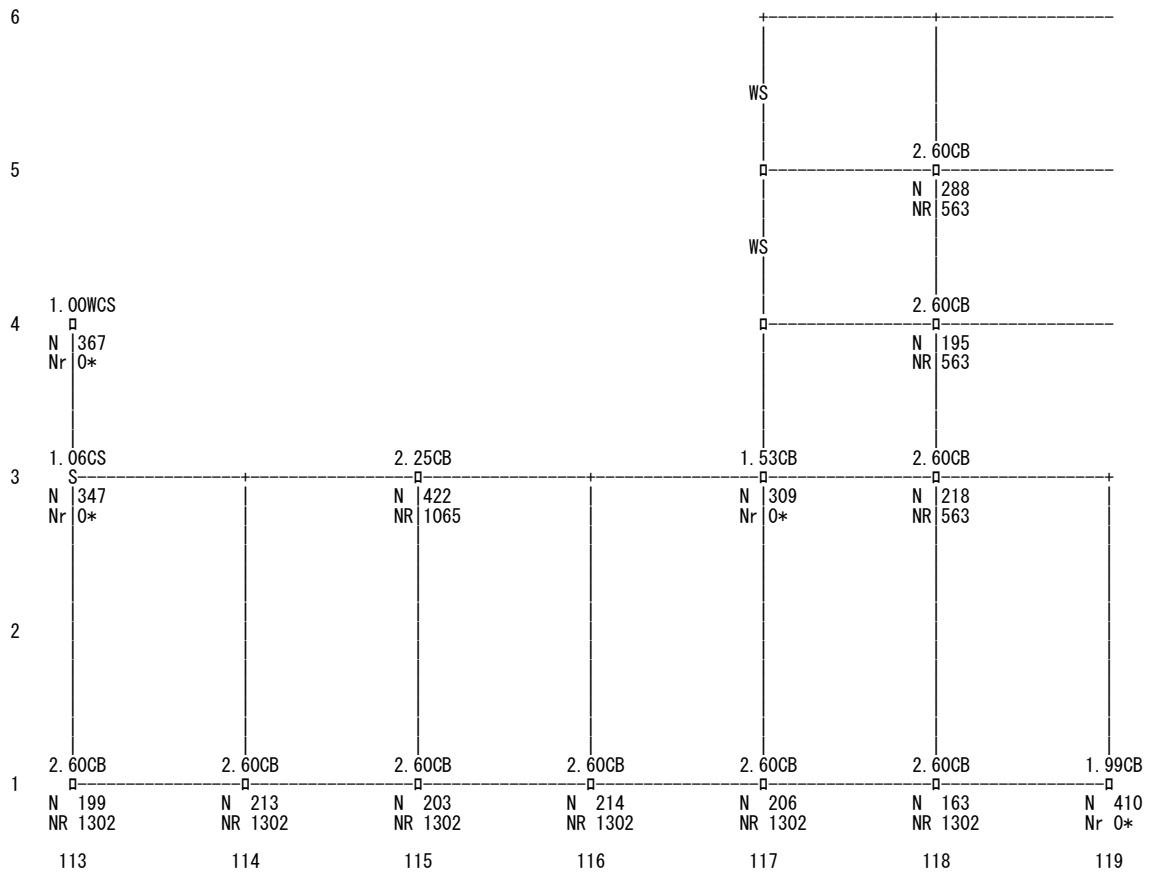
11

10

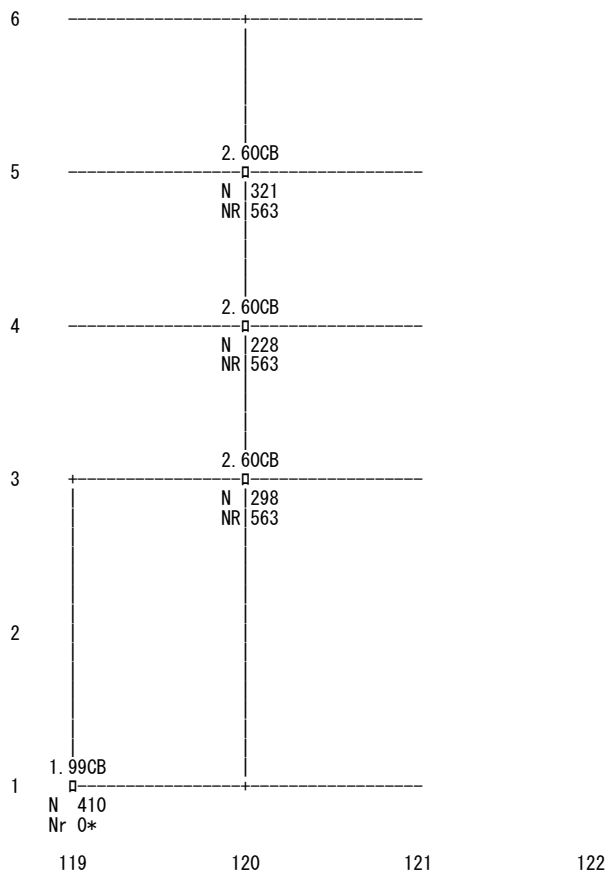








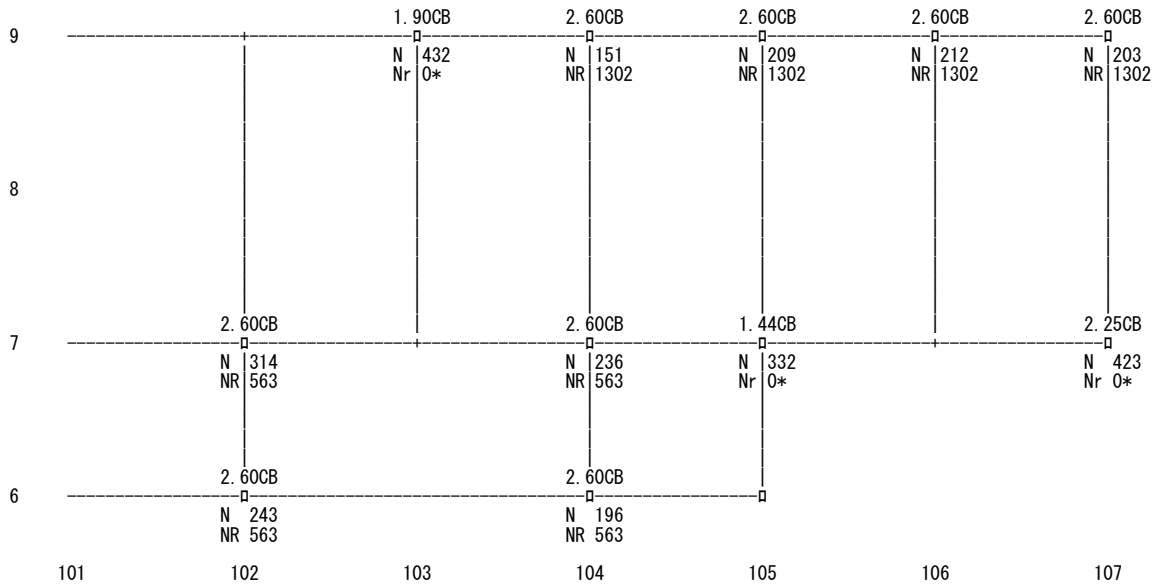




< 3 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 23 箇所

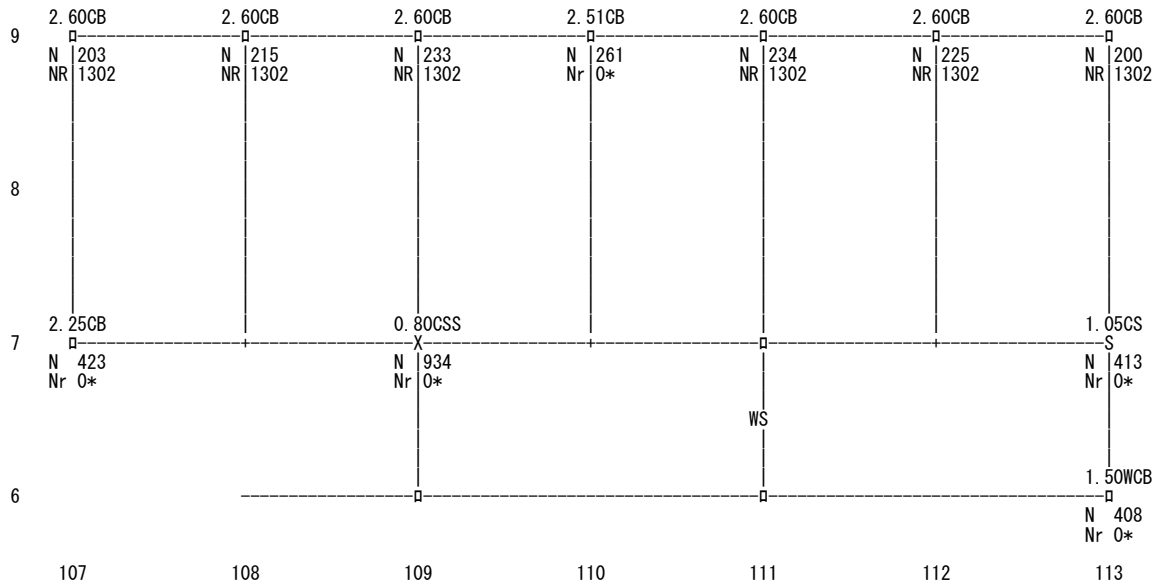
11

10



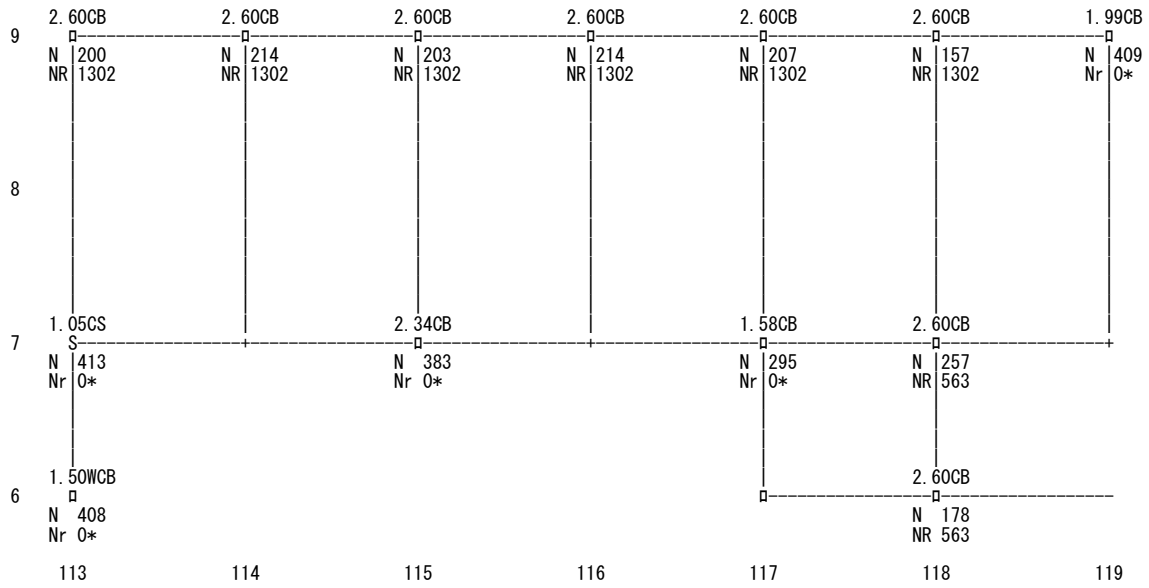
11

10



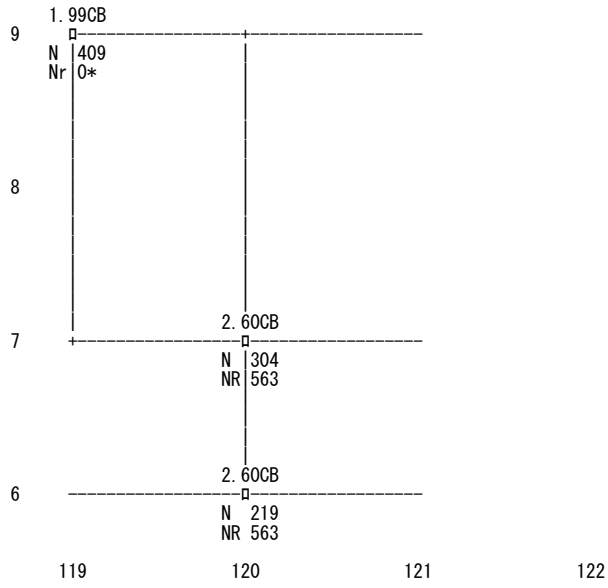
11

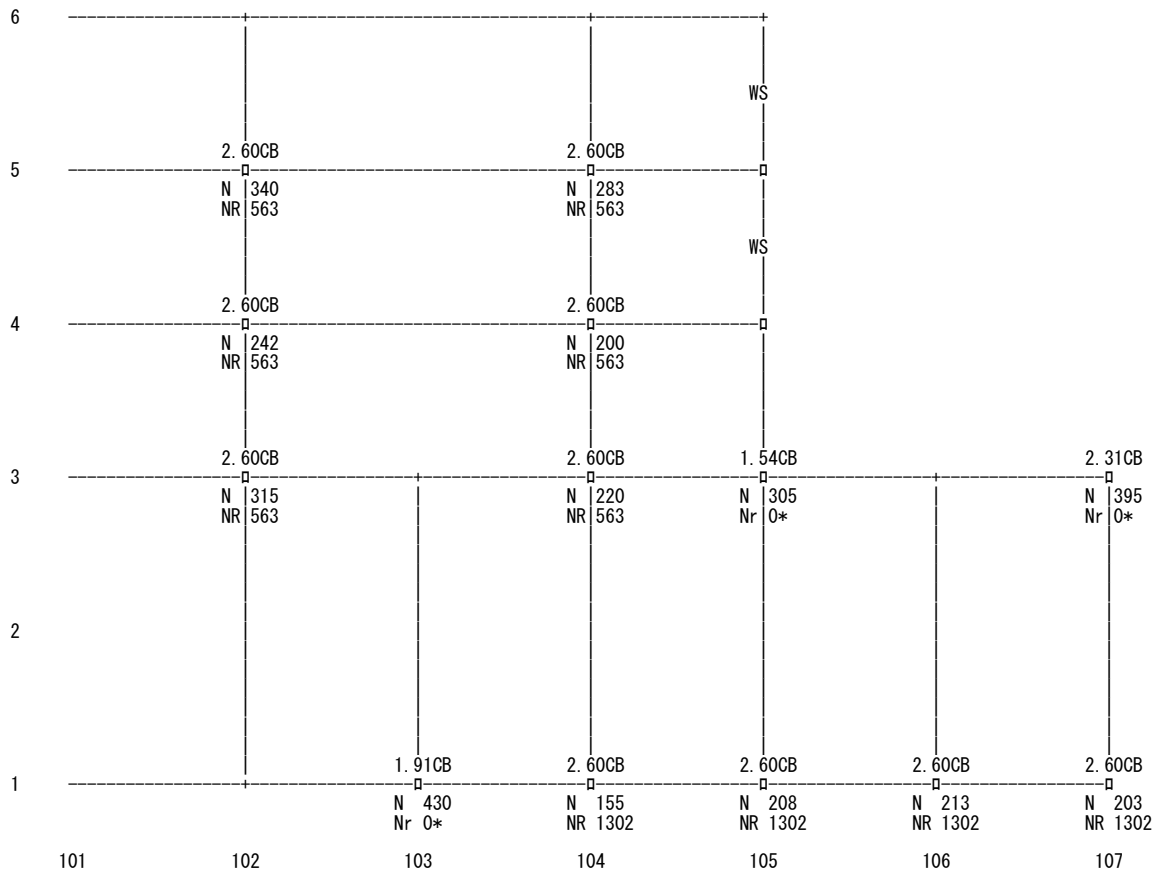
10

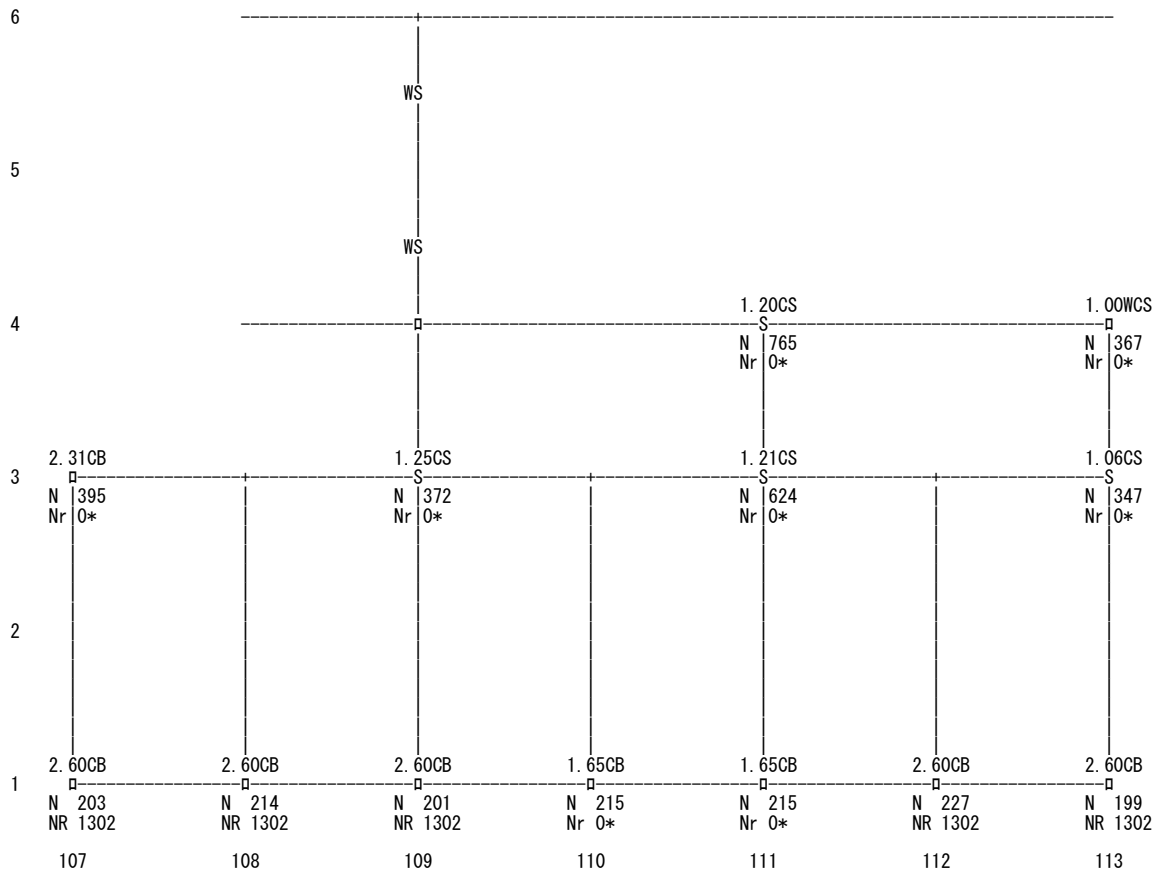


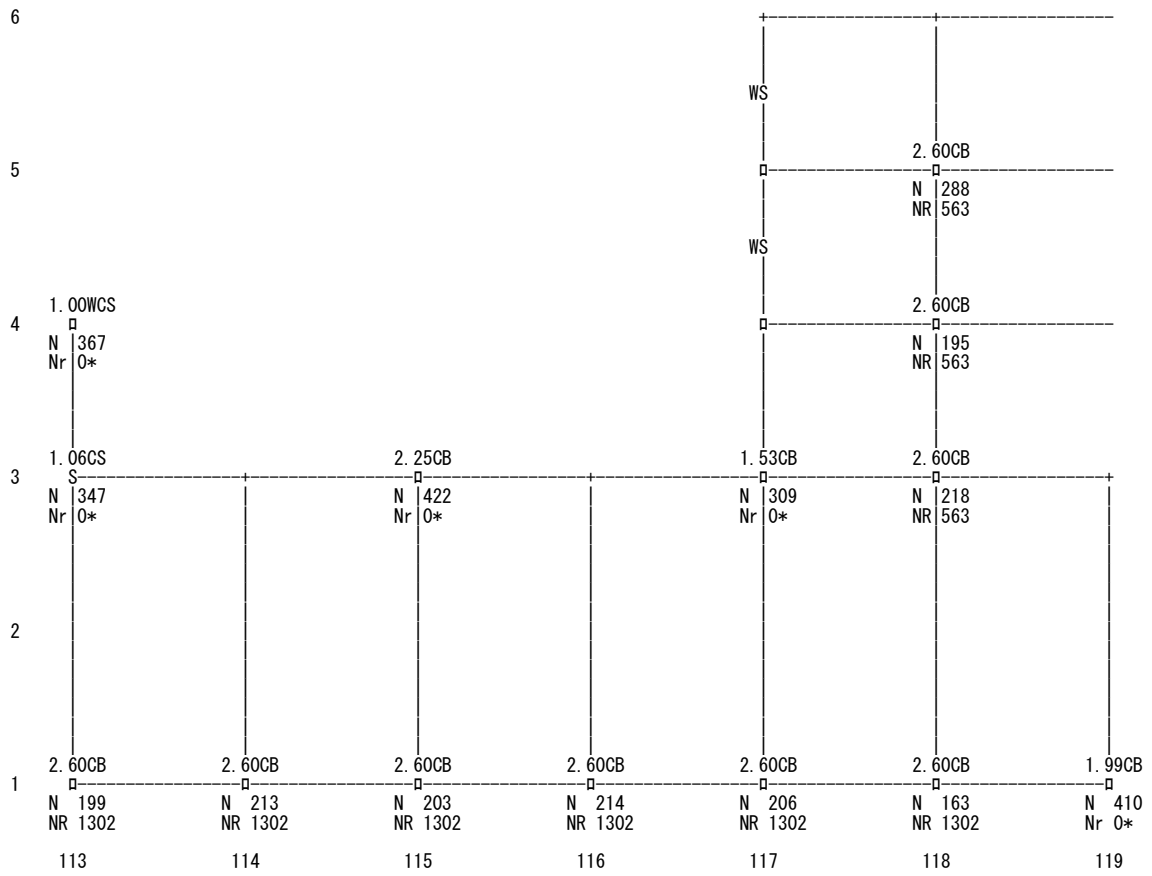
11

10

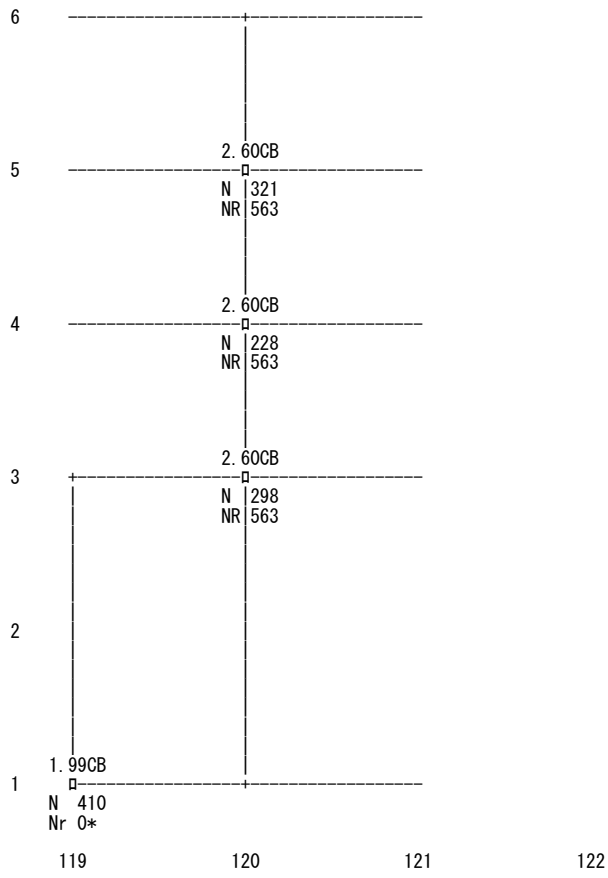








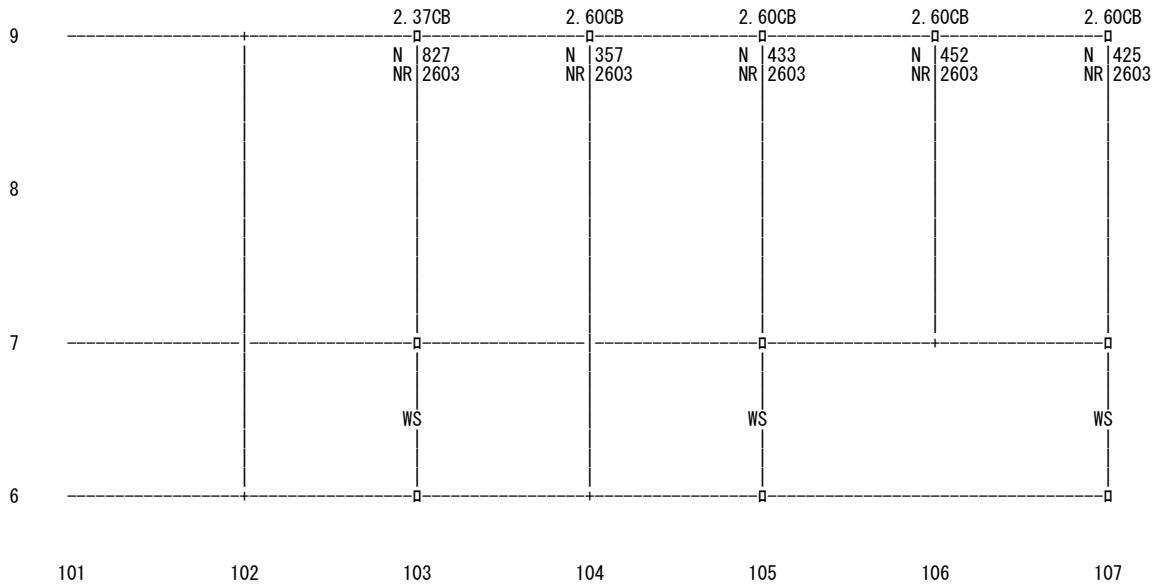




< 2 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 0 箇所

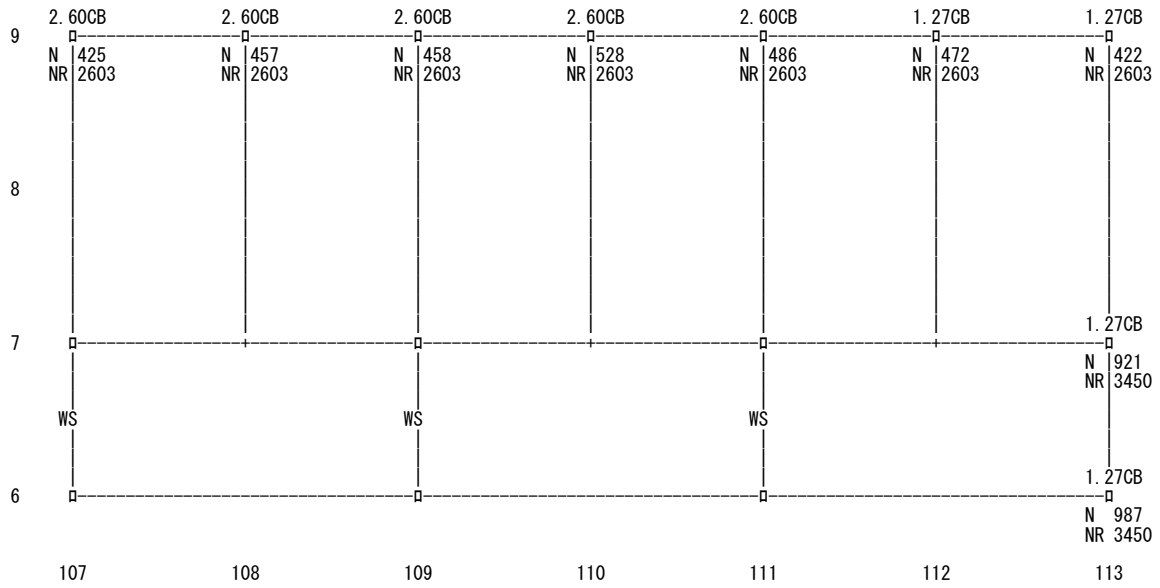
11

10



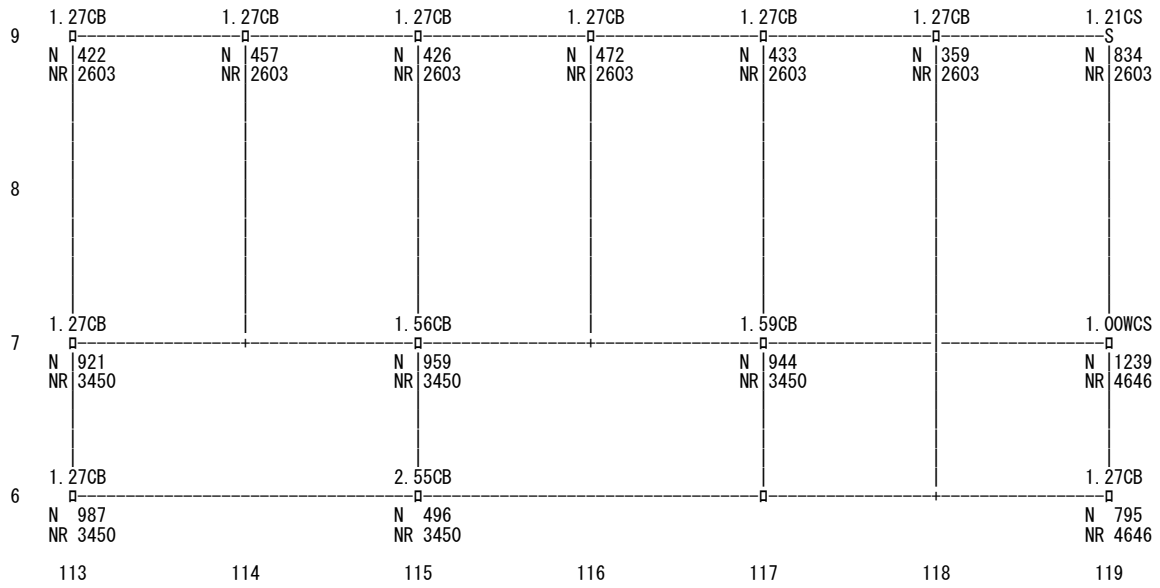
11

10



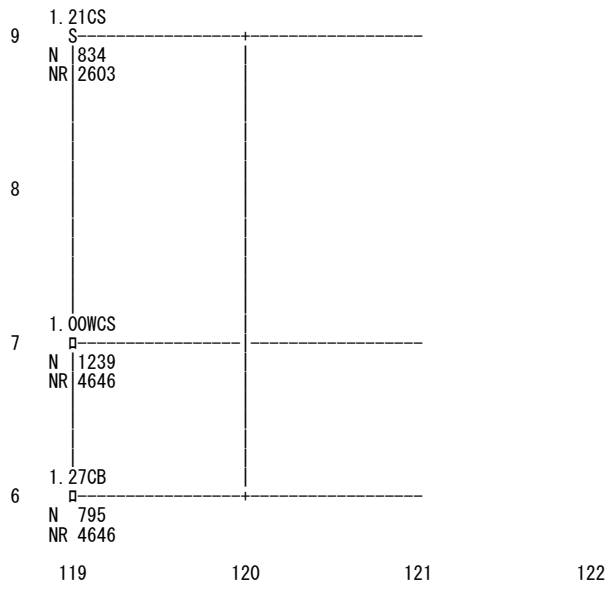
11

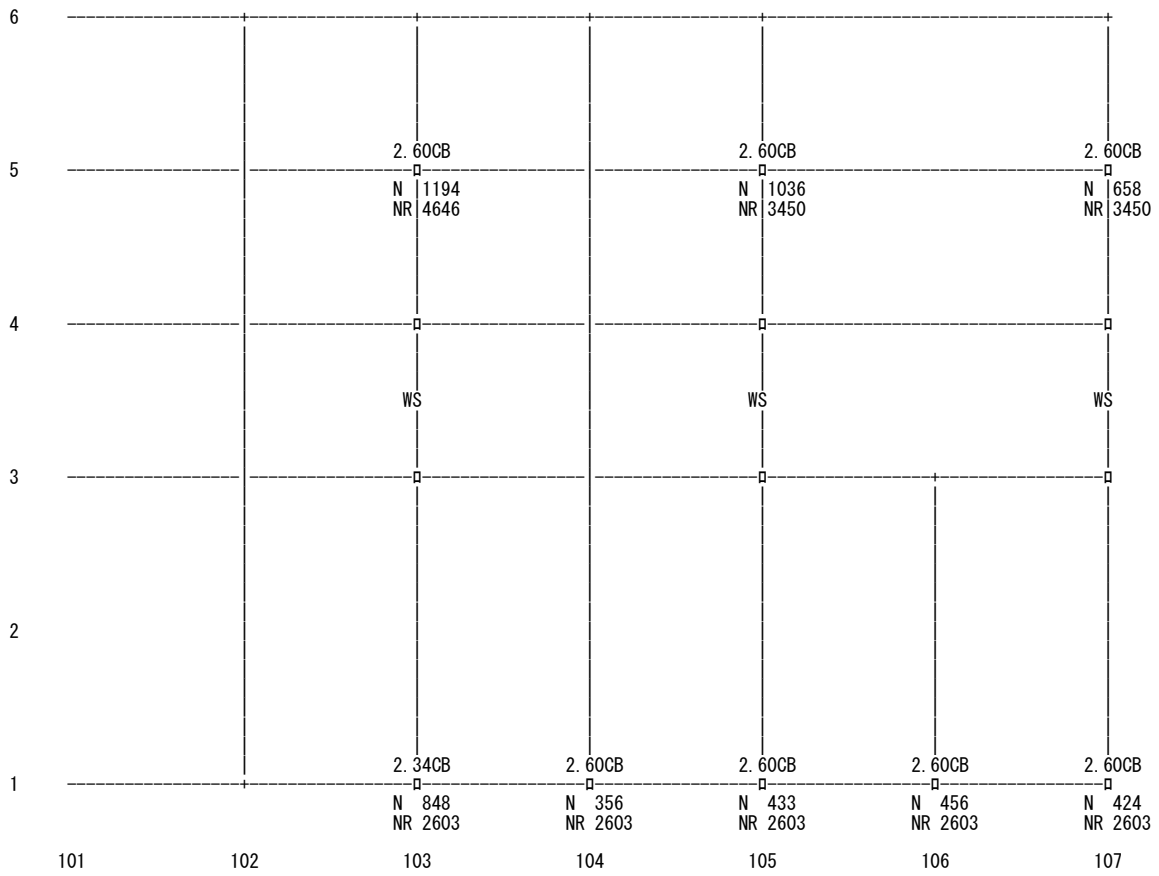
10

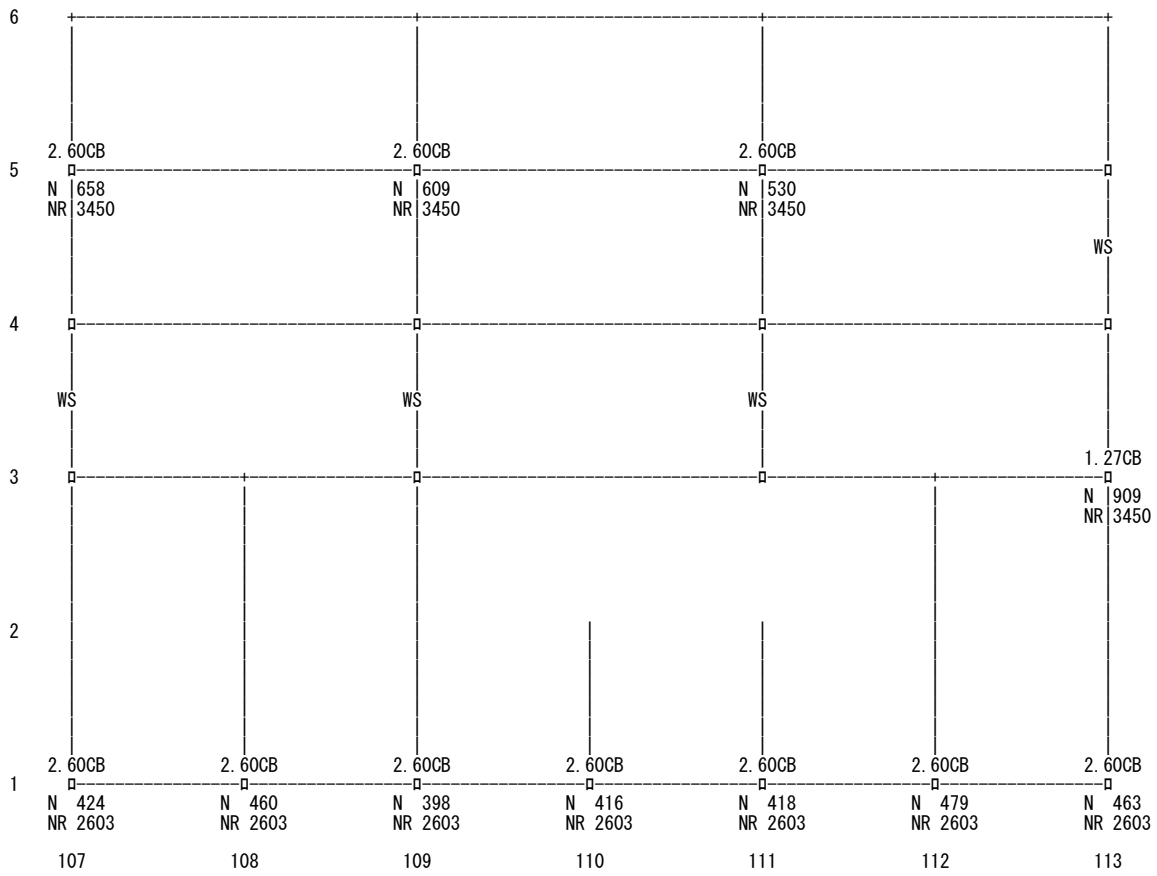


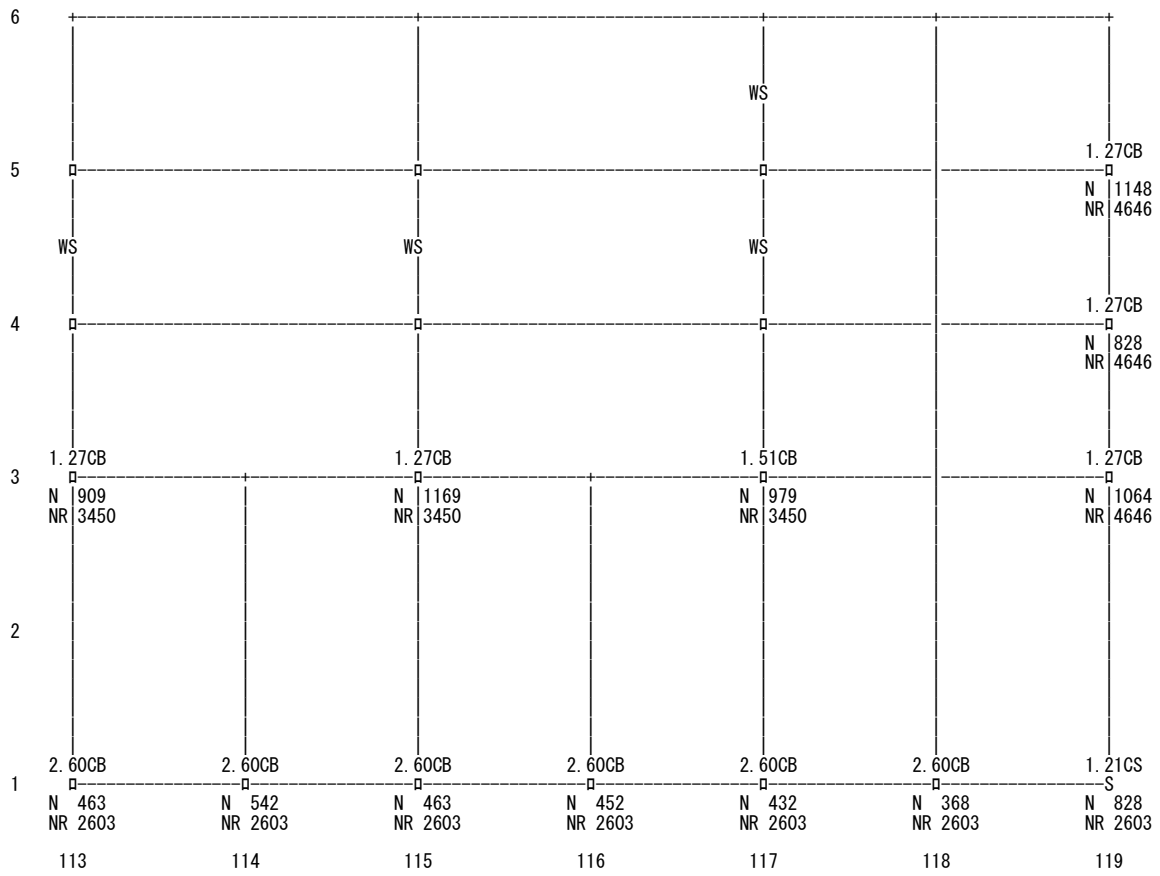
11

10

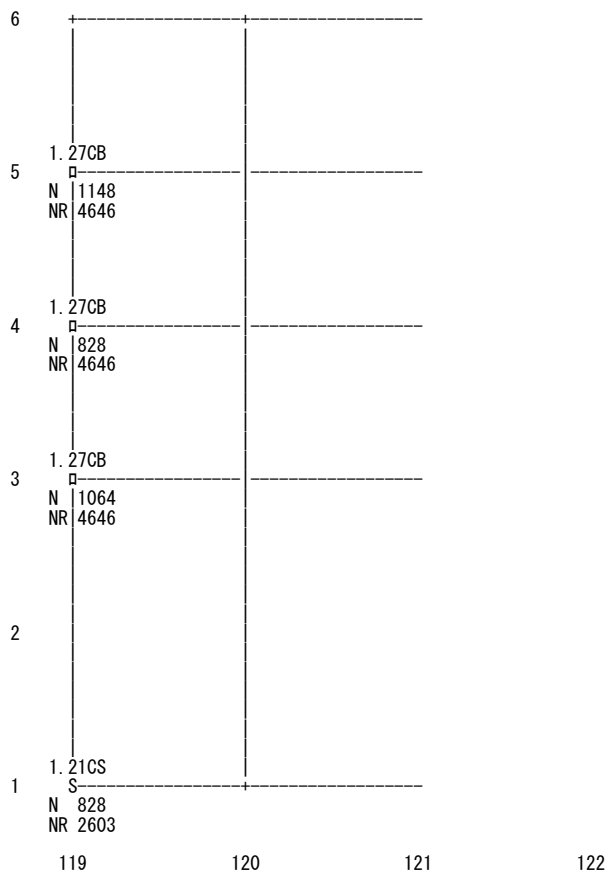








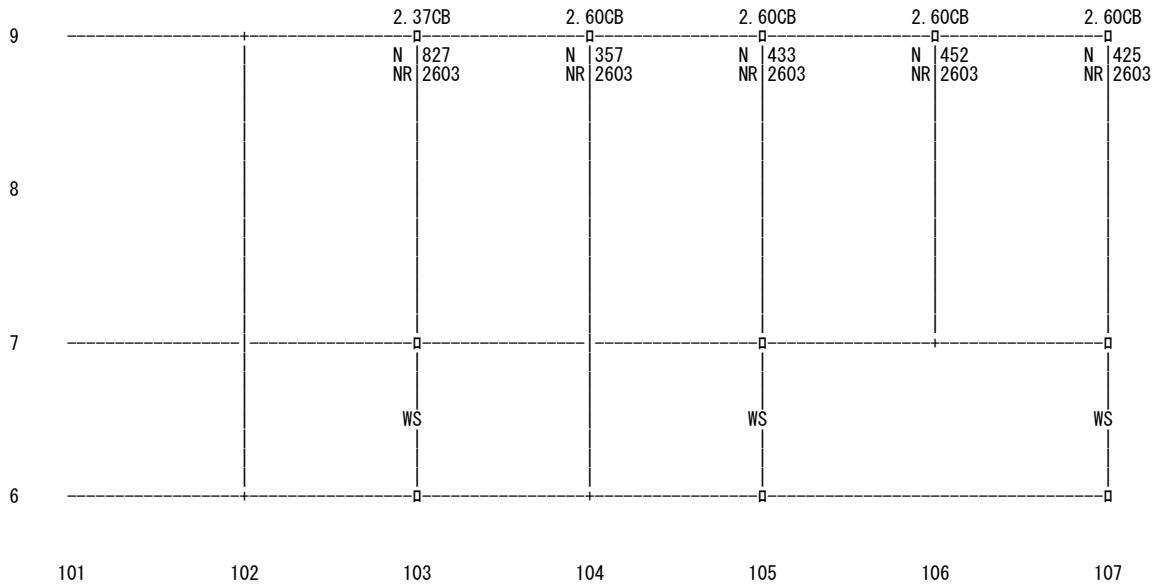




< 2 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 1 箇所

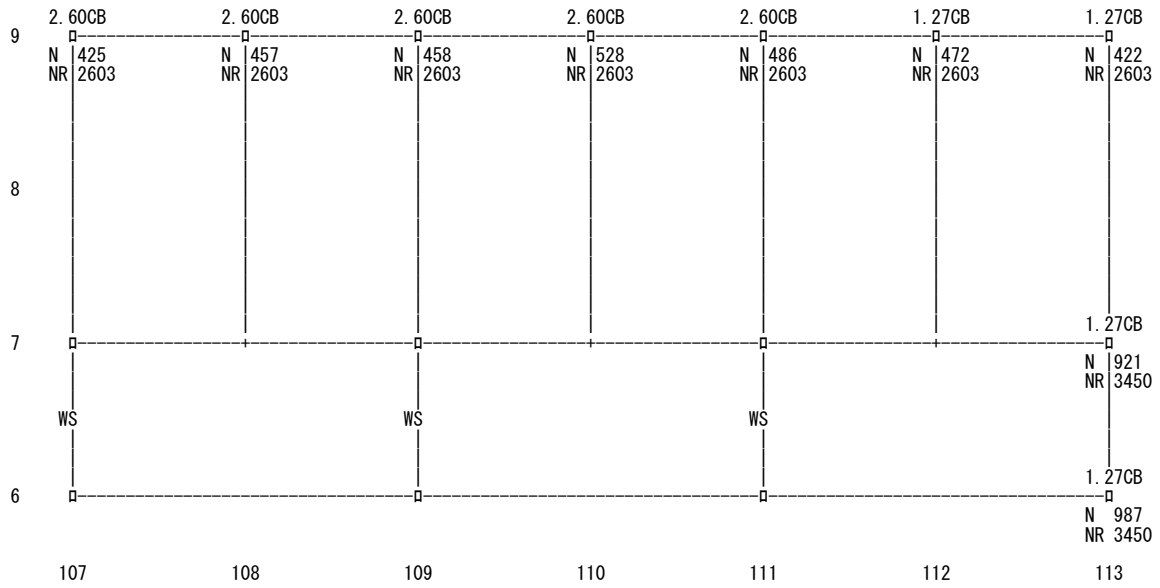
11

10



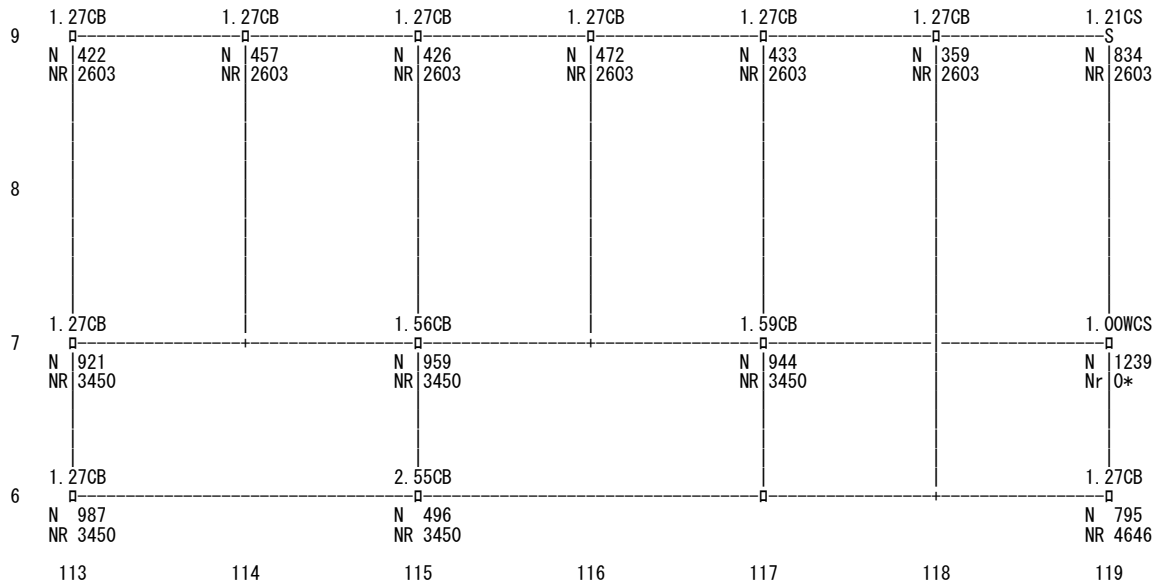
11

10



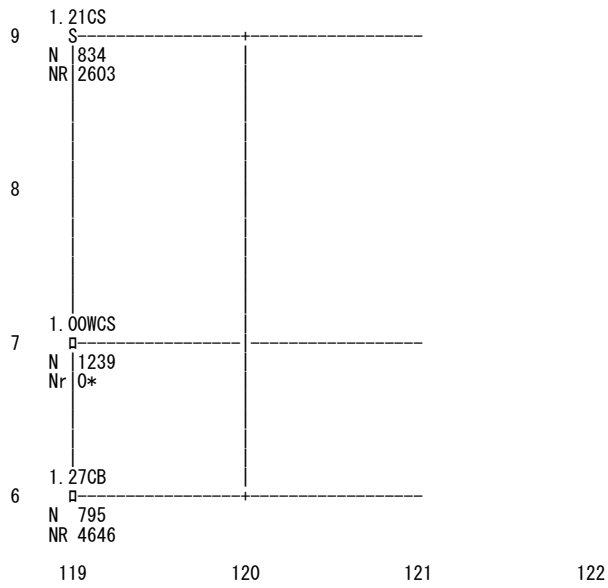
11

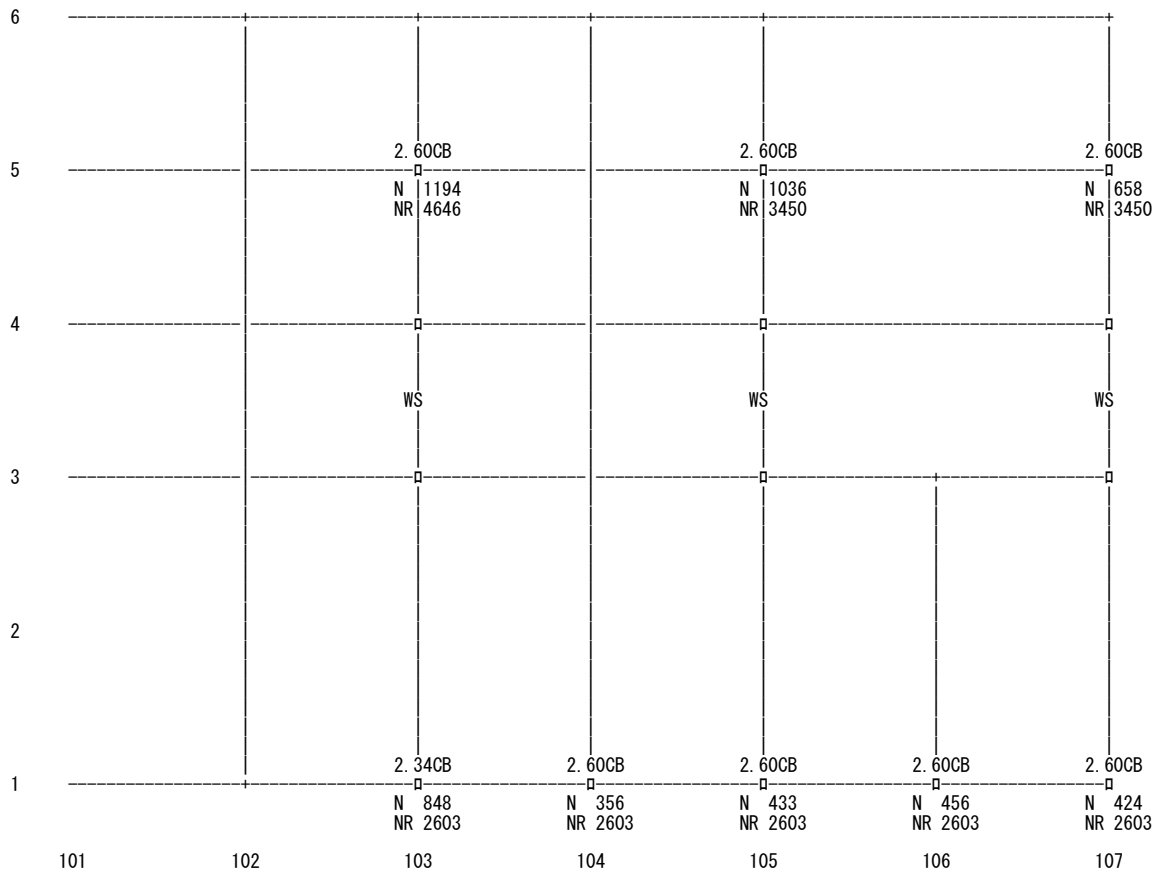
10

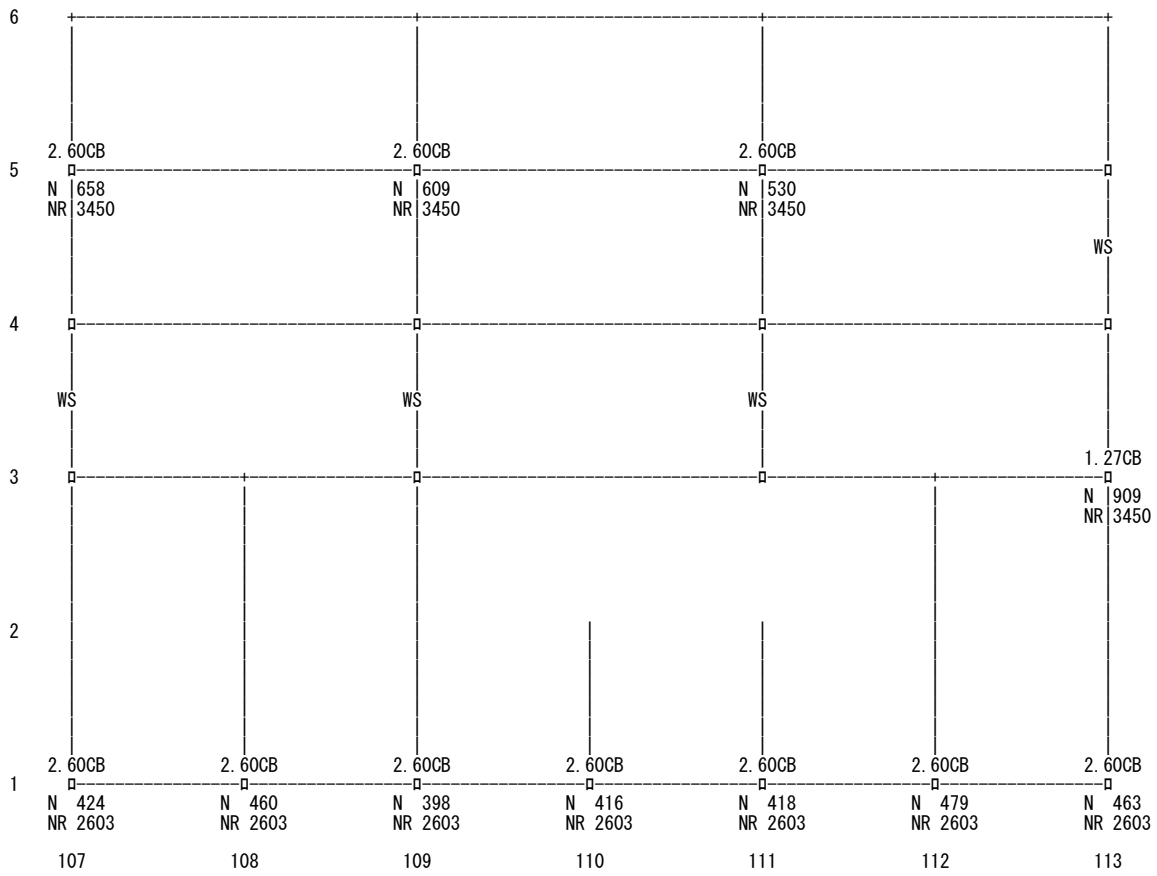


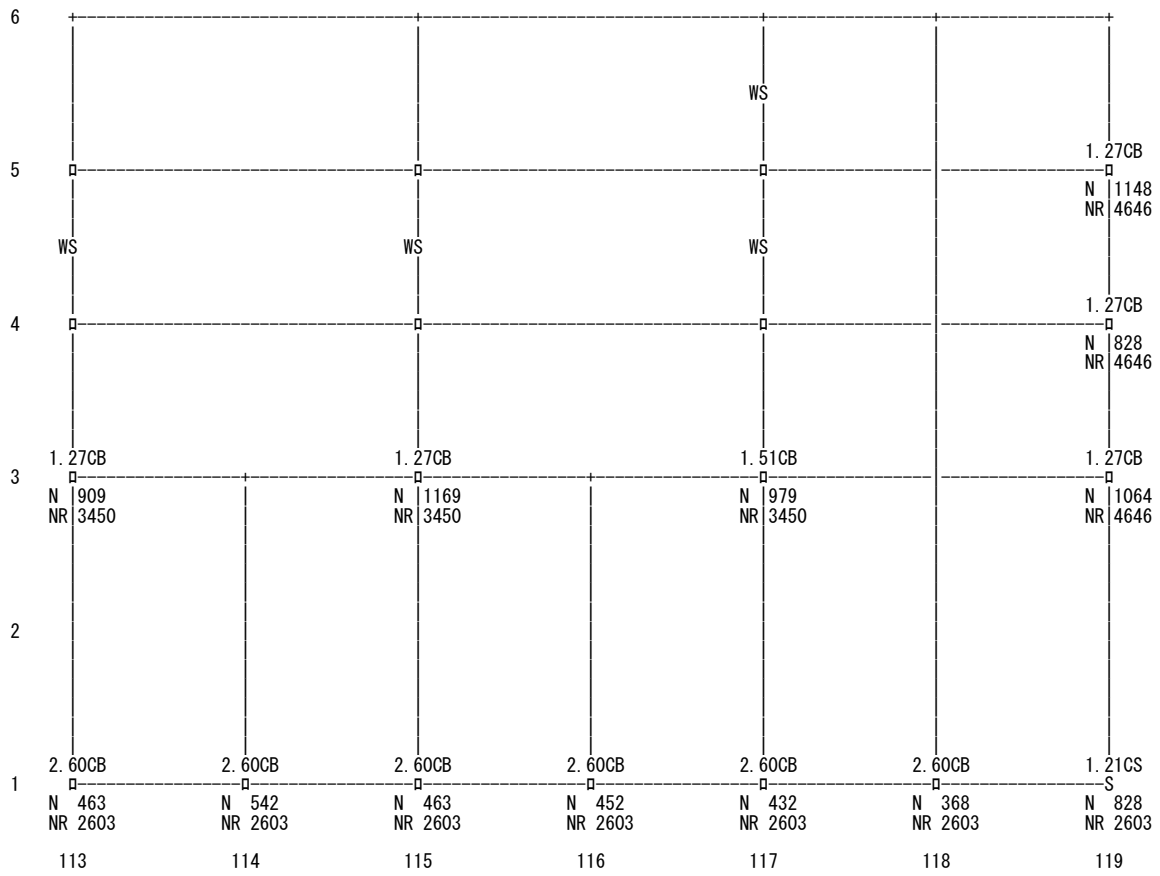
11

10

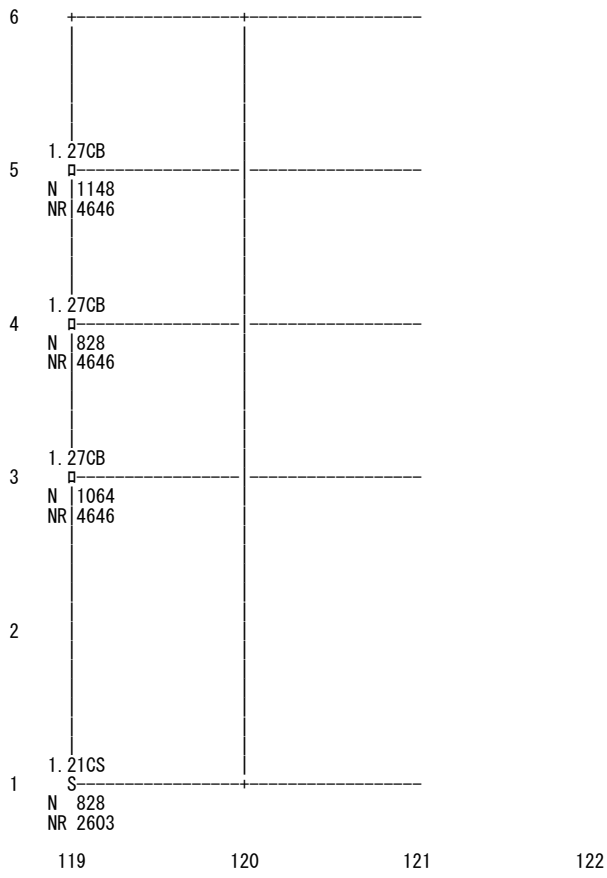








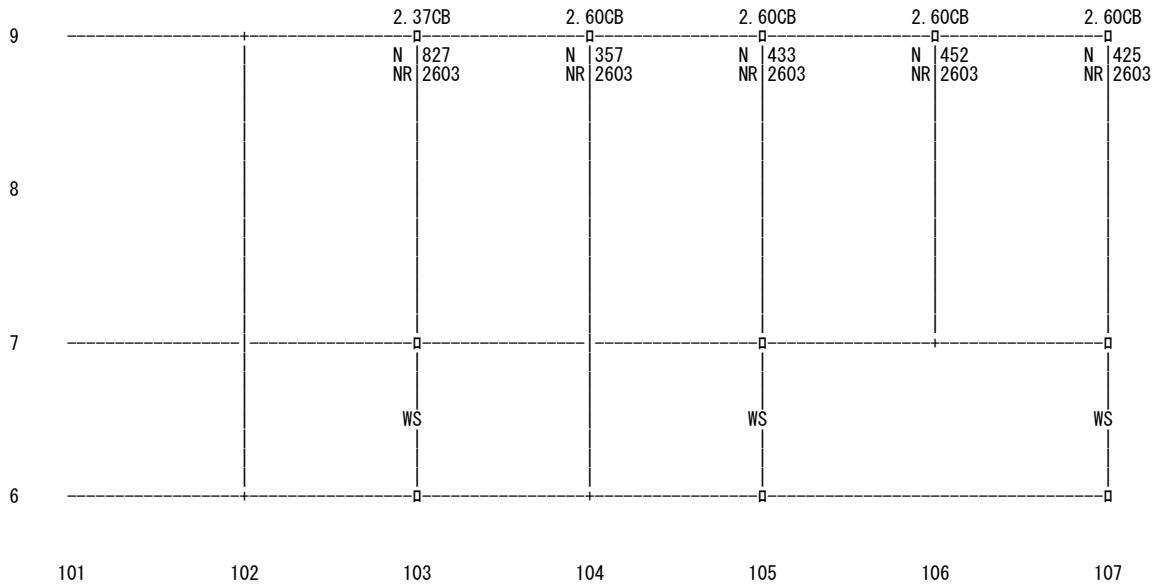




< 2 階 > 検討 F=1.27 要検討柱 3 箇所

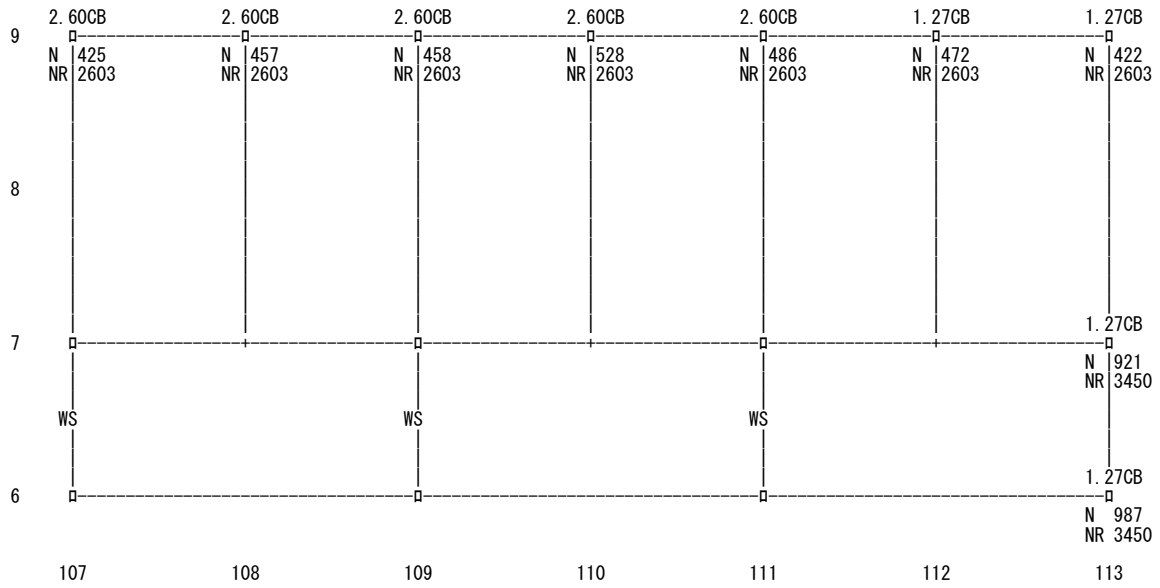
11

10



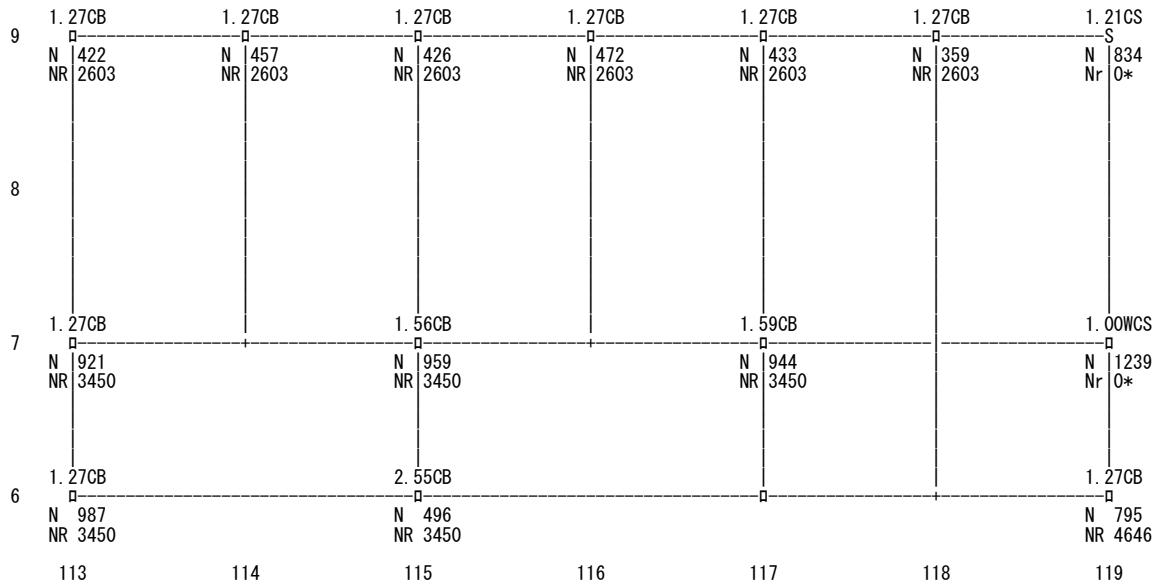
11

10



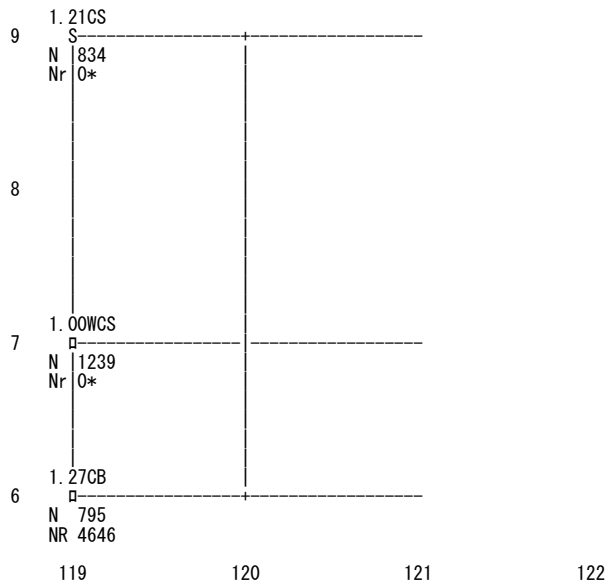
11

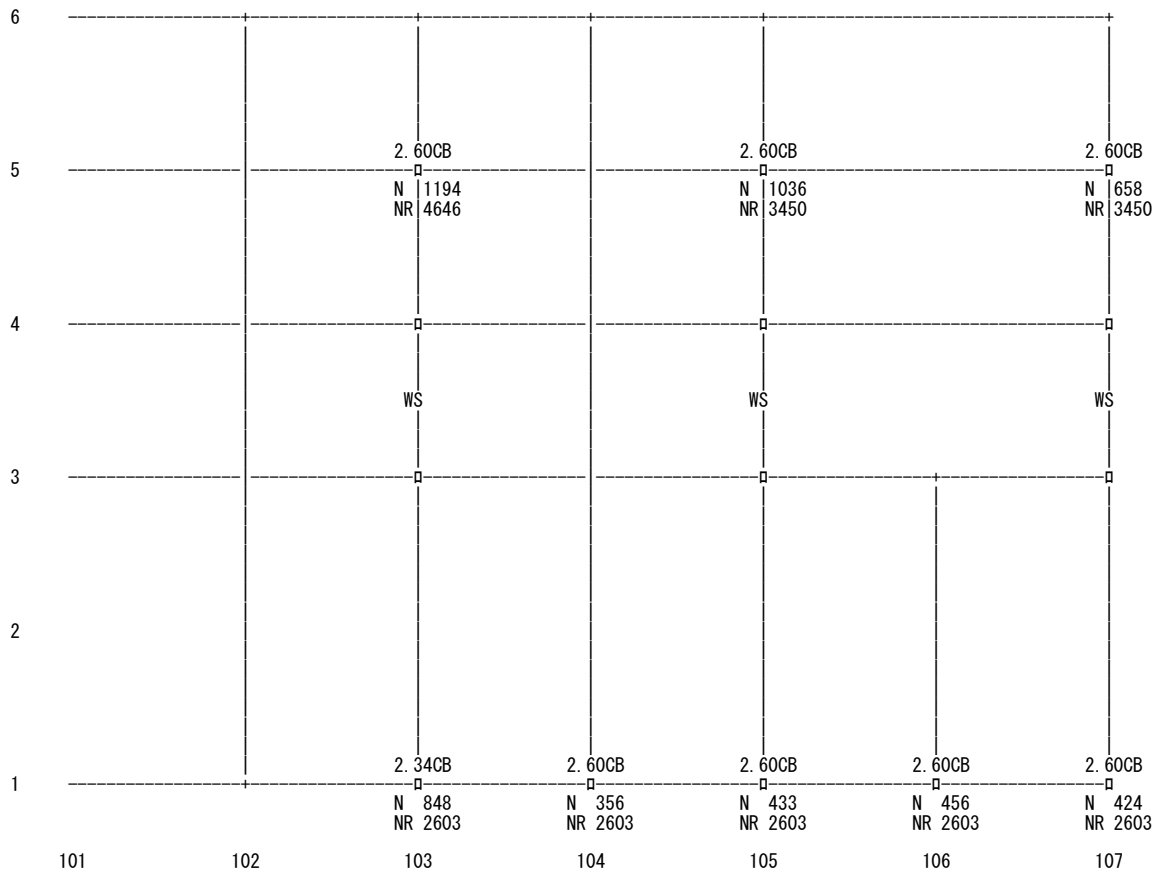
10

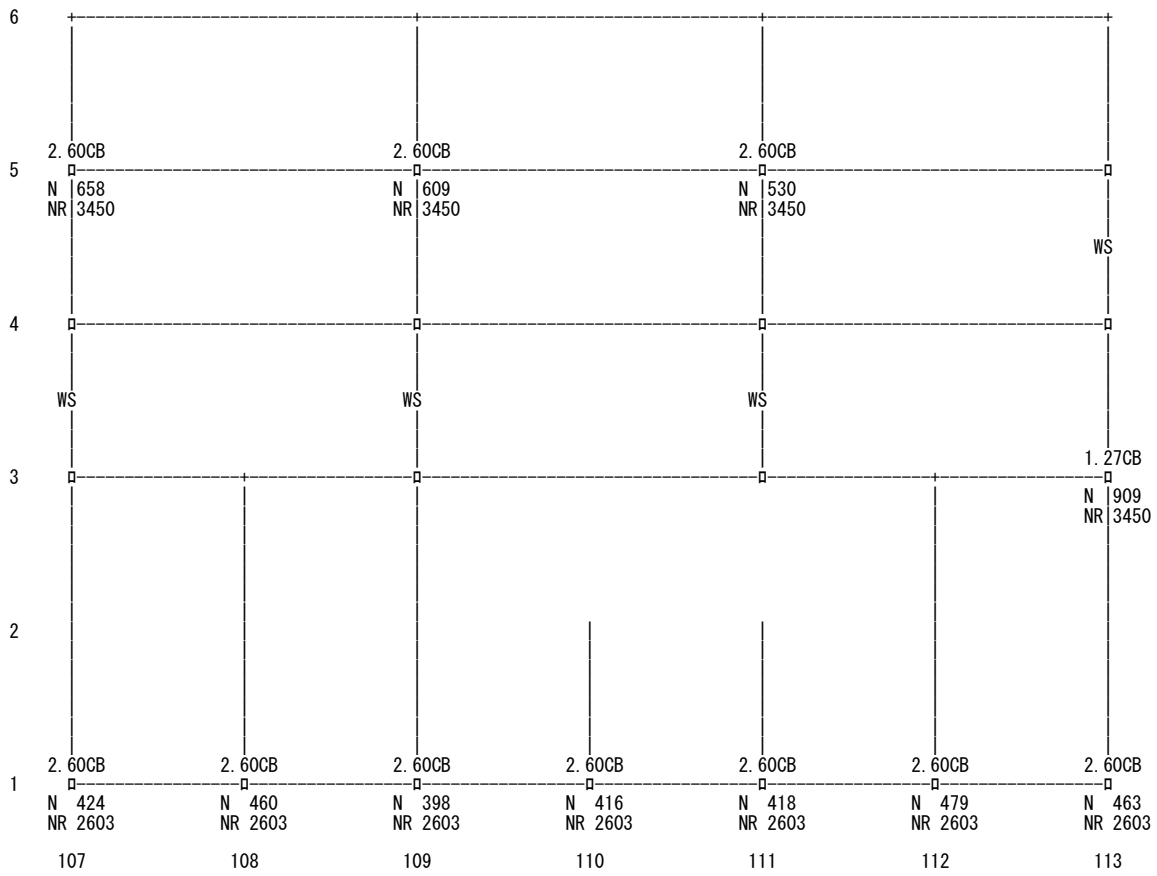


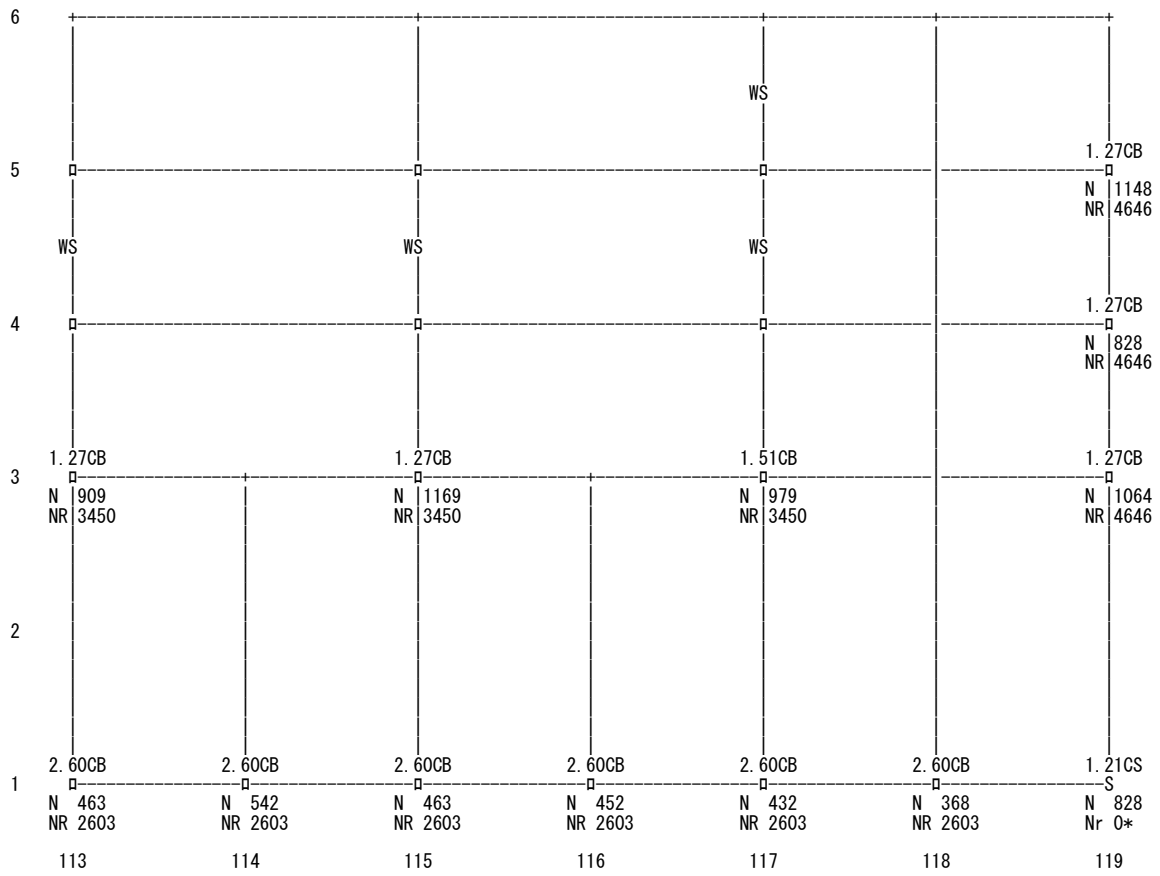
11

10

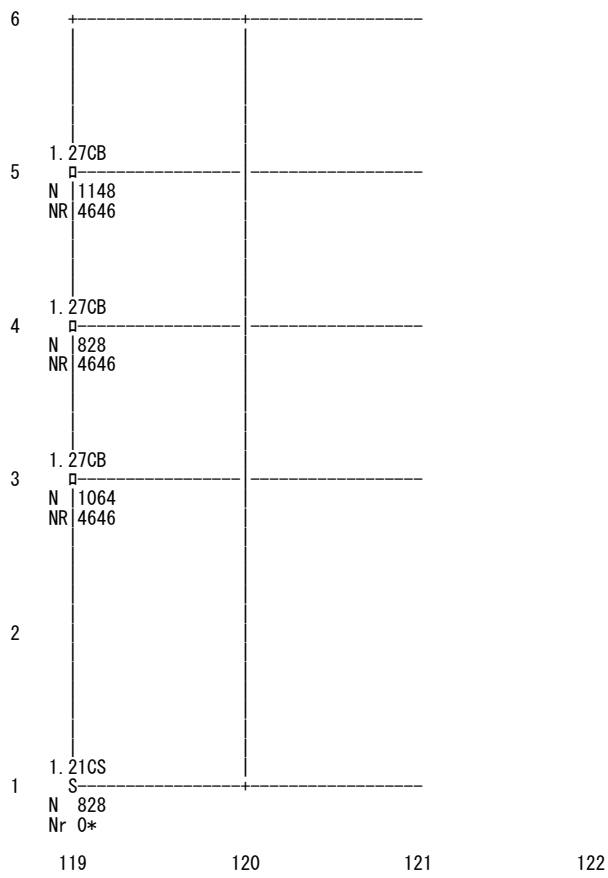








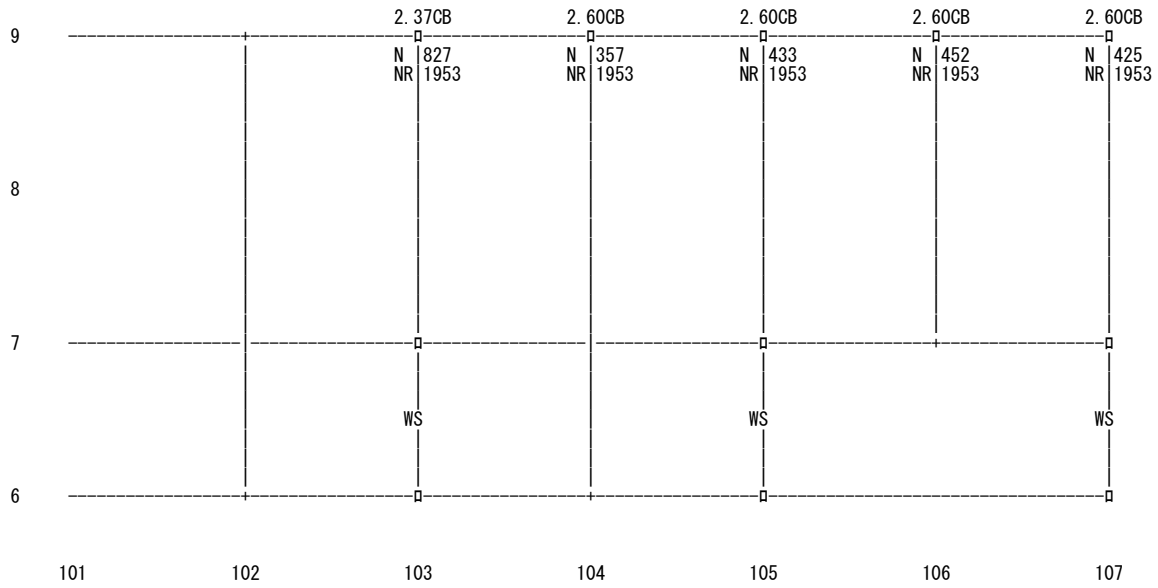




< 2 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 18 箇所

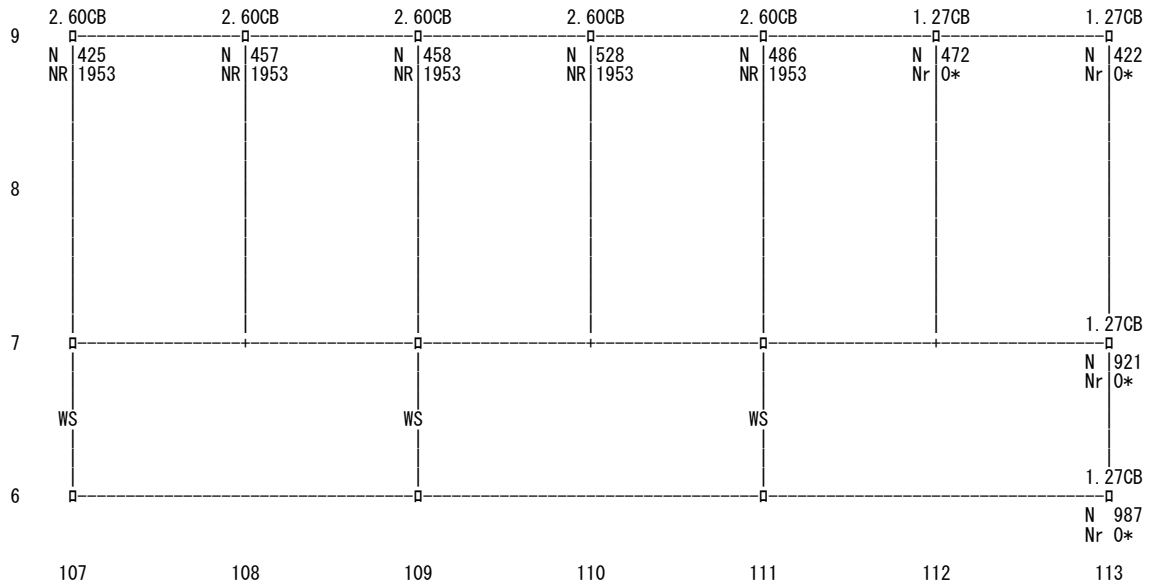
11

10



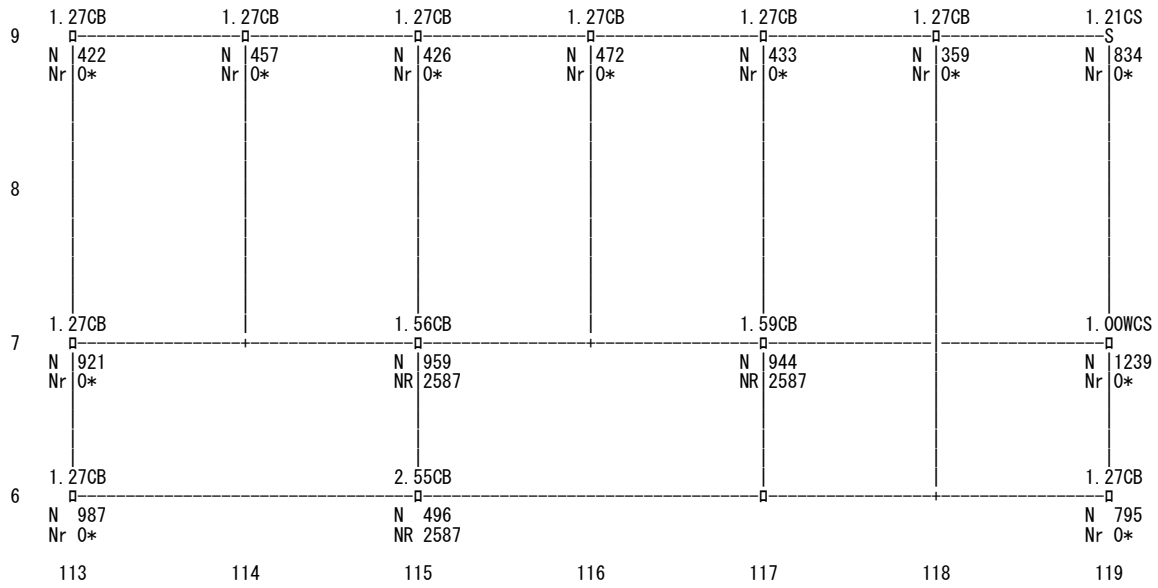
11

10



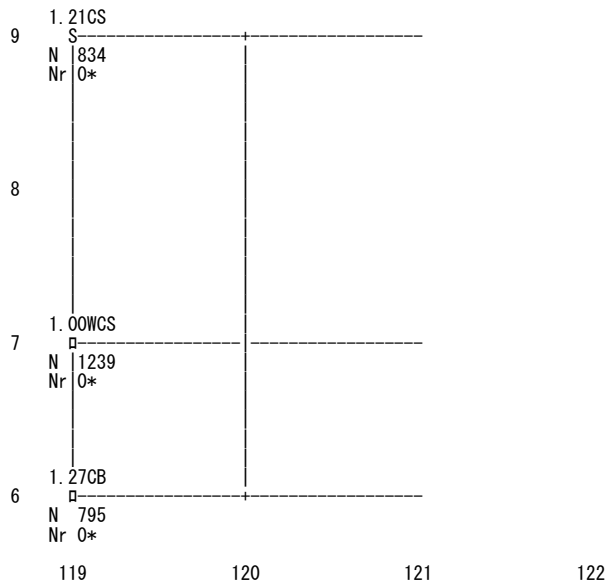
11

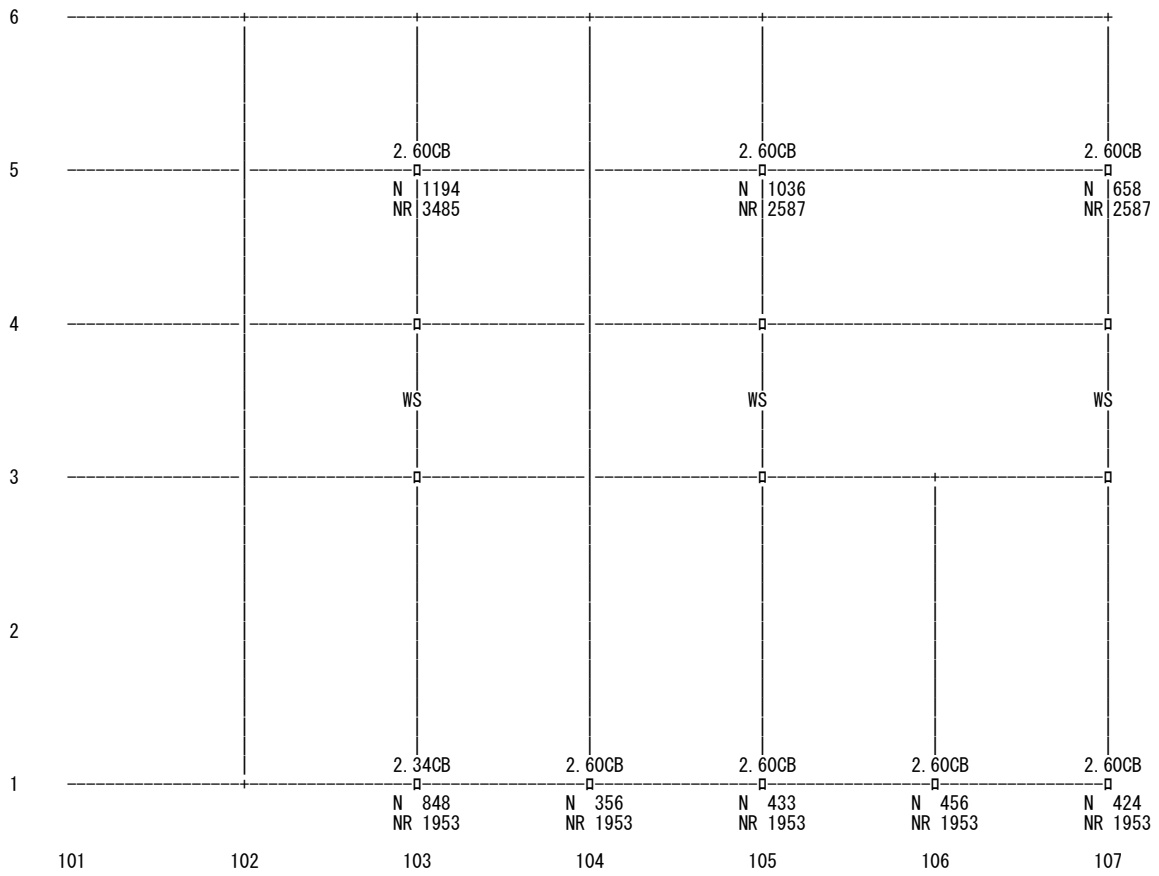
10

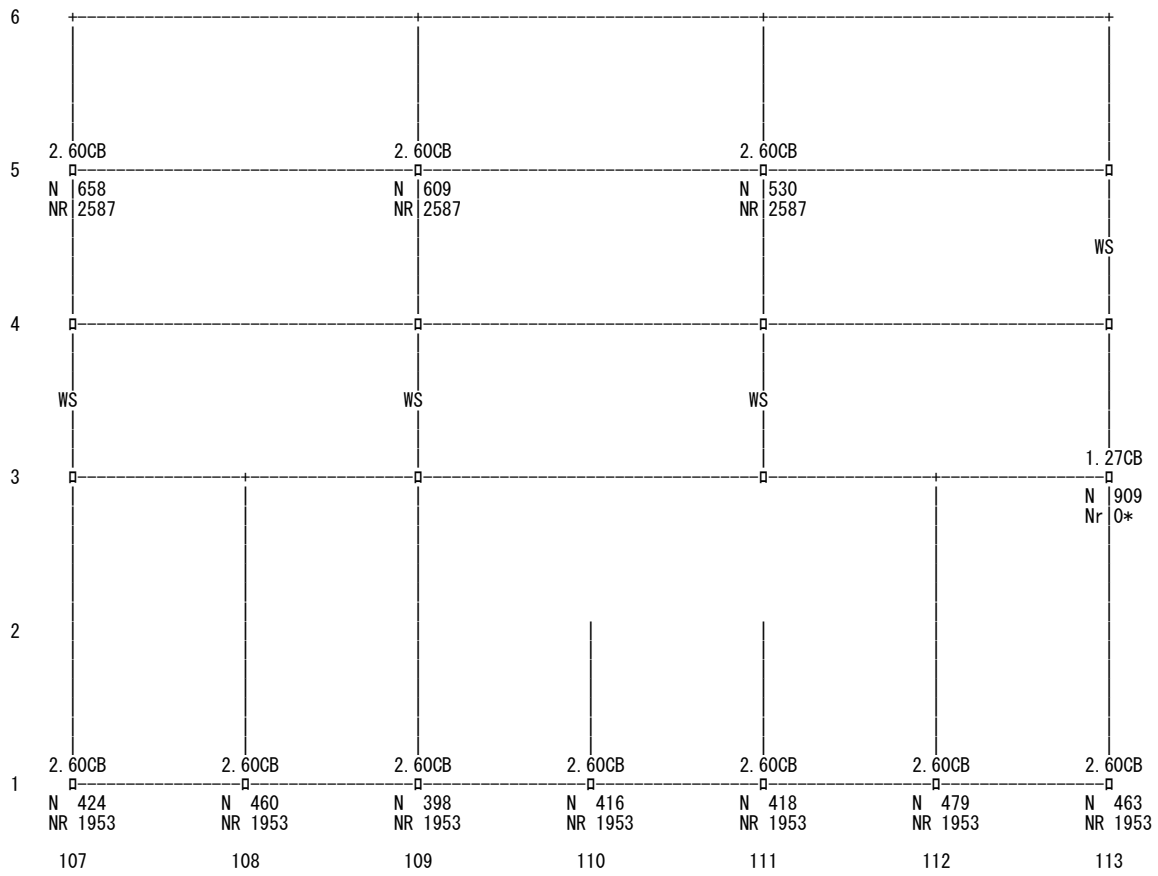


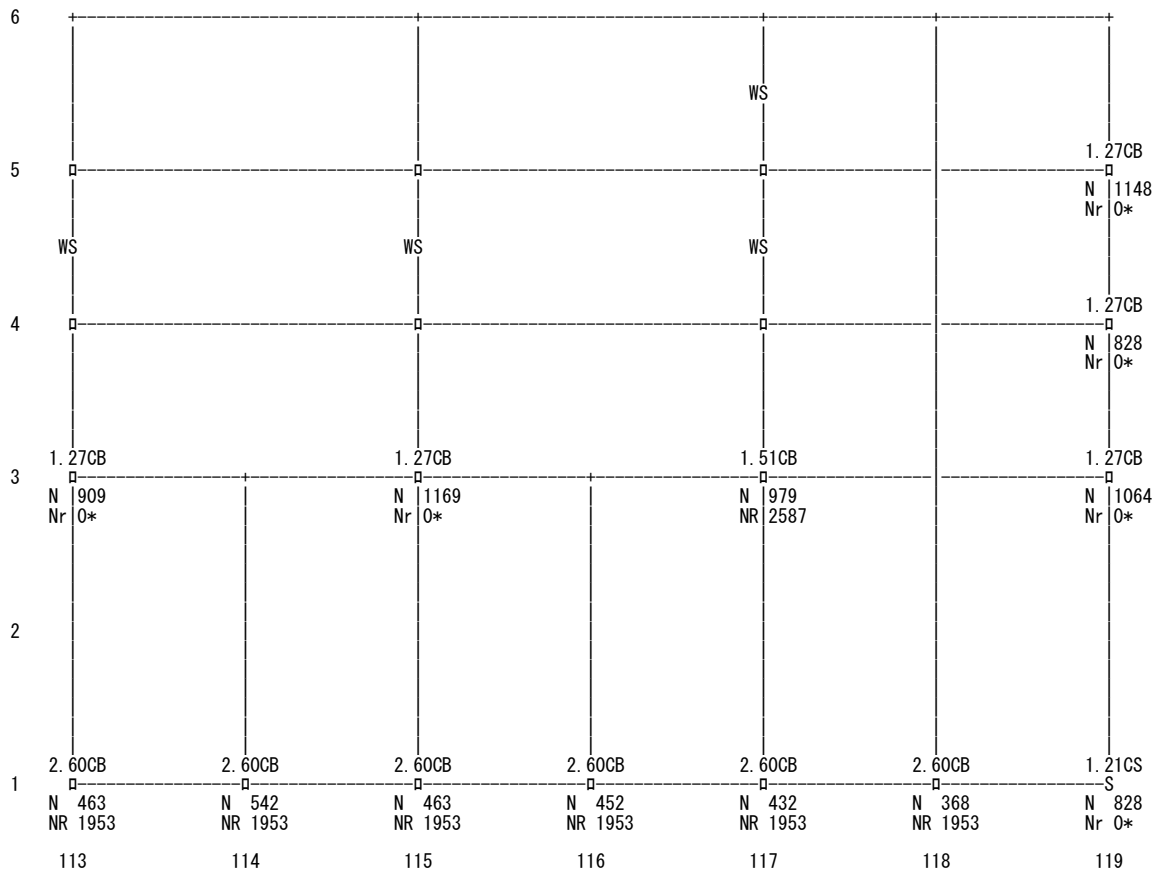
11

10

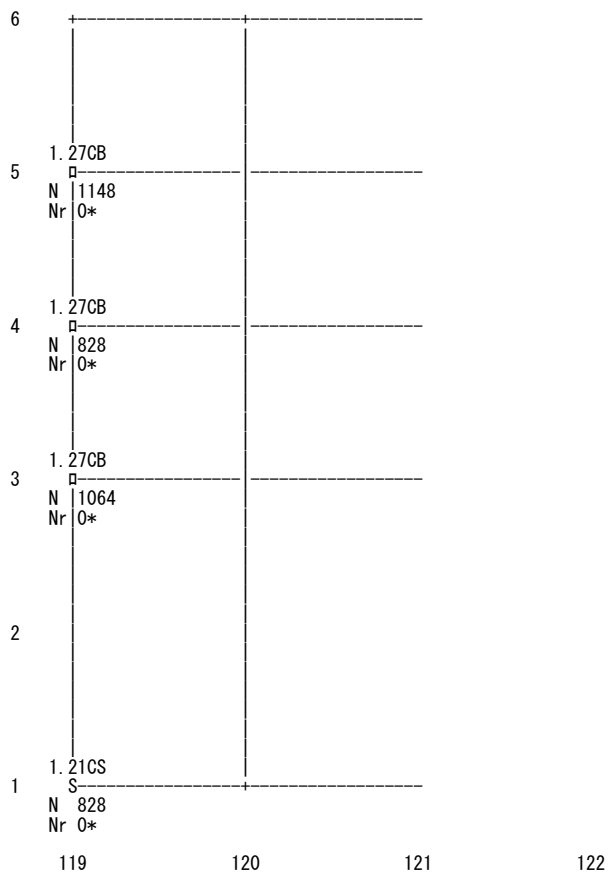








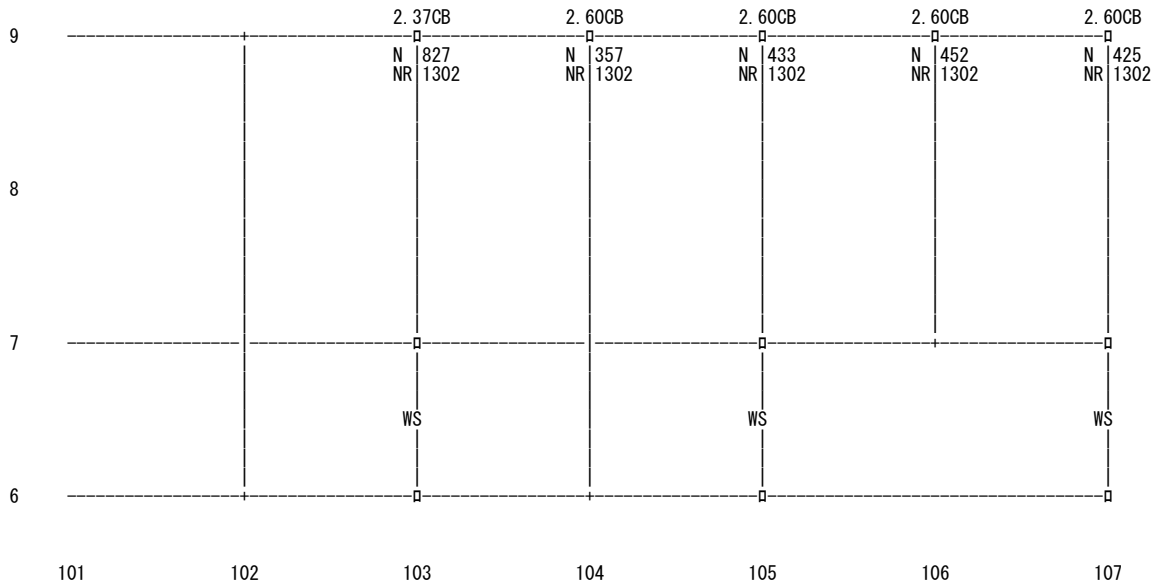




< 2 階 > 検討 F=2.25 要検討柱 21 箇所

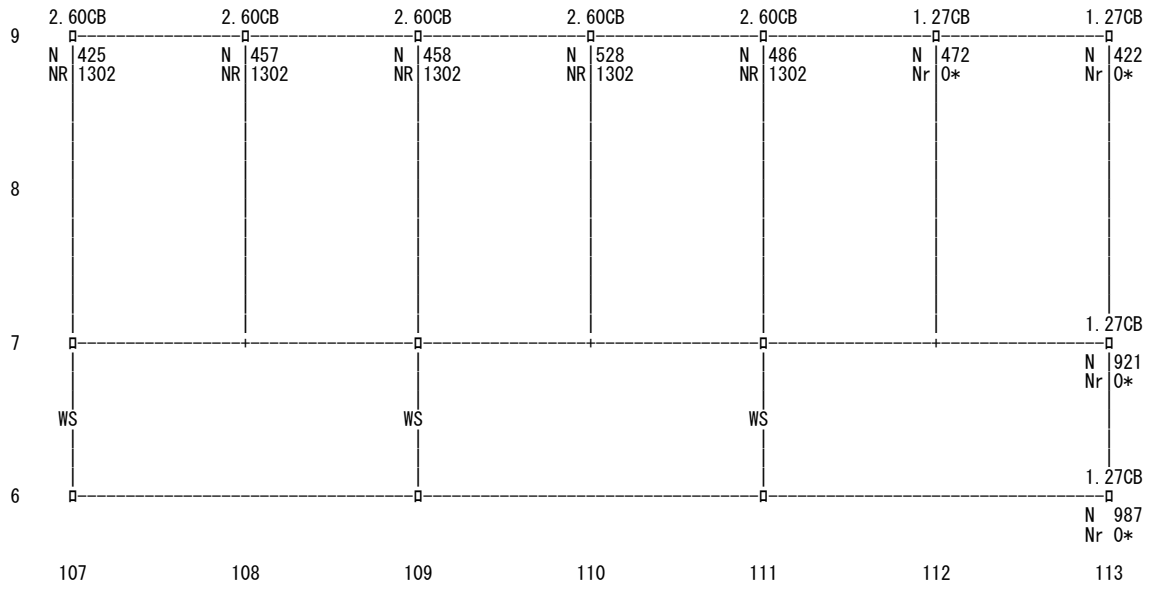
11

10



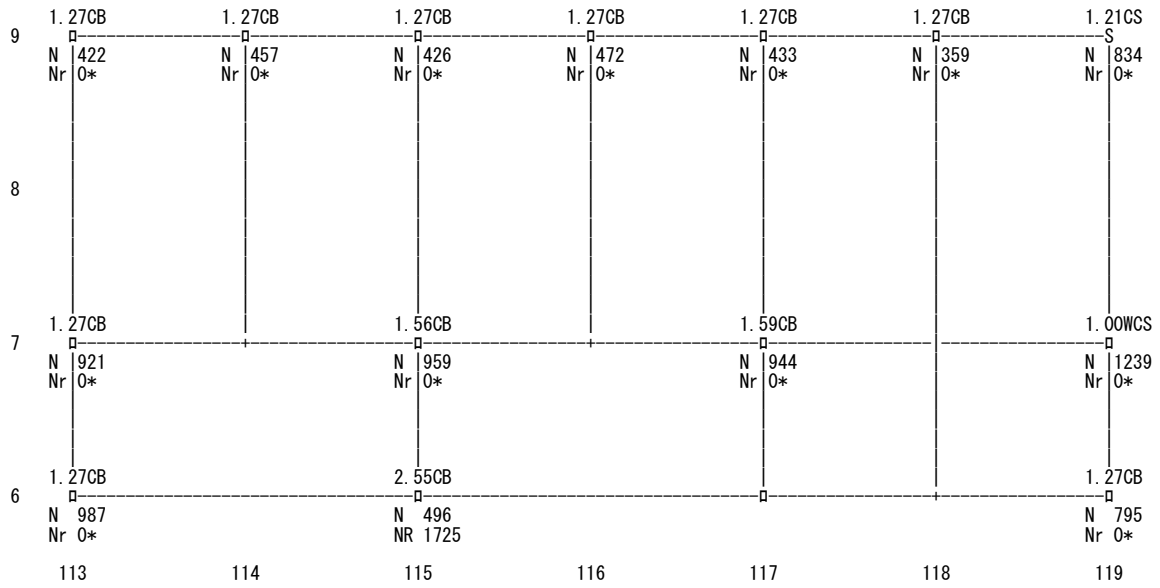
11

10



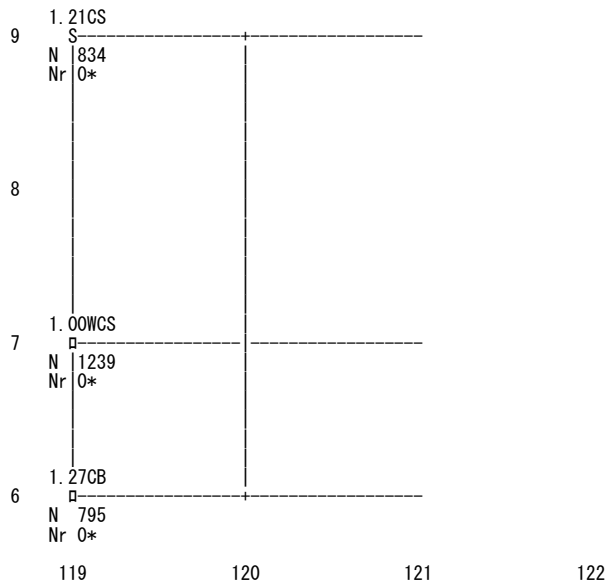
11

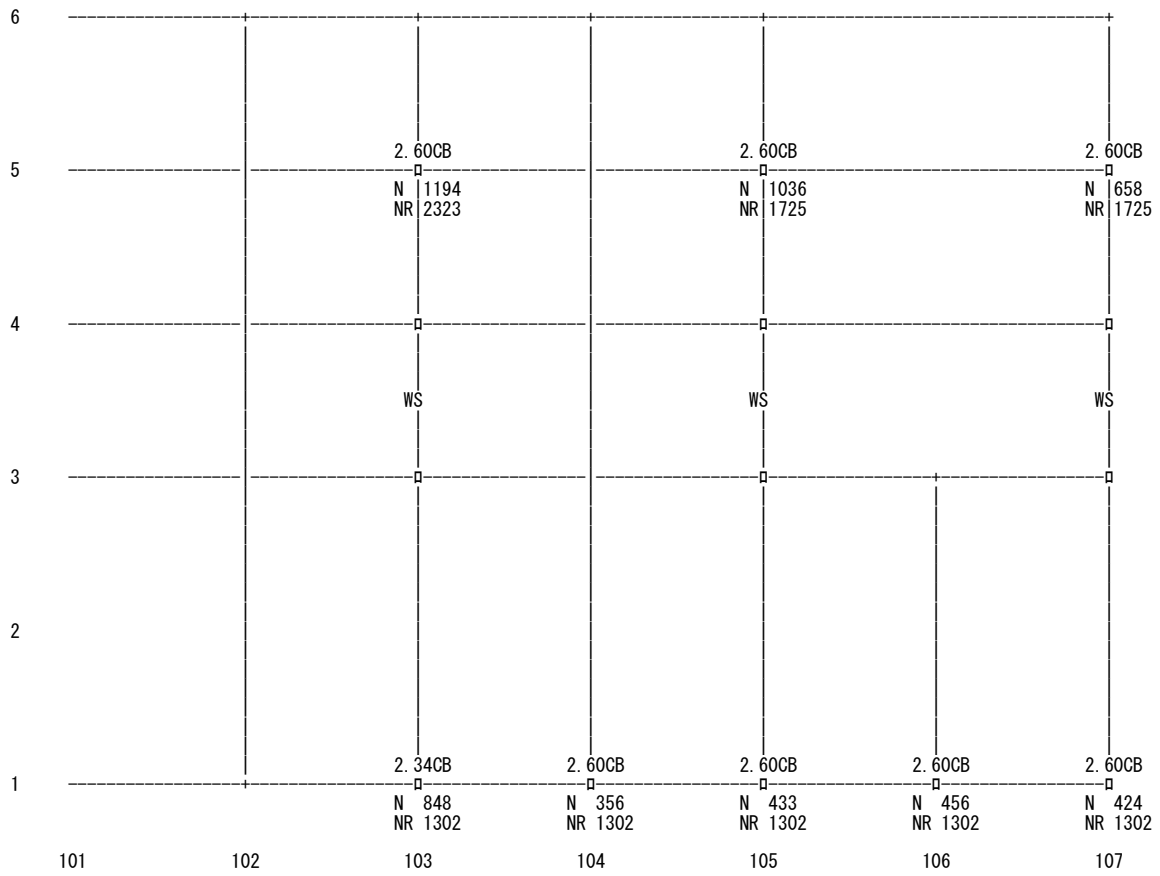
10

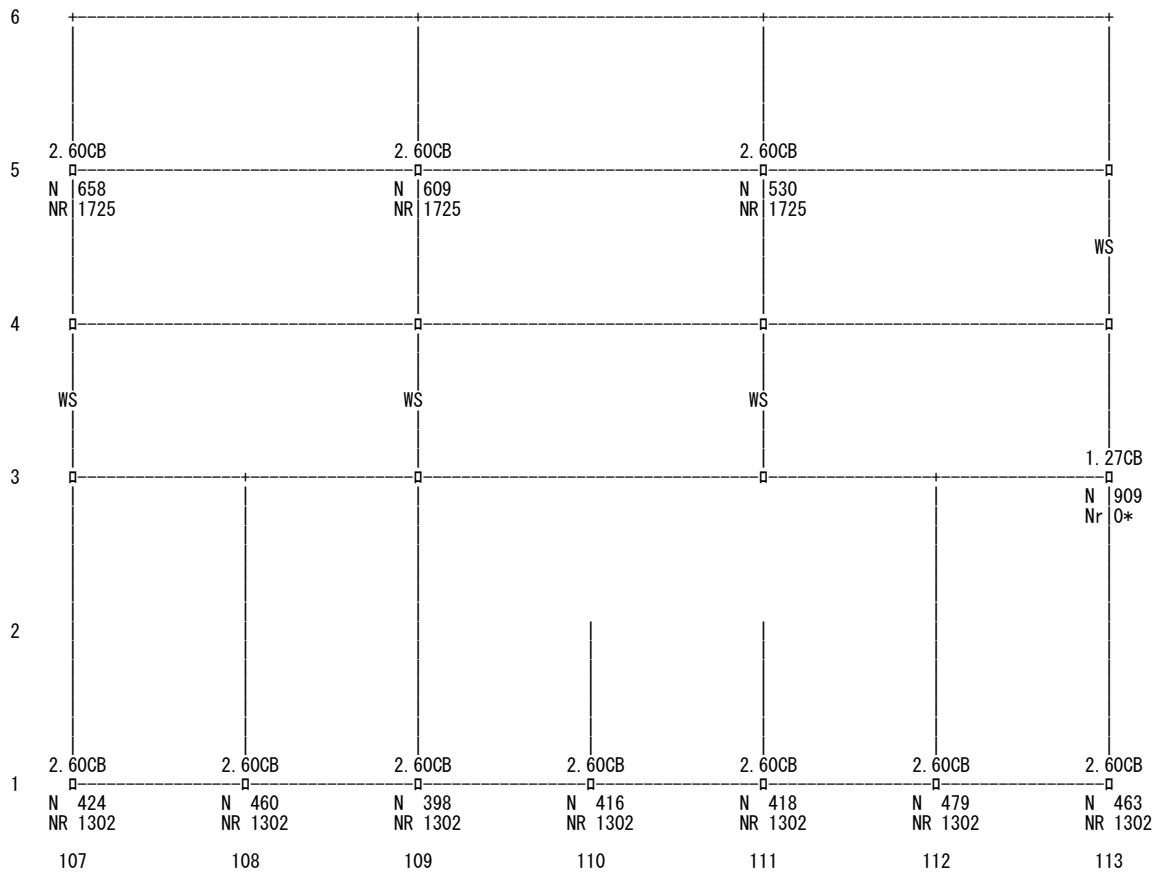


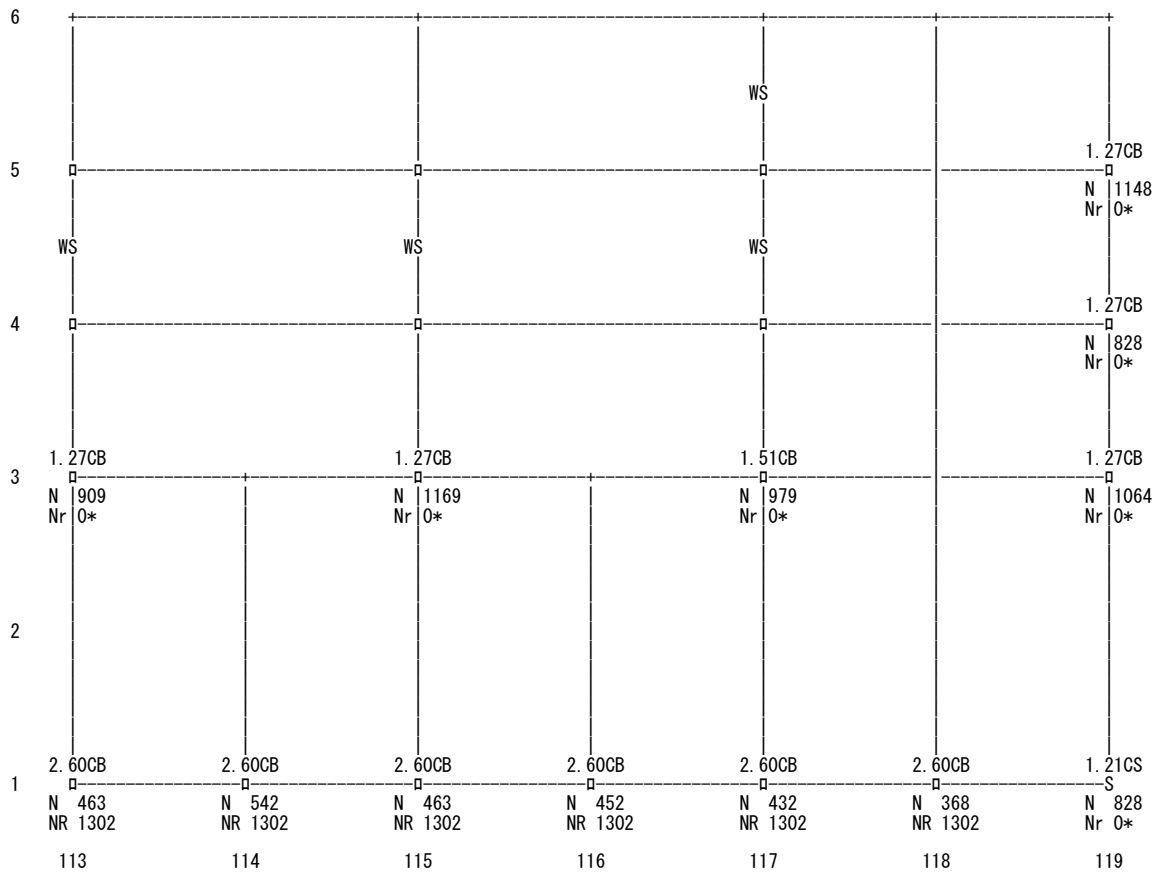
11

10

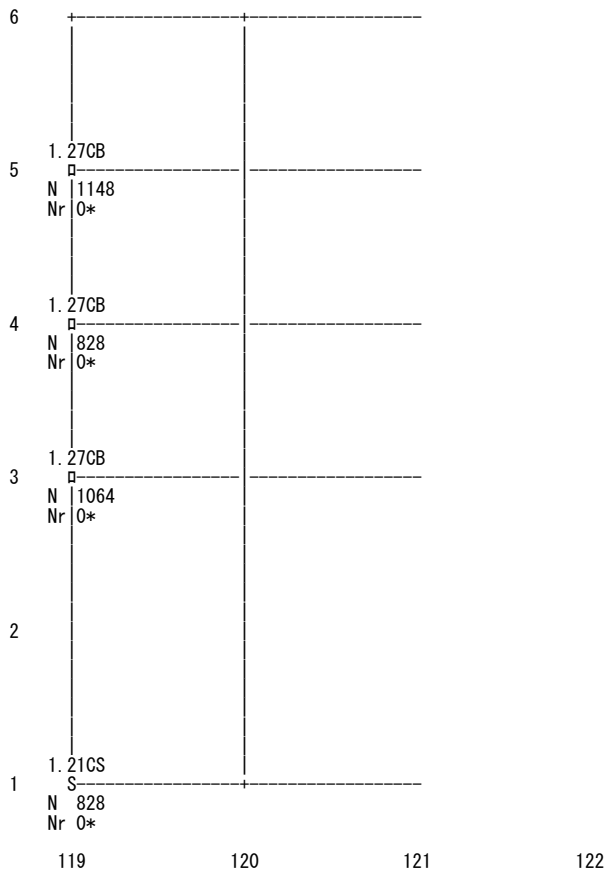








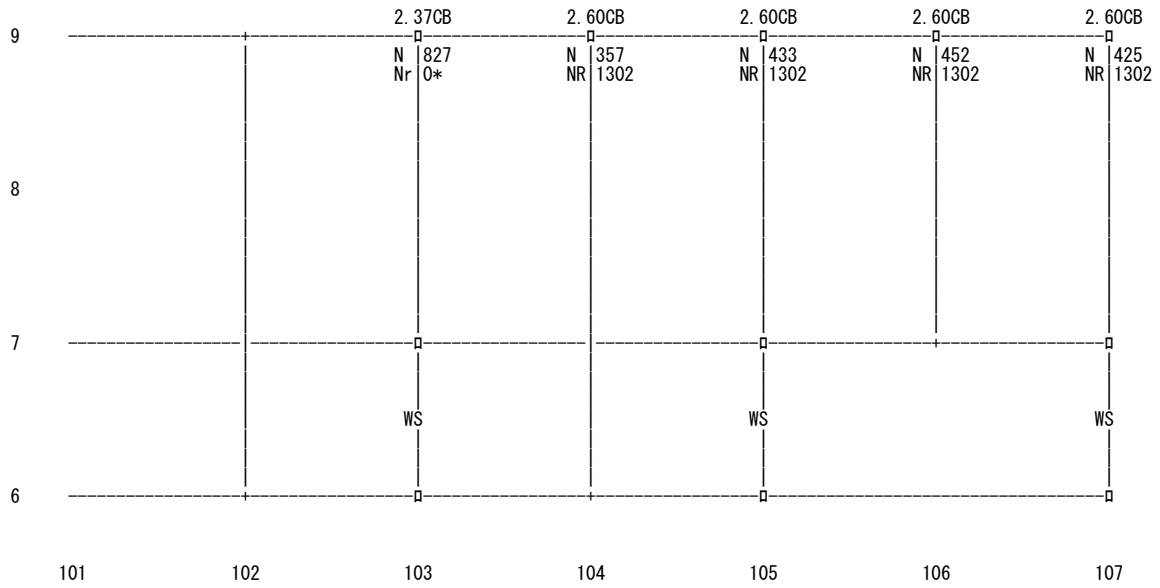




< 2 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 24 箇所

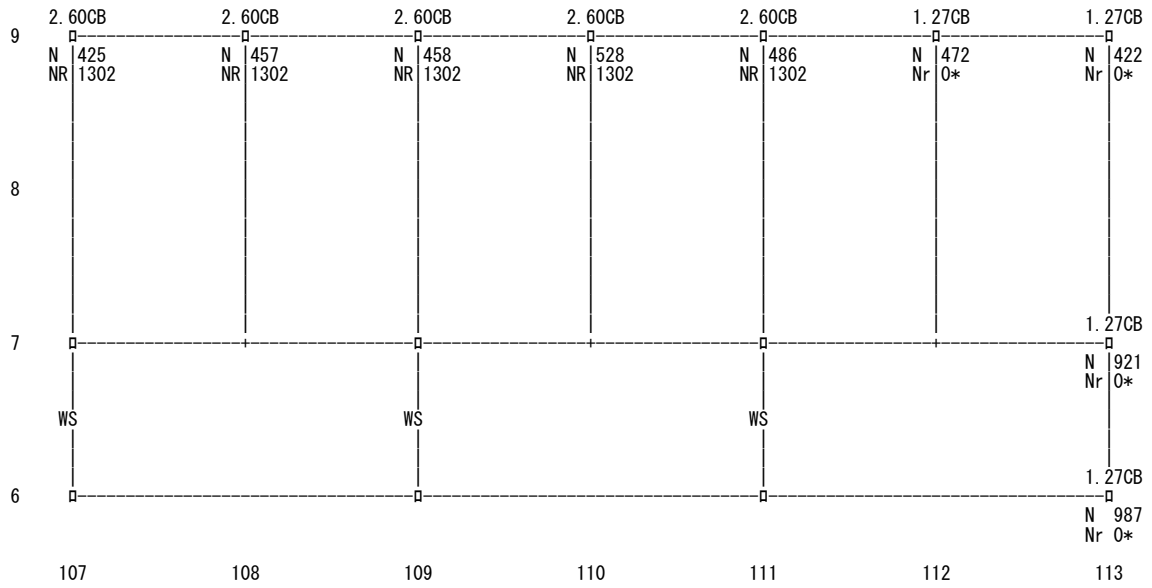
11

10



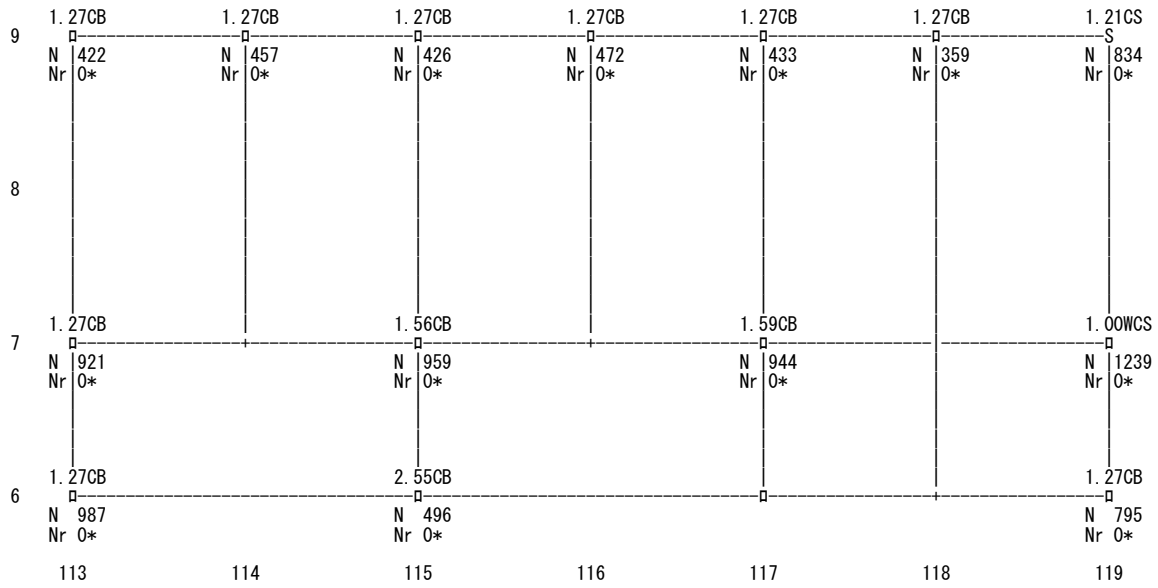
11

10



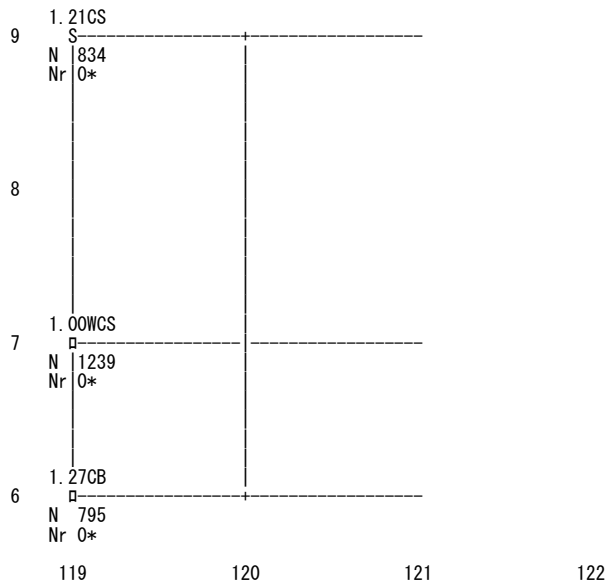
11

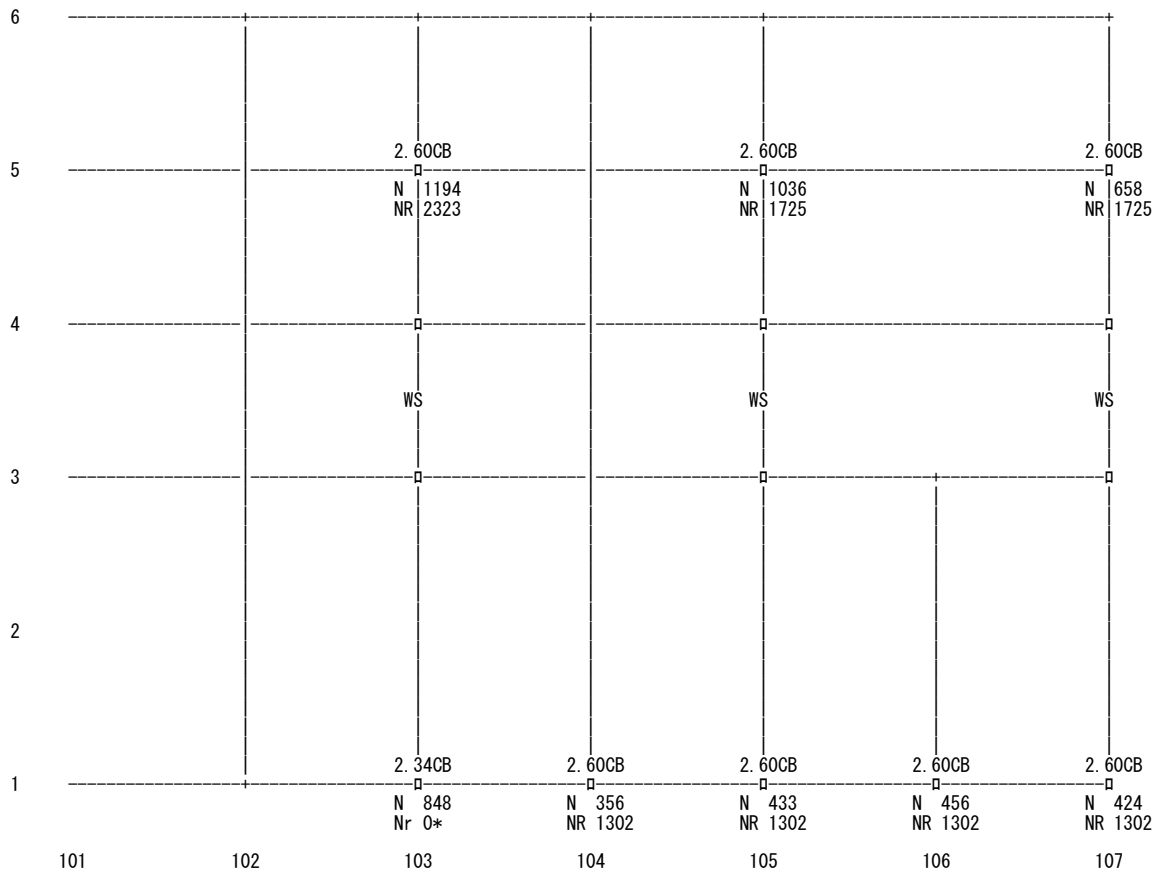
10

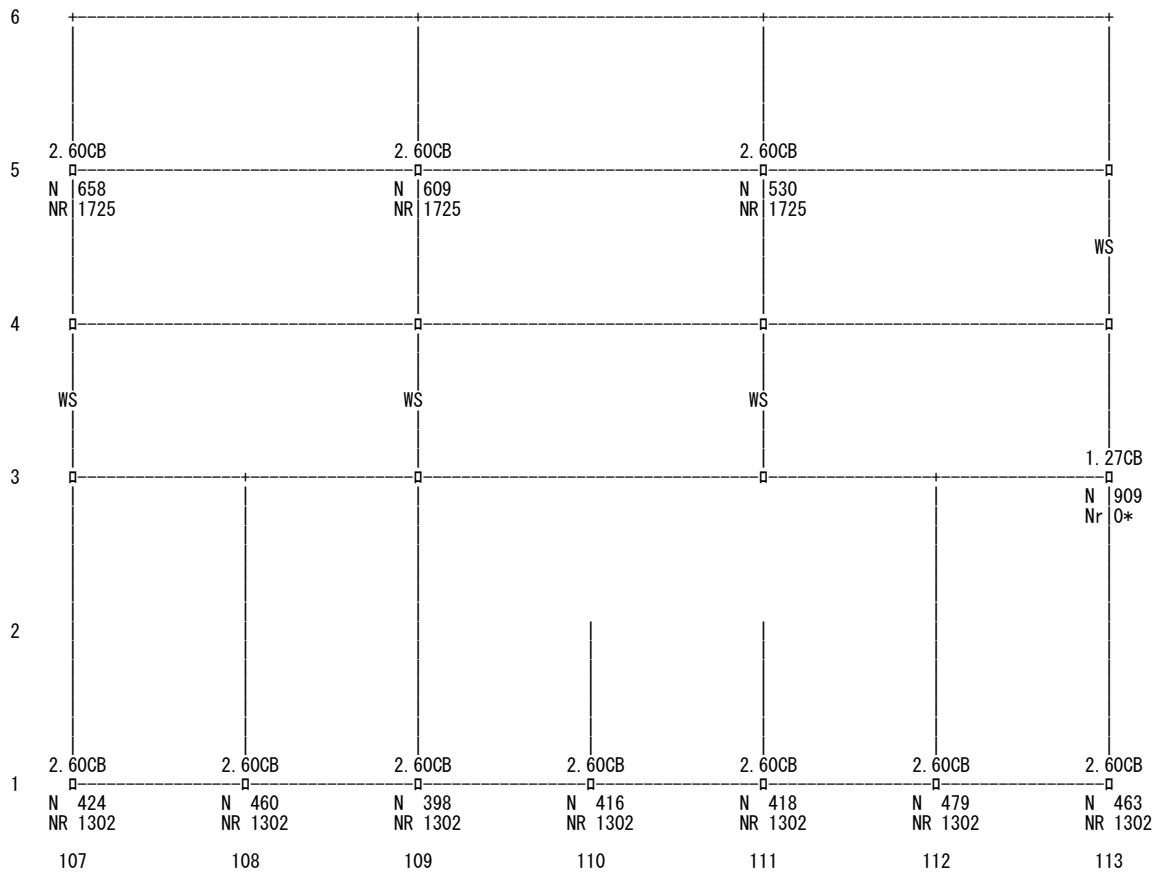


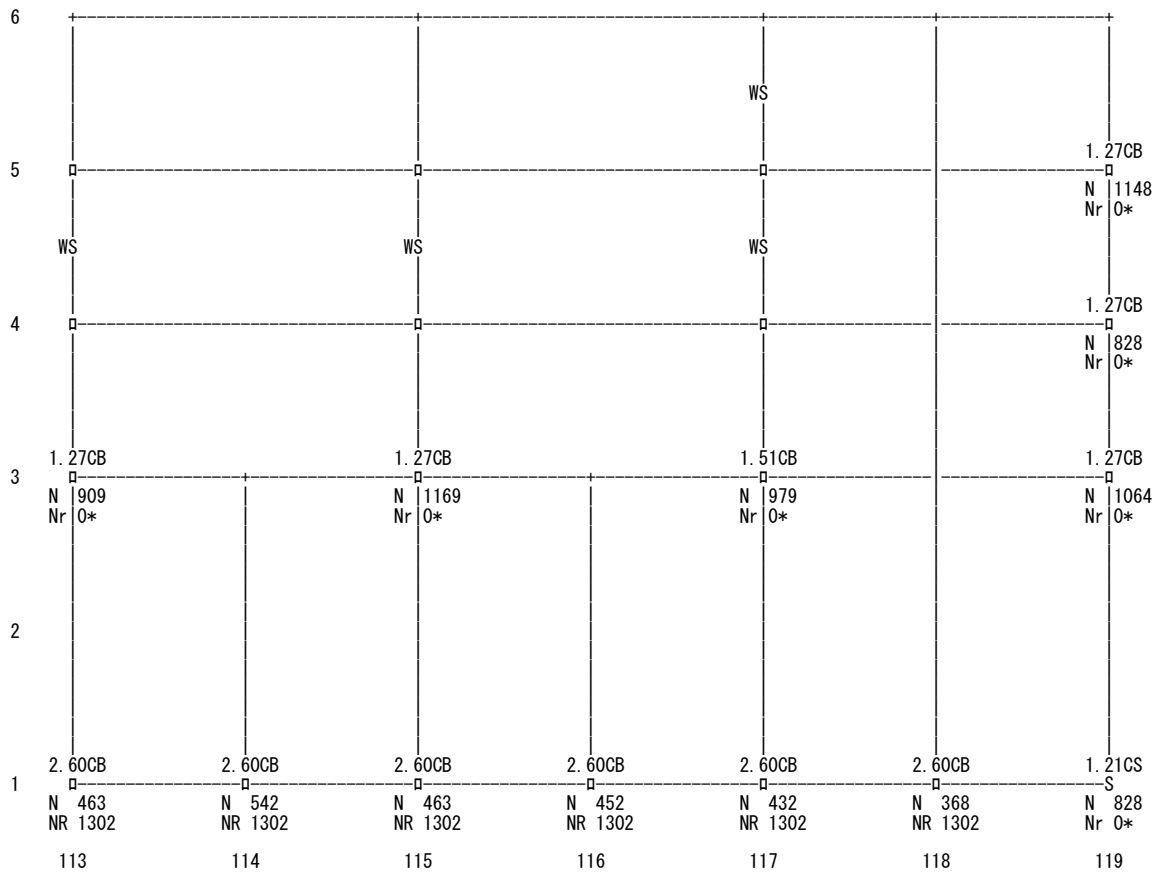
11

10

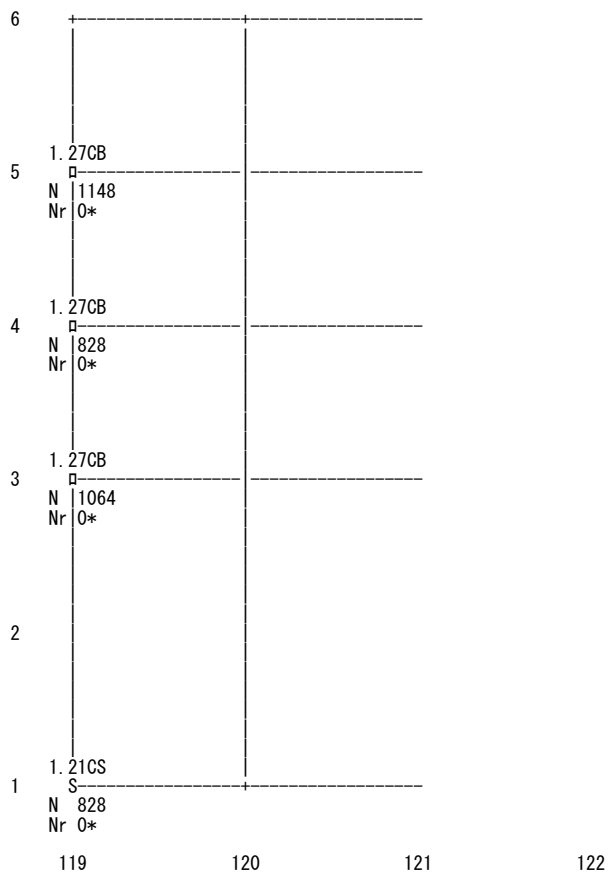












< 1 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 0 箇所

11

10

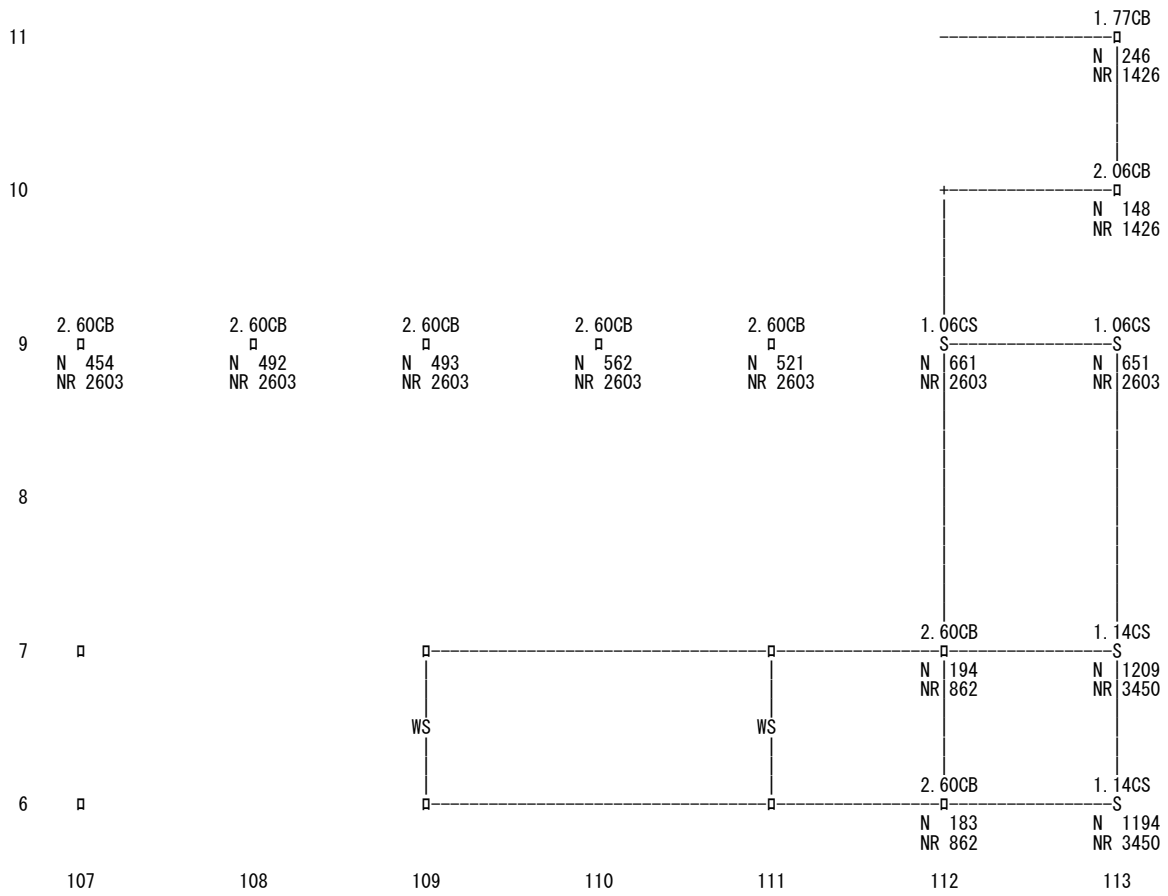
9		2. 37CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

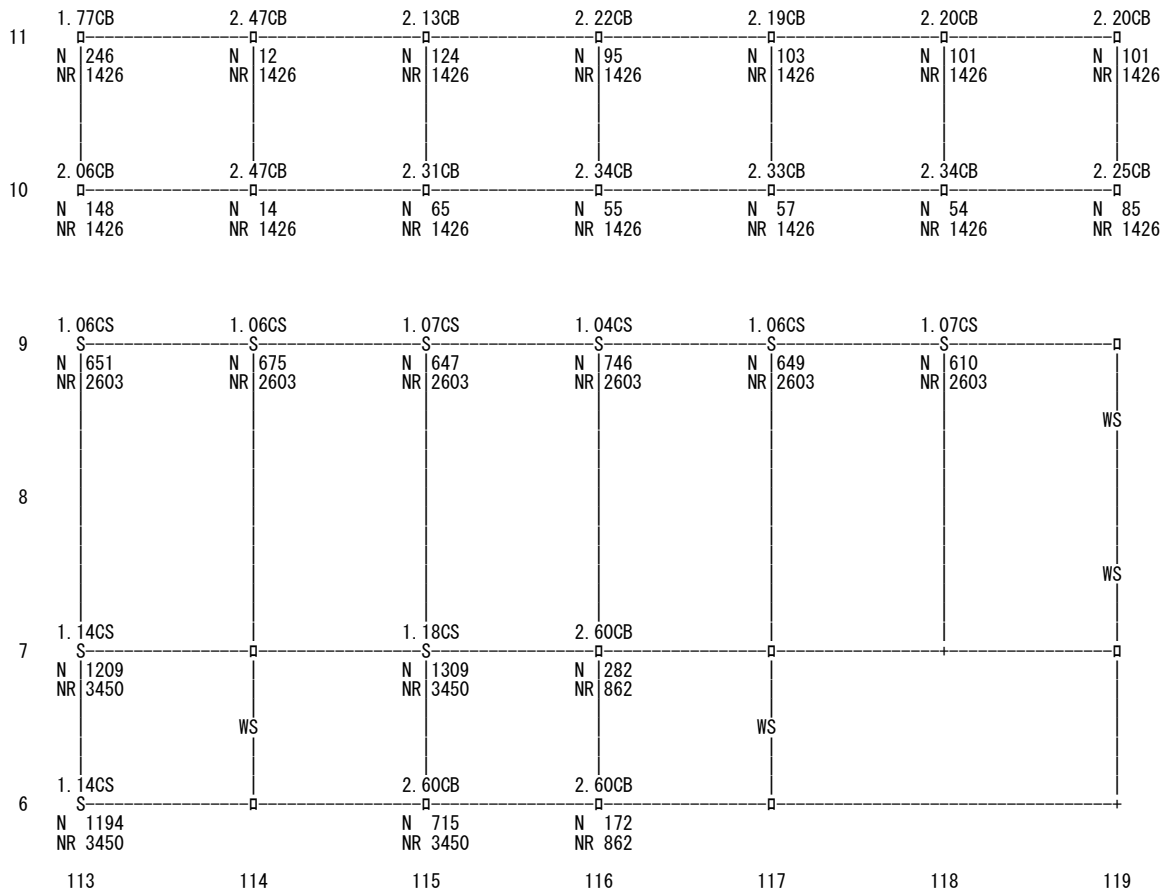
8

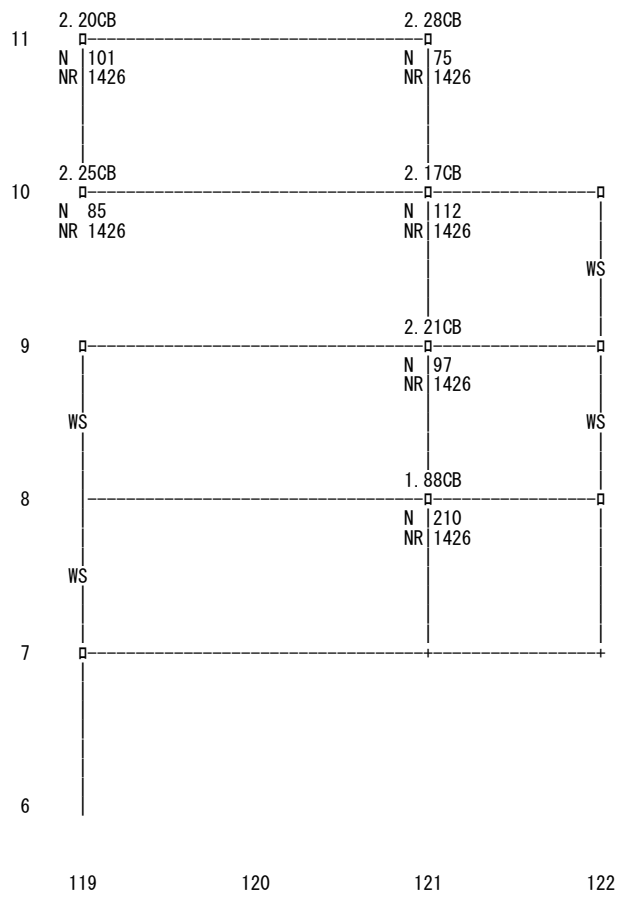
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

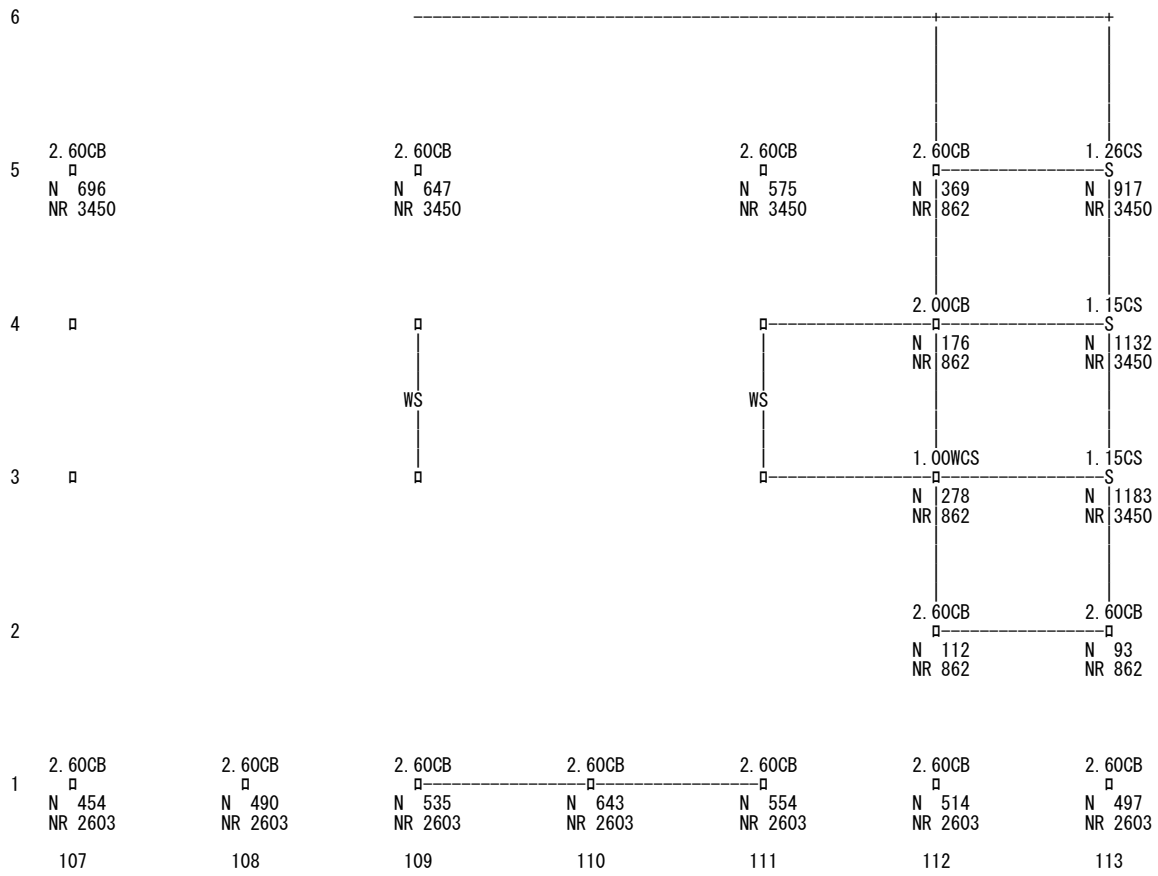
5		2. 60CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

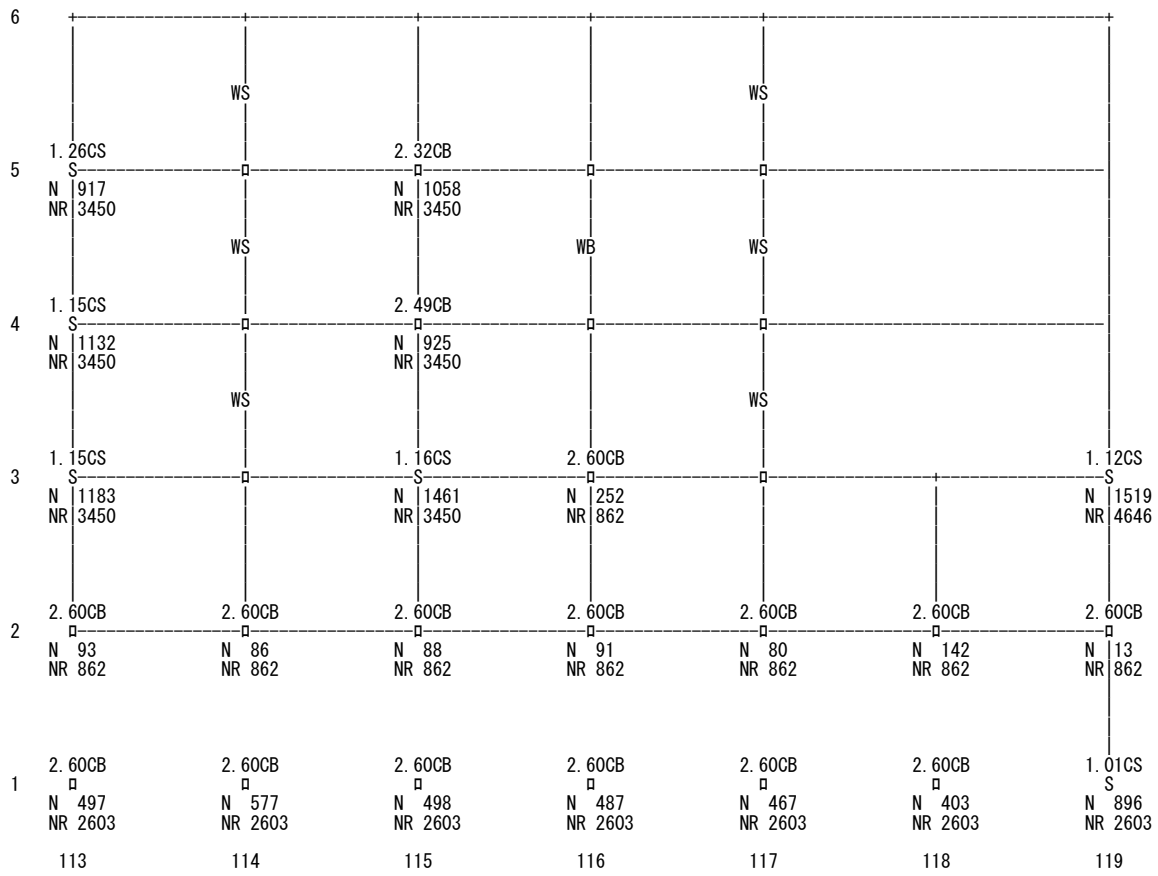
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

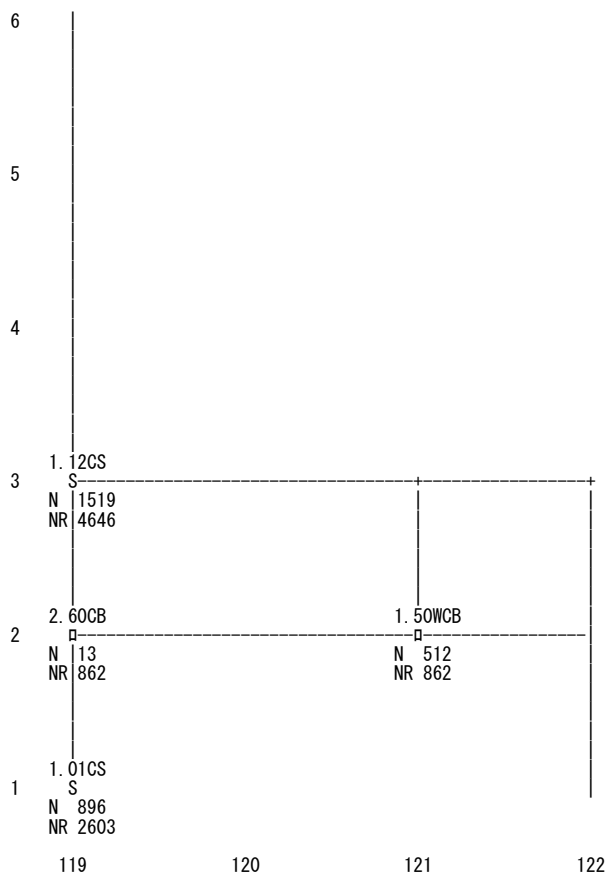
2

1		2. 34CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.10 要検討柱 9 箇所

11

10

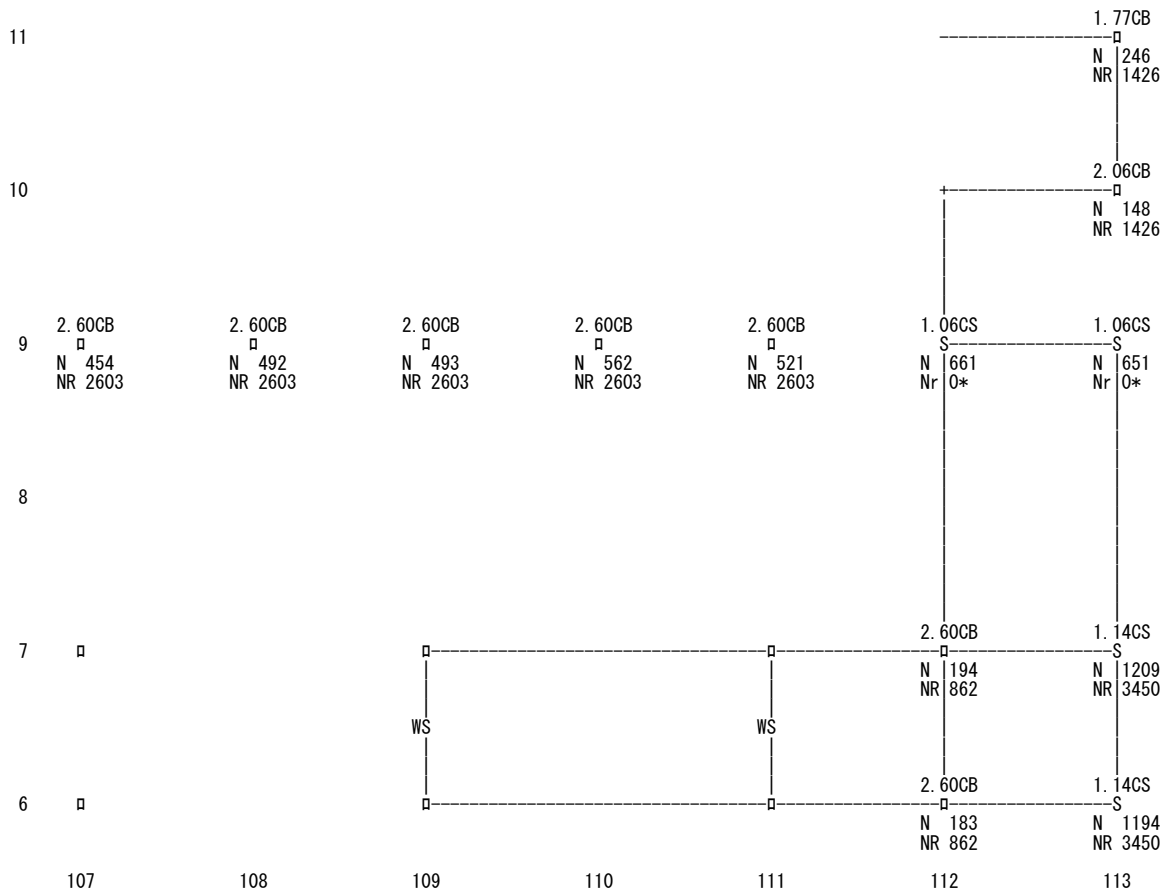
9		2.37CB □ N 857 NR 2603	2.60CB □ N 387 NR 2603	2.60CB □ N 463 NR 2603	2.60CB □ N 482 NR 2603	2.60CB □ N 454 NR 2603
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

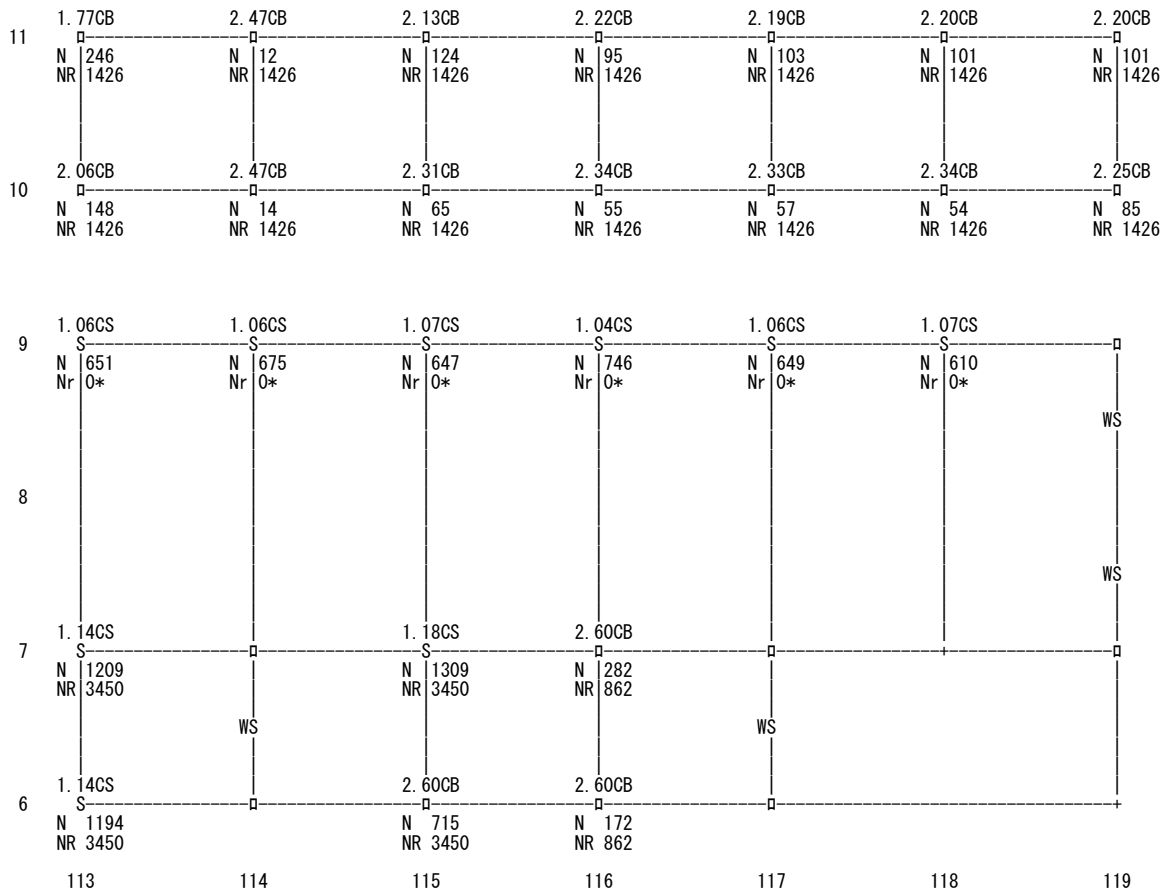
8

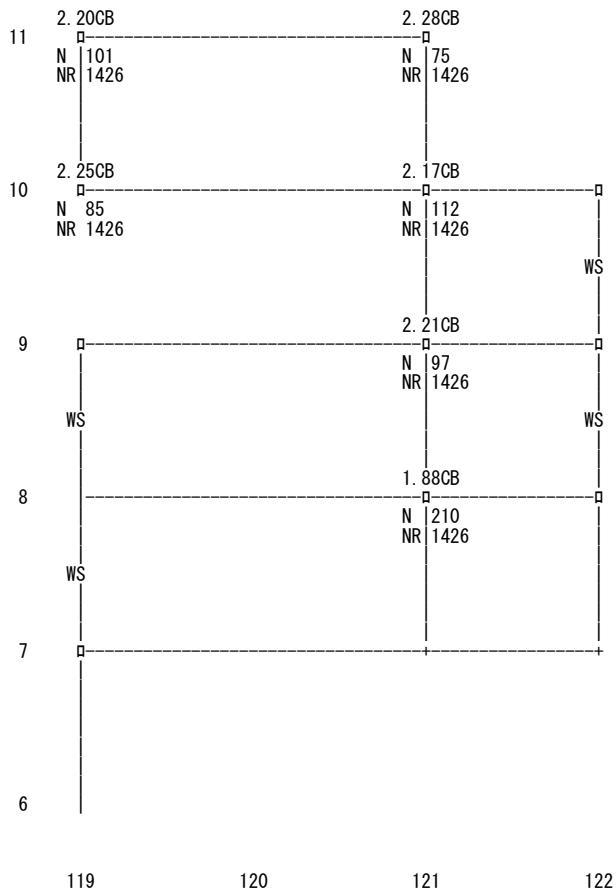
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

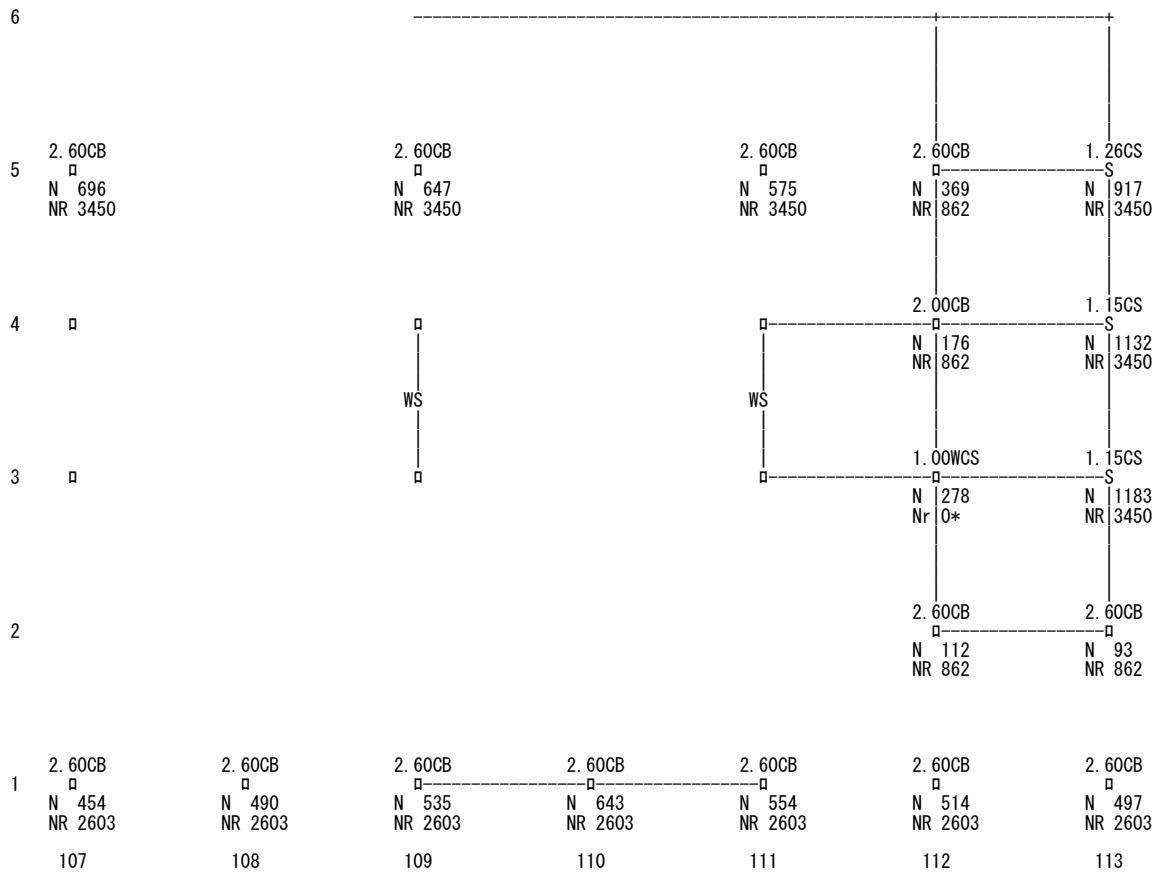
5		2. 60CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

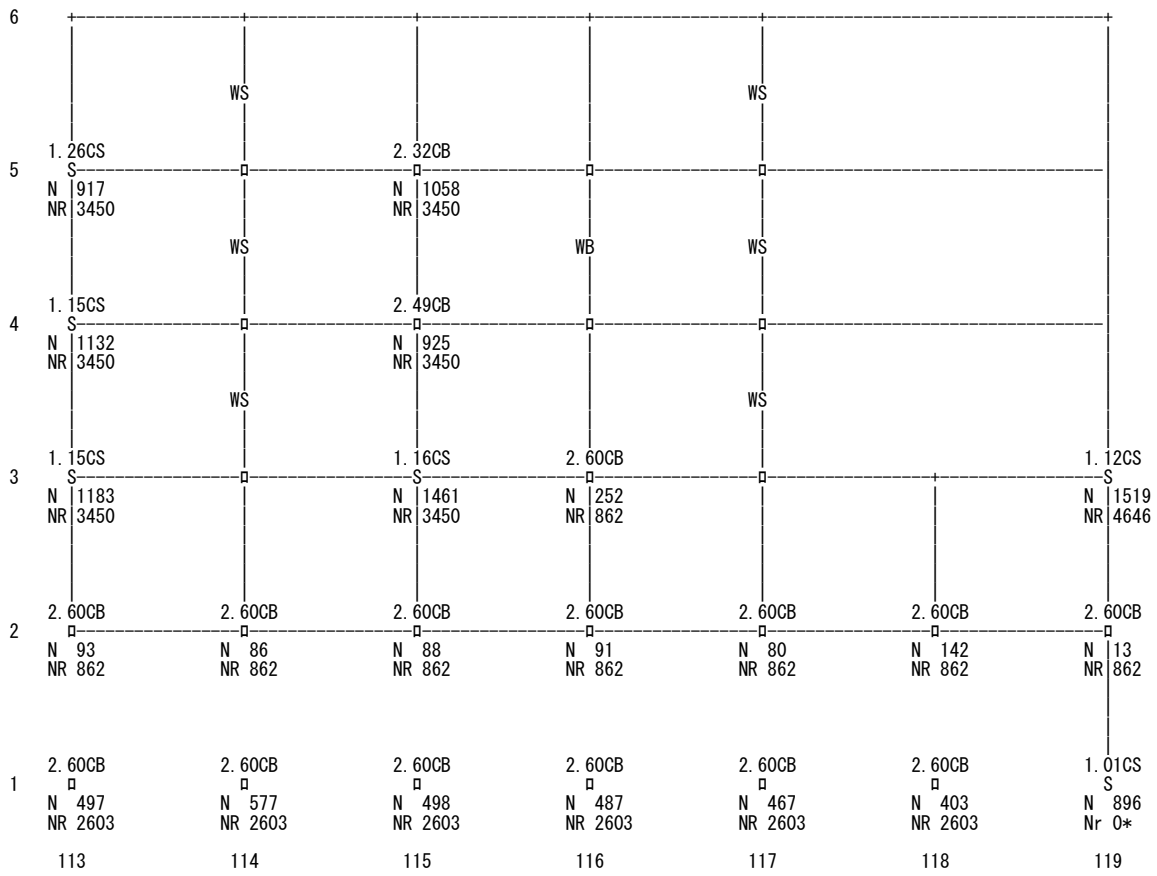
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

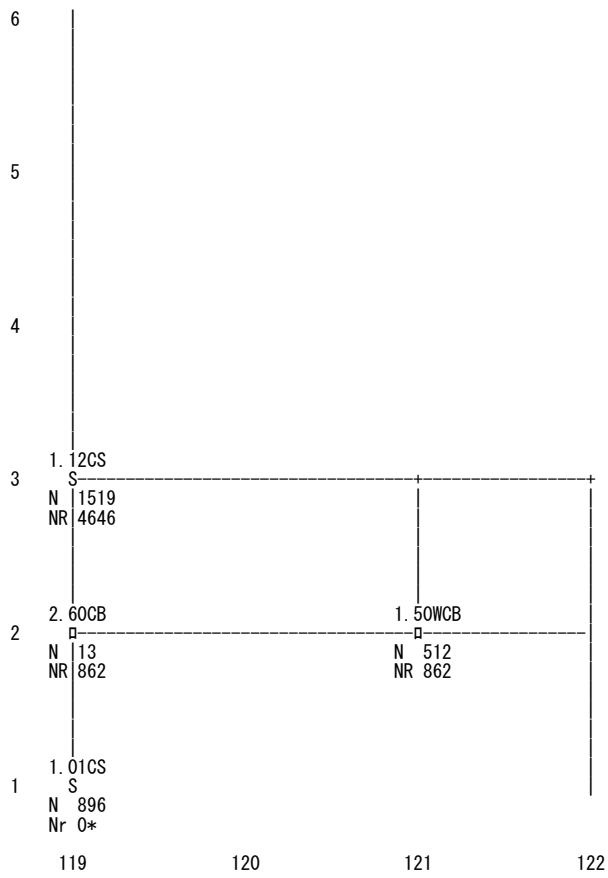
2

1		2. 34CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 16 箇所

11

10

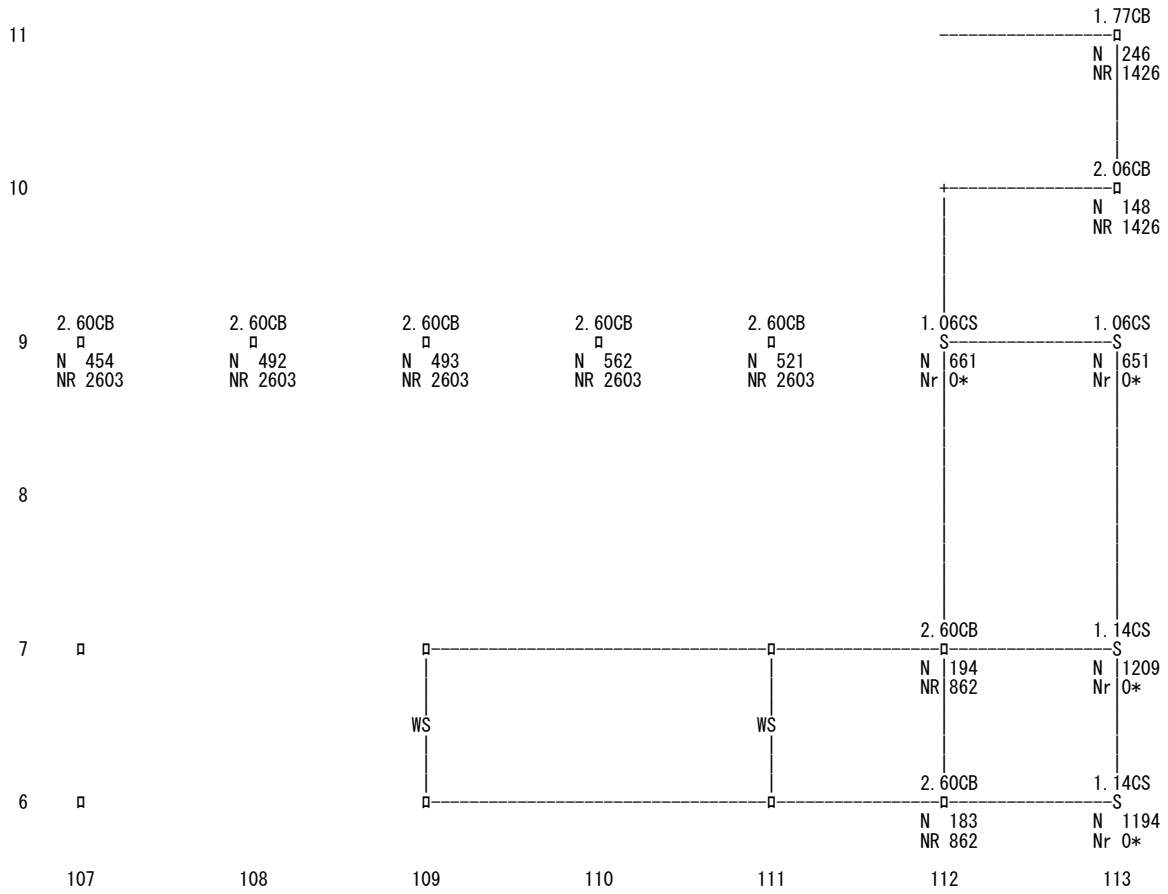
9		2. 37CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

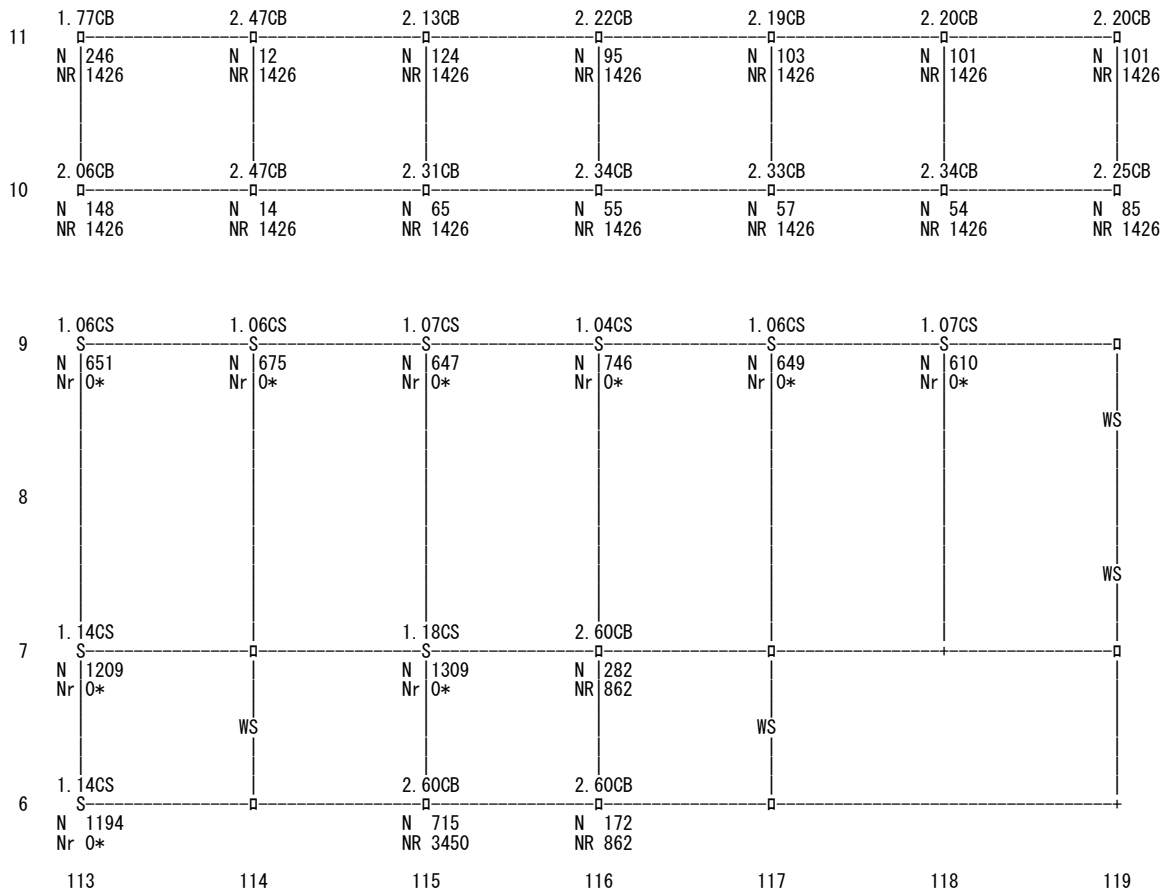
8

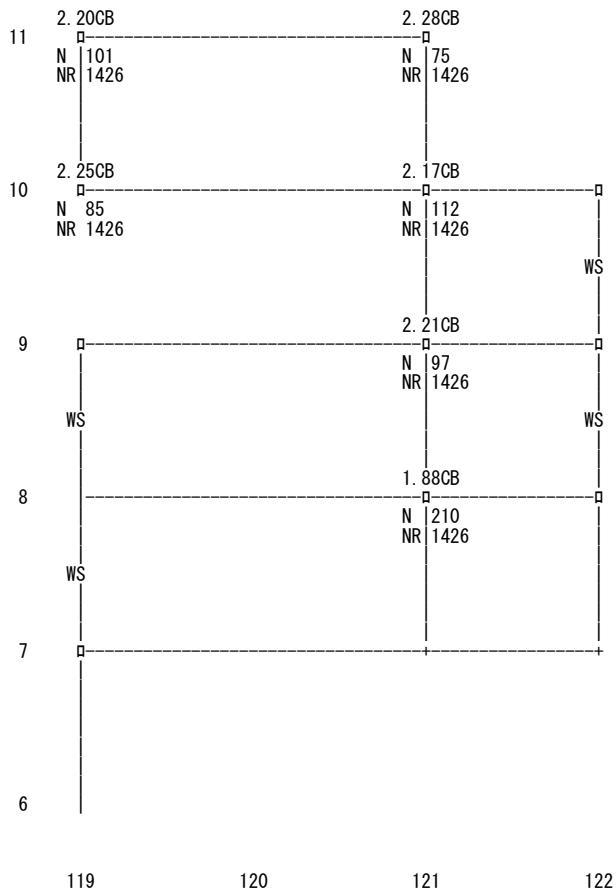
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

5

2. 60CB  
□  
N 1238  
NR 4646

2. 60CB  
□  
N 1075  
NR 3450

2. 60CB  
□  
N 696  
NR 3450

4

□

□

□

3

□

□

□

2

1

2. 34CB  
□  
N 877  
NR 2603

2. 60CB  
□  
N 385  
NR 2603

2. 60CB  
□  
N 462  
NR 2603

2. 60CB  
□  
N 485  
NR 2603

2. 60CB  
□  
N 454  
NR 2603

101

102

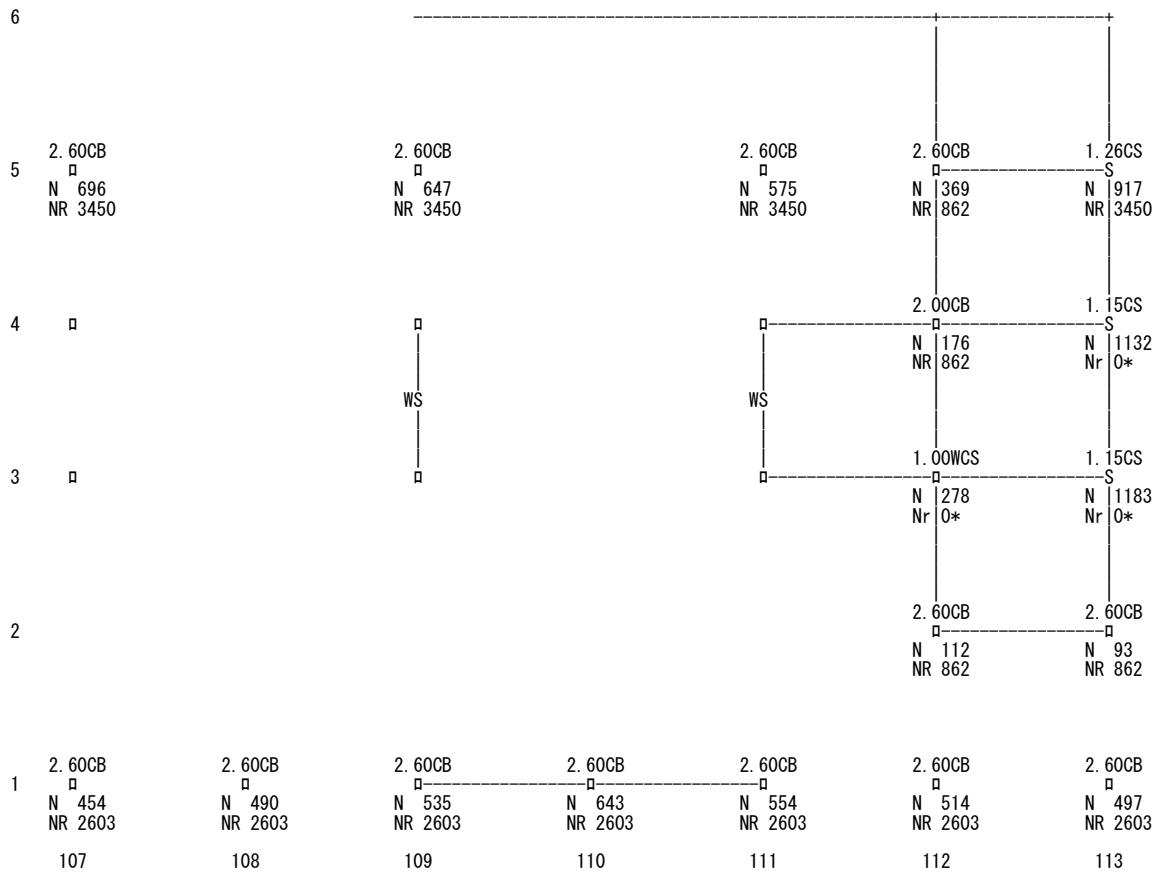
103

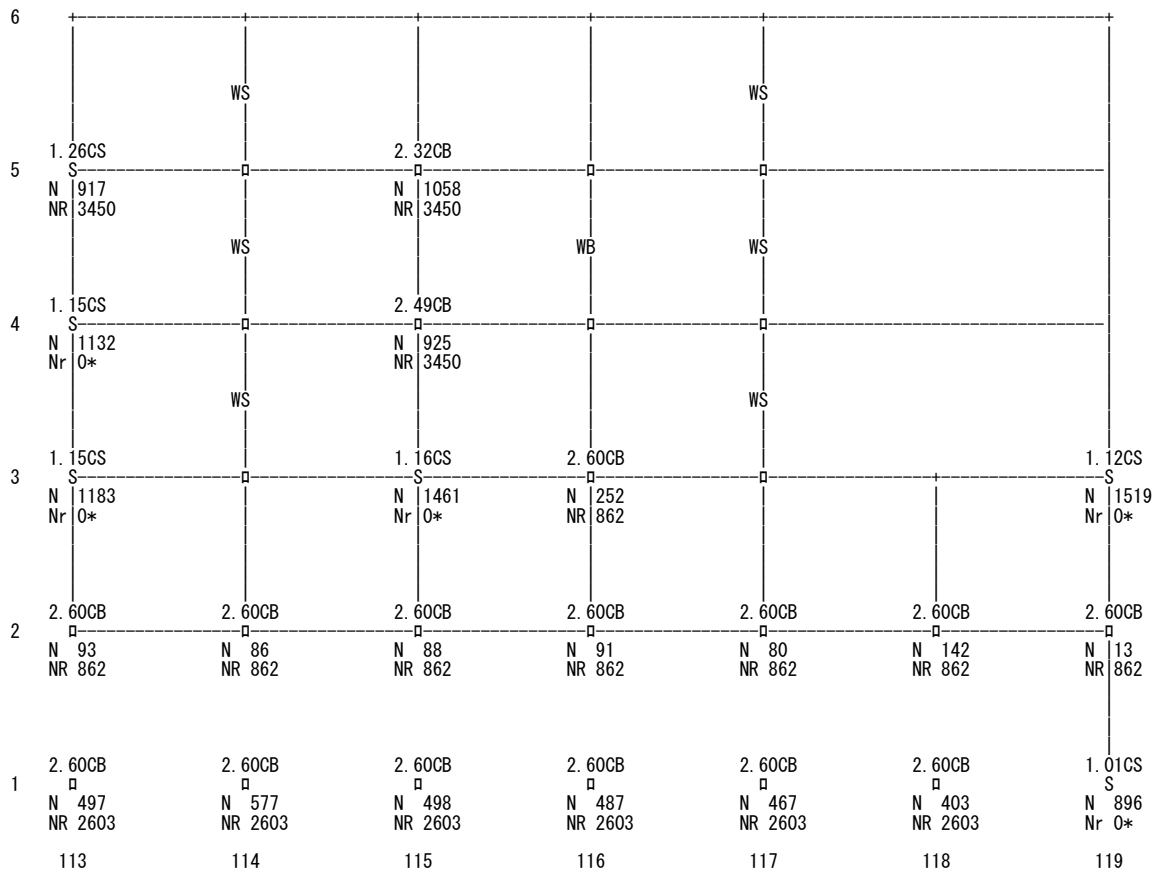
104

105

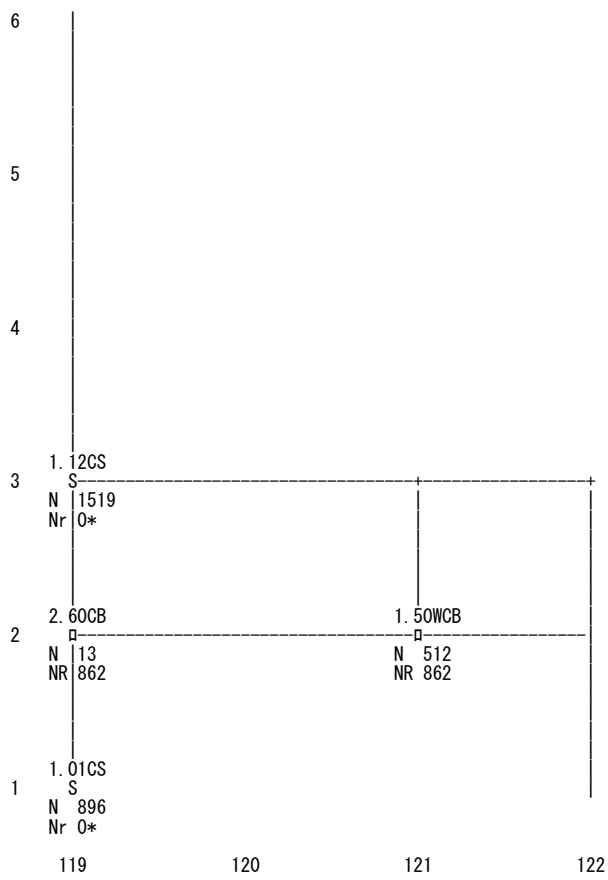
106

107









< 1 階 > 検討 F=1.27 要検討柱 17 箇所

11

10

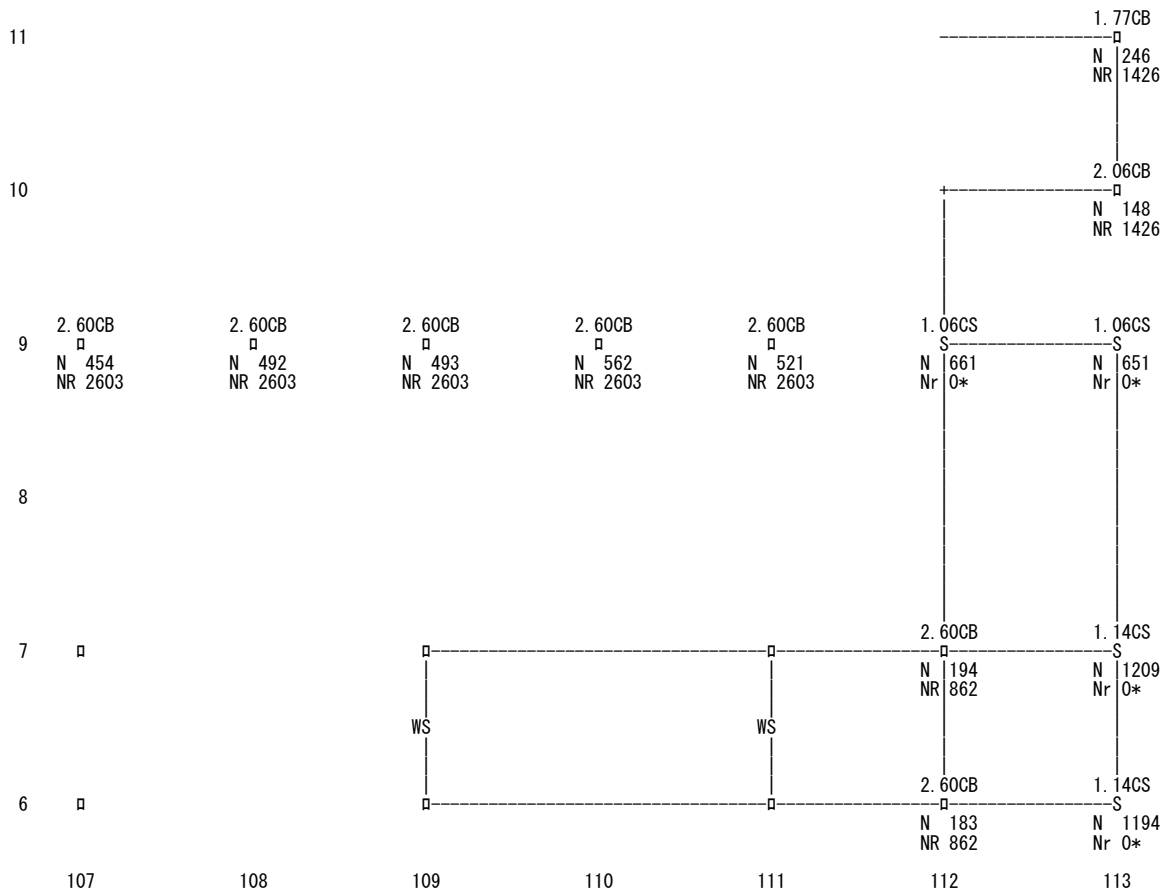
9		2. 37CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

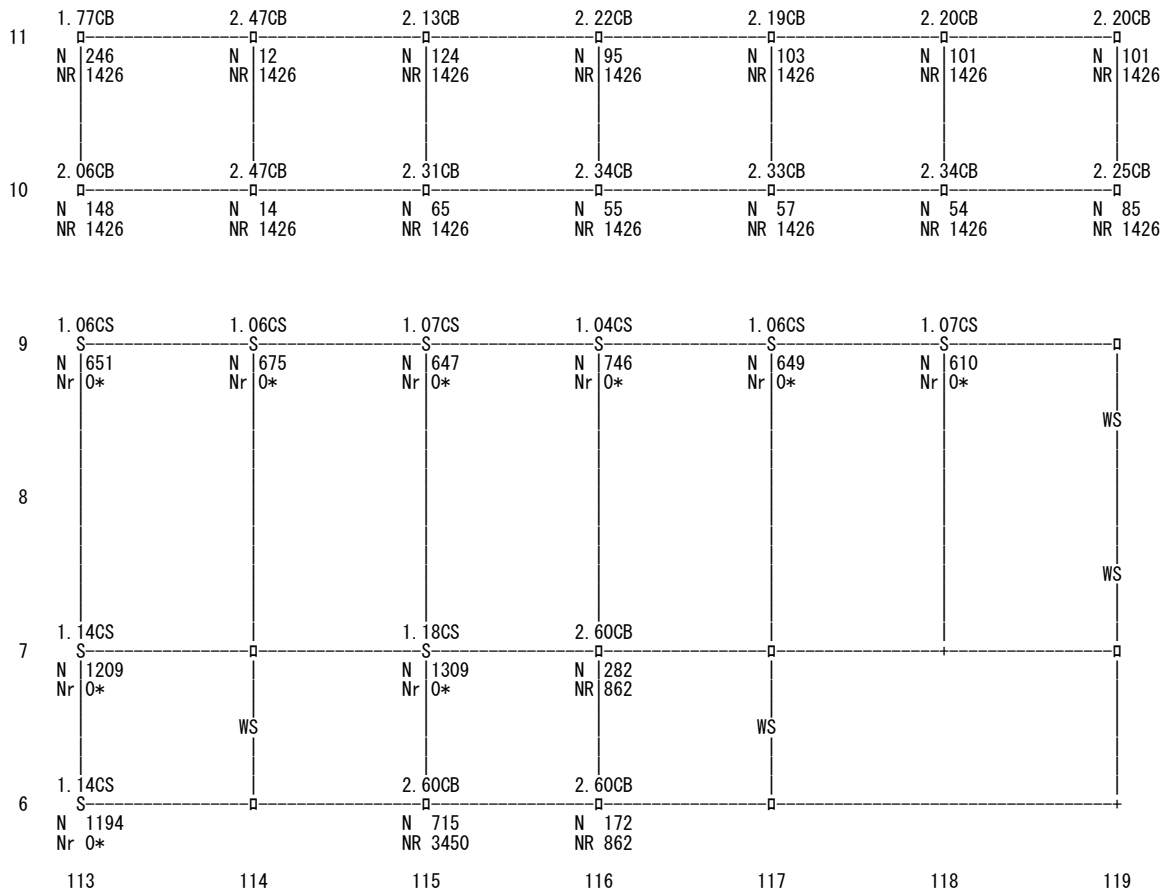
8

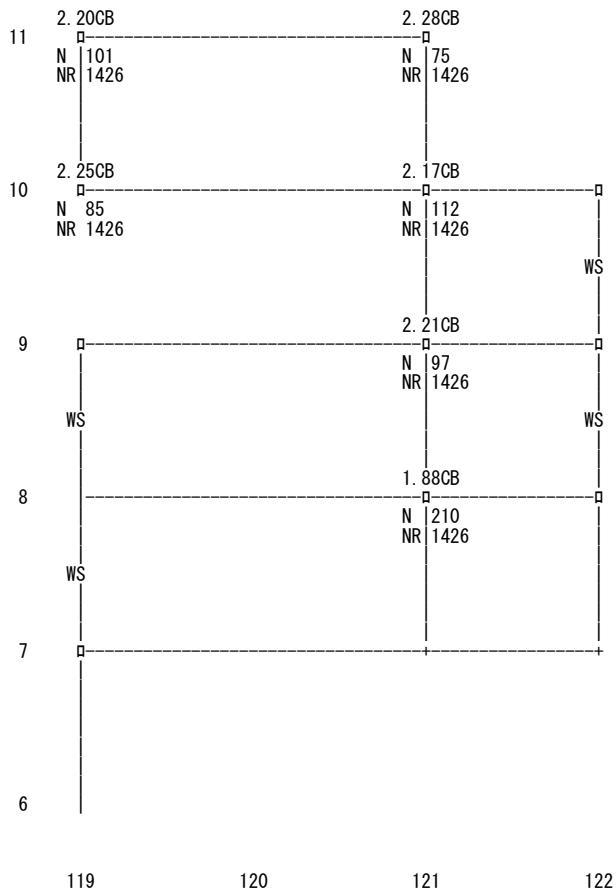
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

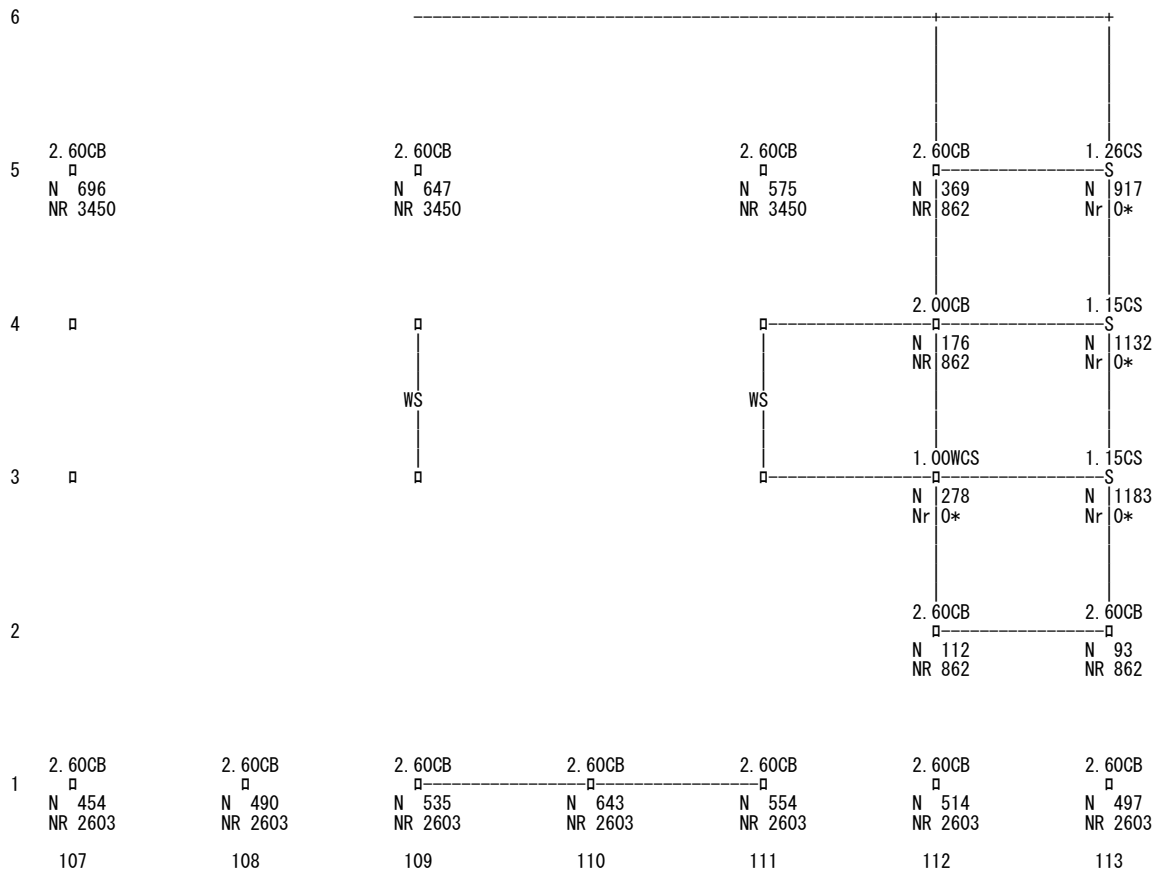
5		2. 60CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

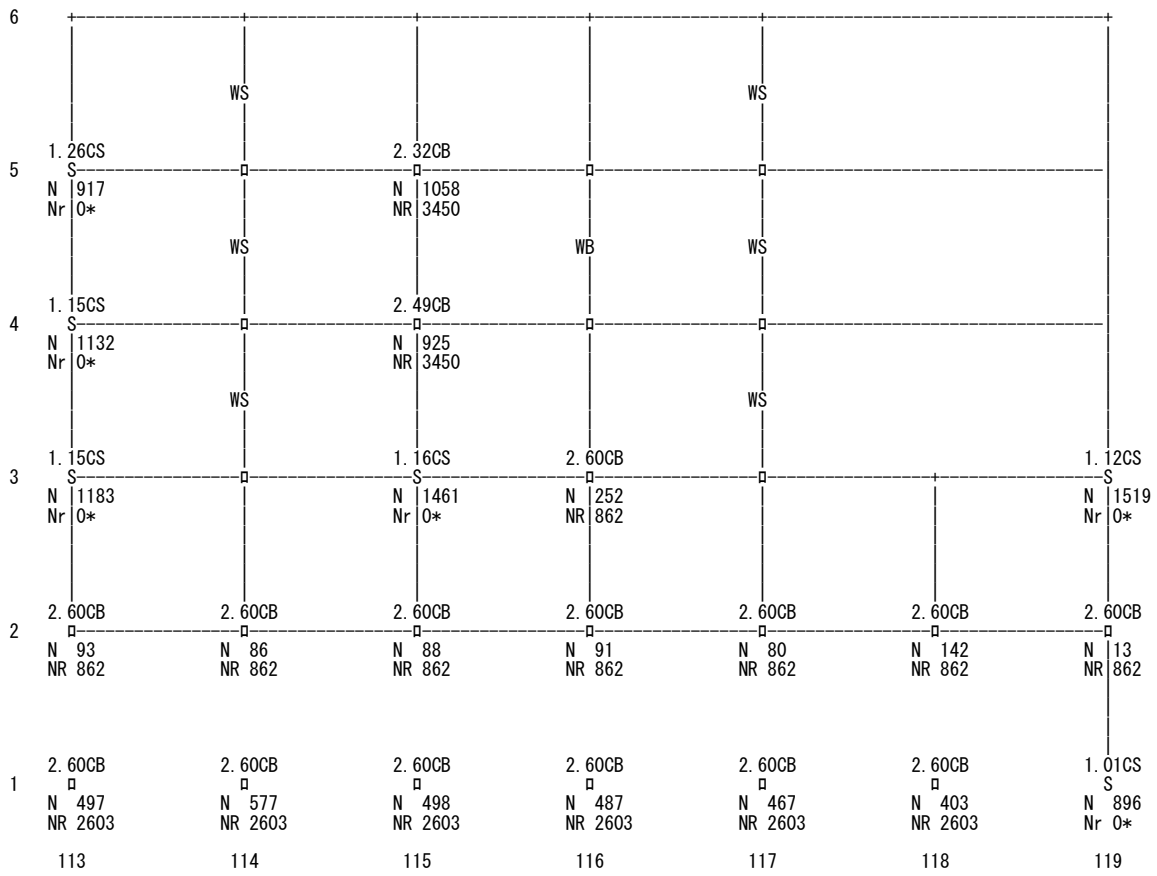
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

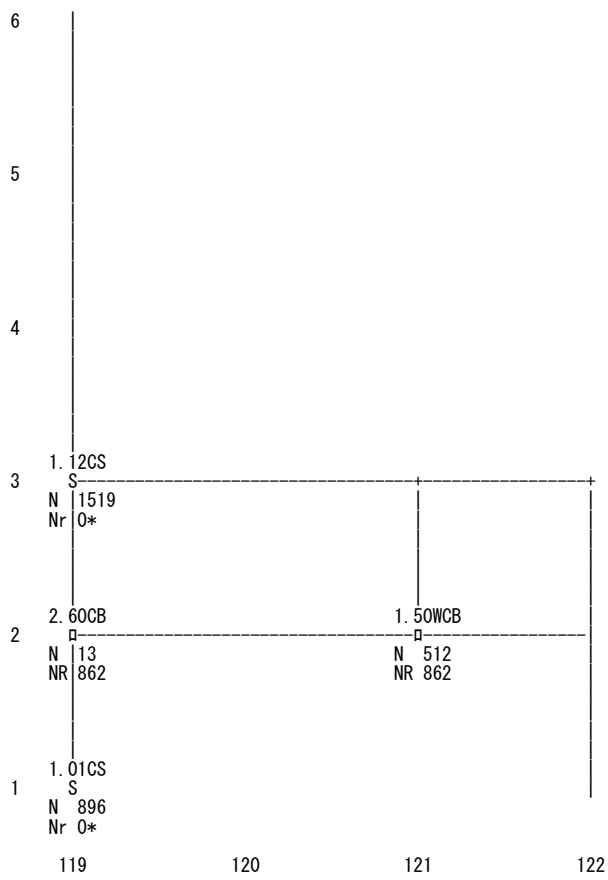
2

1		2. 34CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 17 箇所

11

10

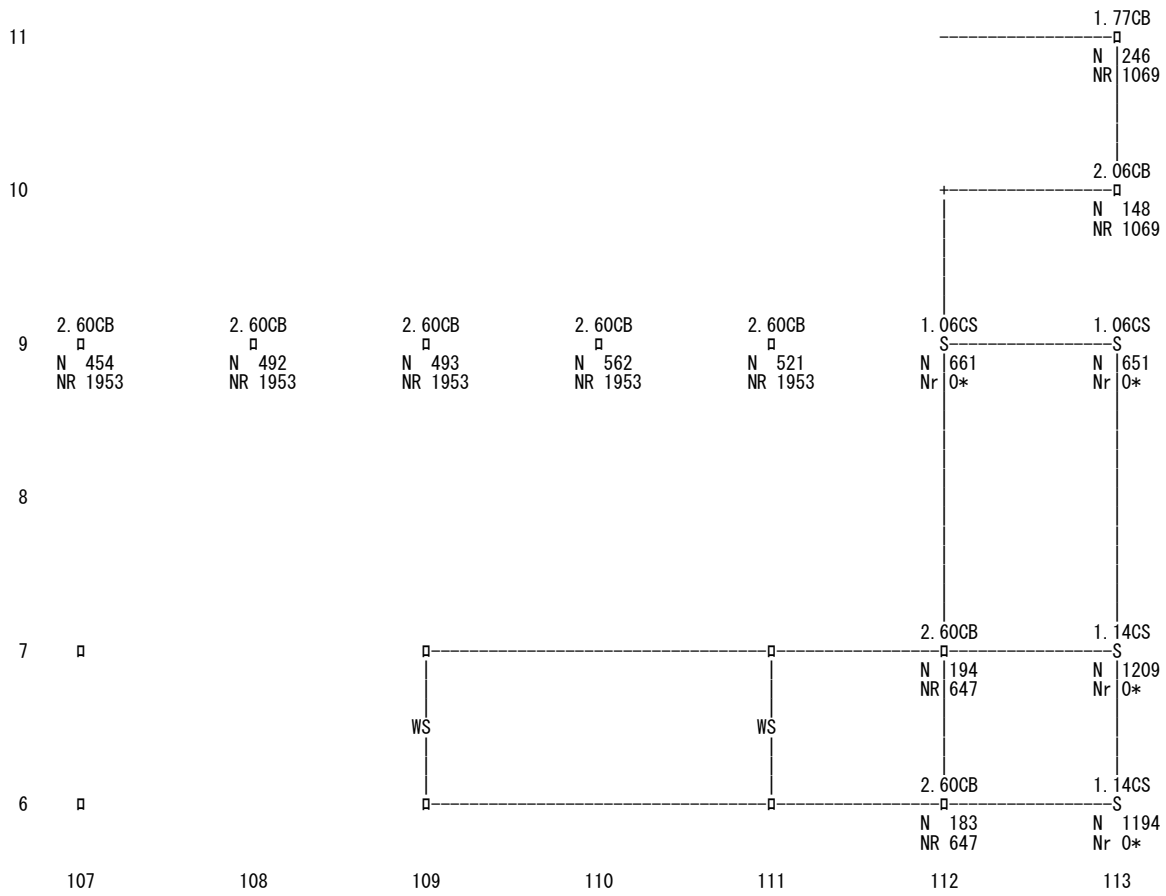
9		2.37CB □ N 857 NR 1953	2.60CB □ N 387 NR 1953	2.60CB □ N 463 NR 1953	2.60CB □ N 482 NR 1953	2.60CB □ N 454 NR 1953
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

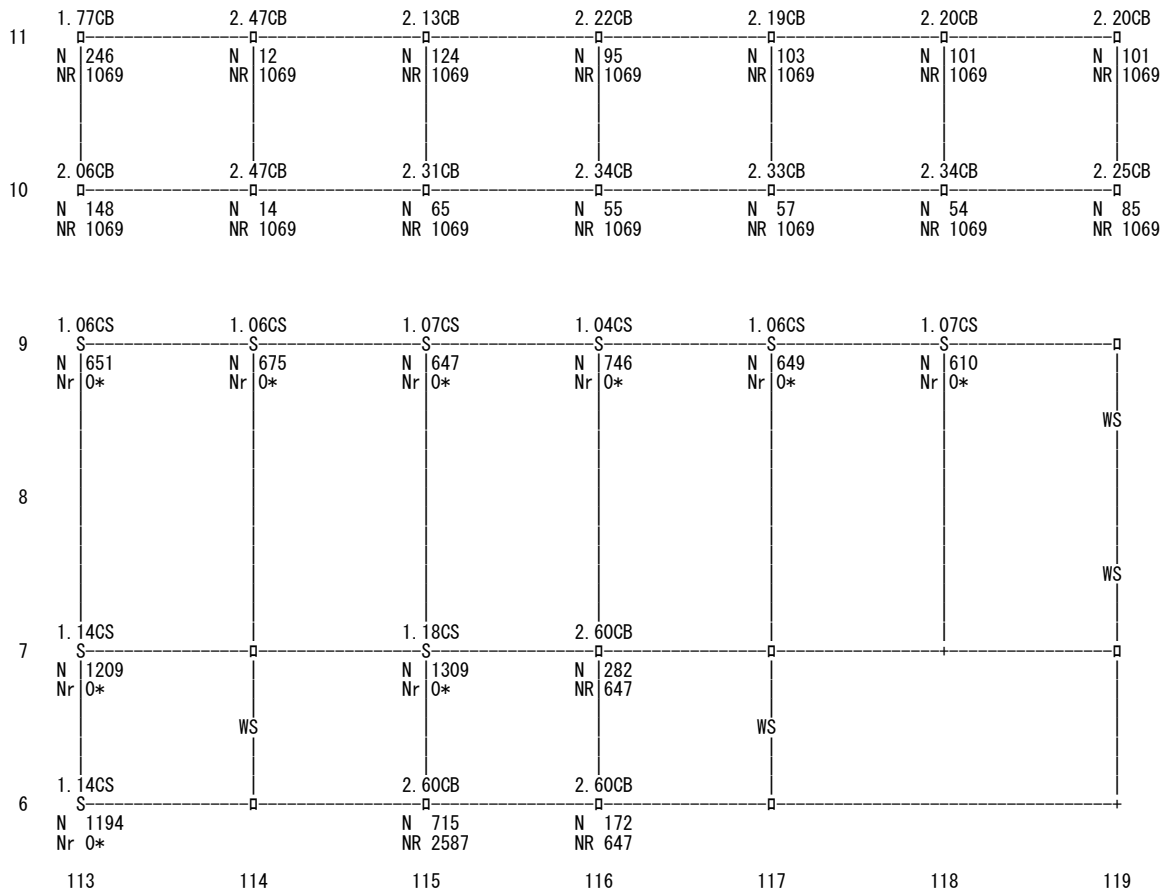
8

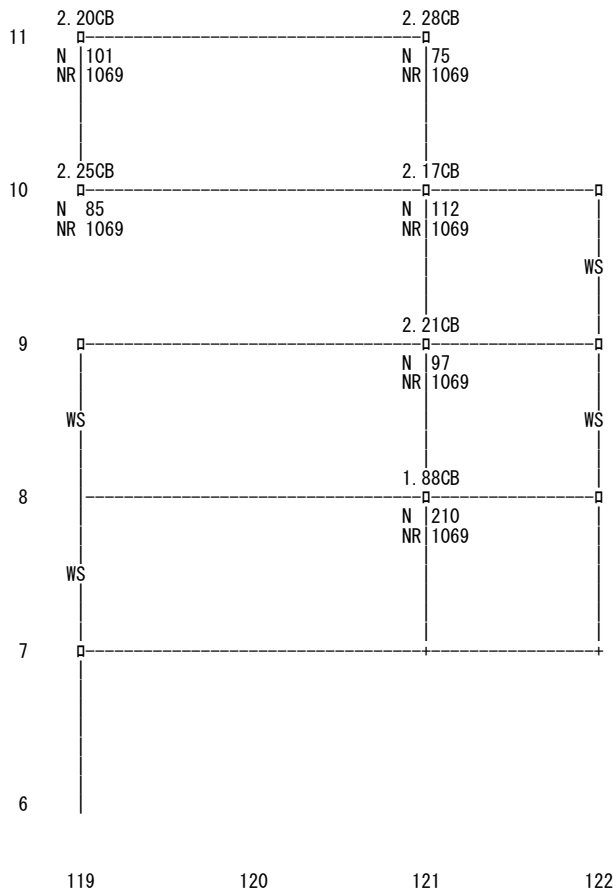
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

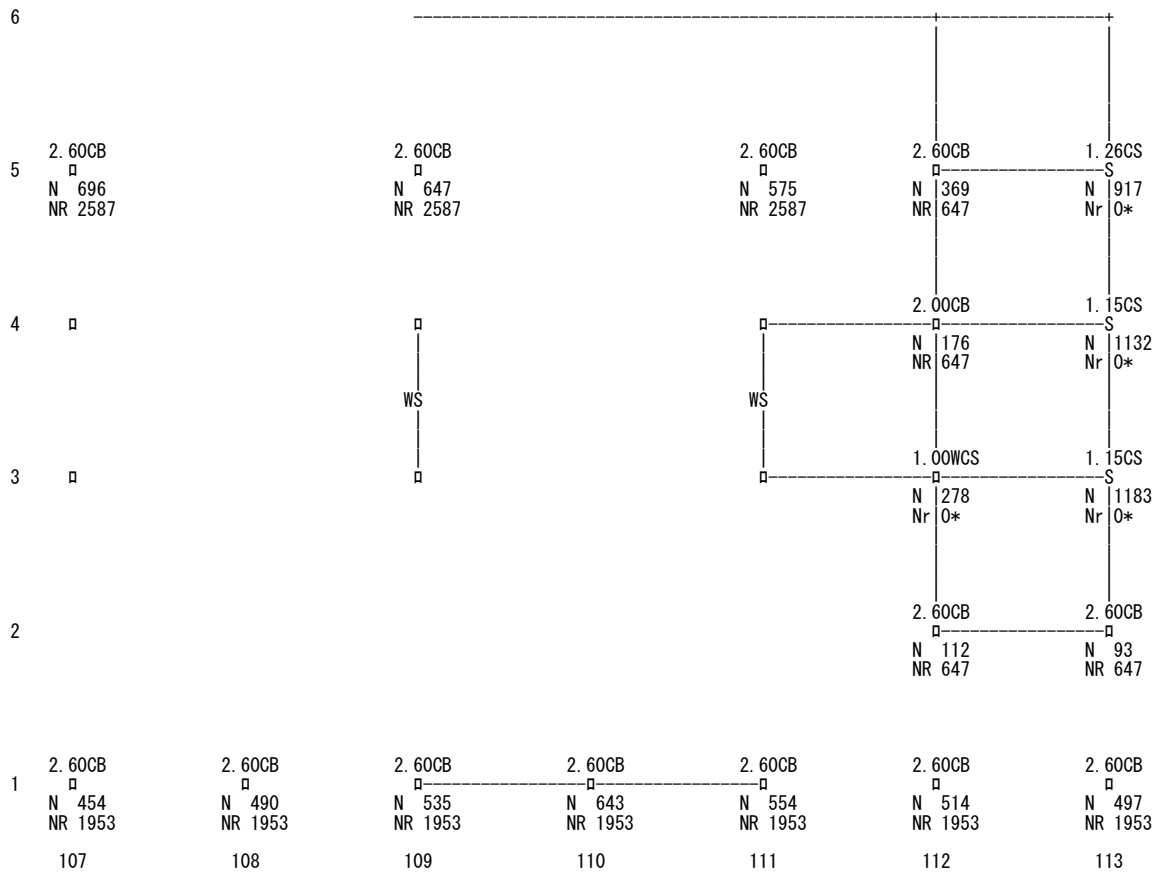
5		2. 60CB □ N 1238 NR 3485		2. 60CB □ N 1075 NR 2587		2. 60CB □ N 696 NR 2587
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

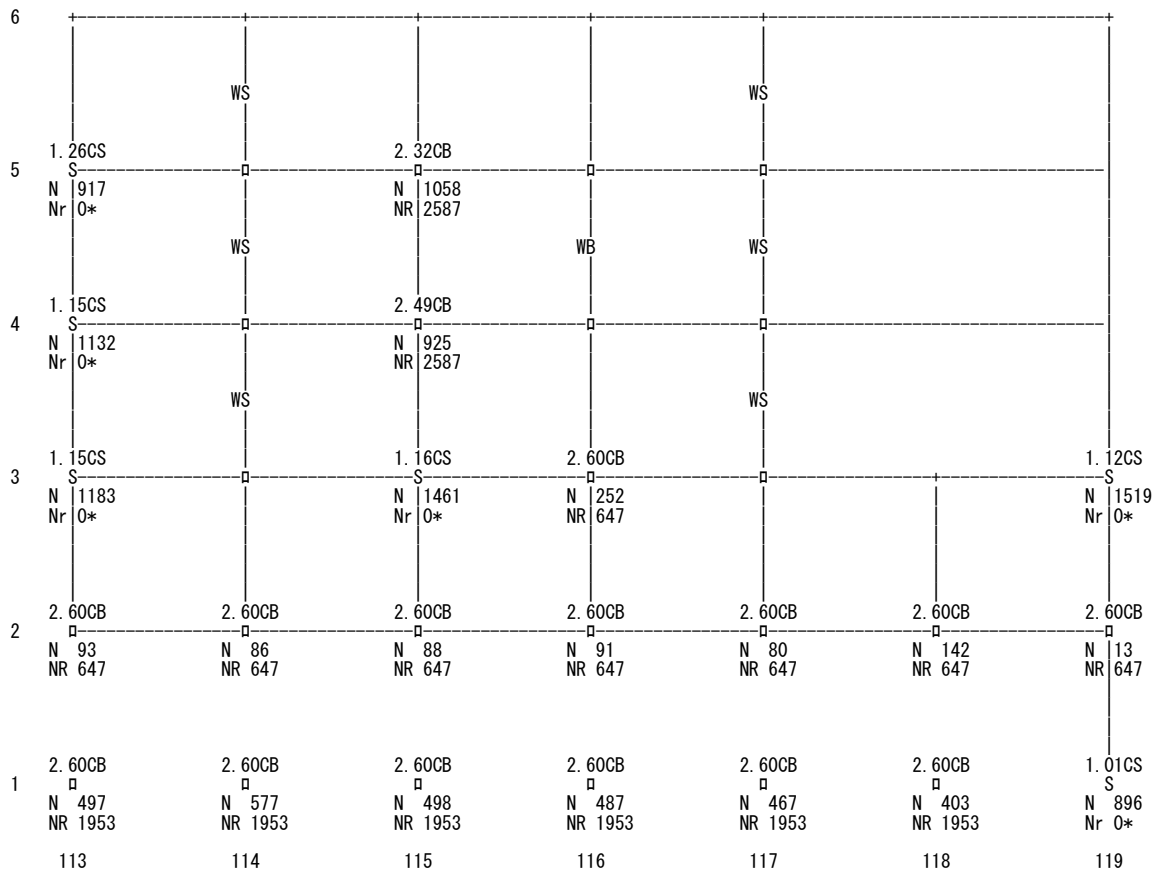
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

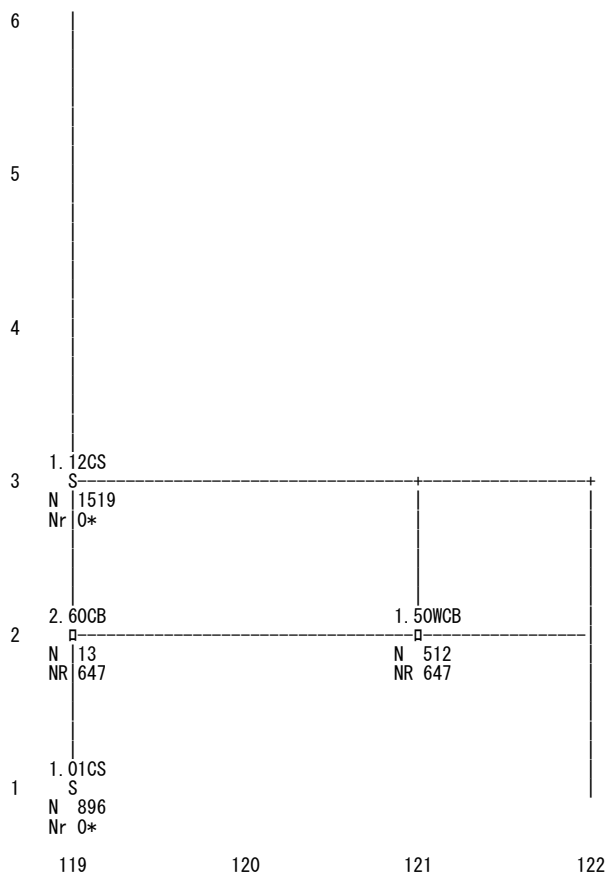
2

1		2. 34CB □ N 877 NR 1953	2. 60CB □ N 385 NR 1953	2. 60CB □ N 462 NR 1953	2. 60CB □ N 485 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.75 要検討柱 18 箇所

11

10

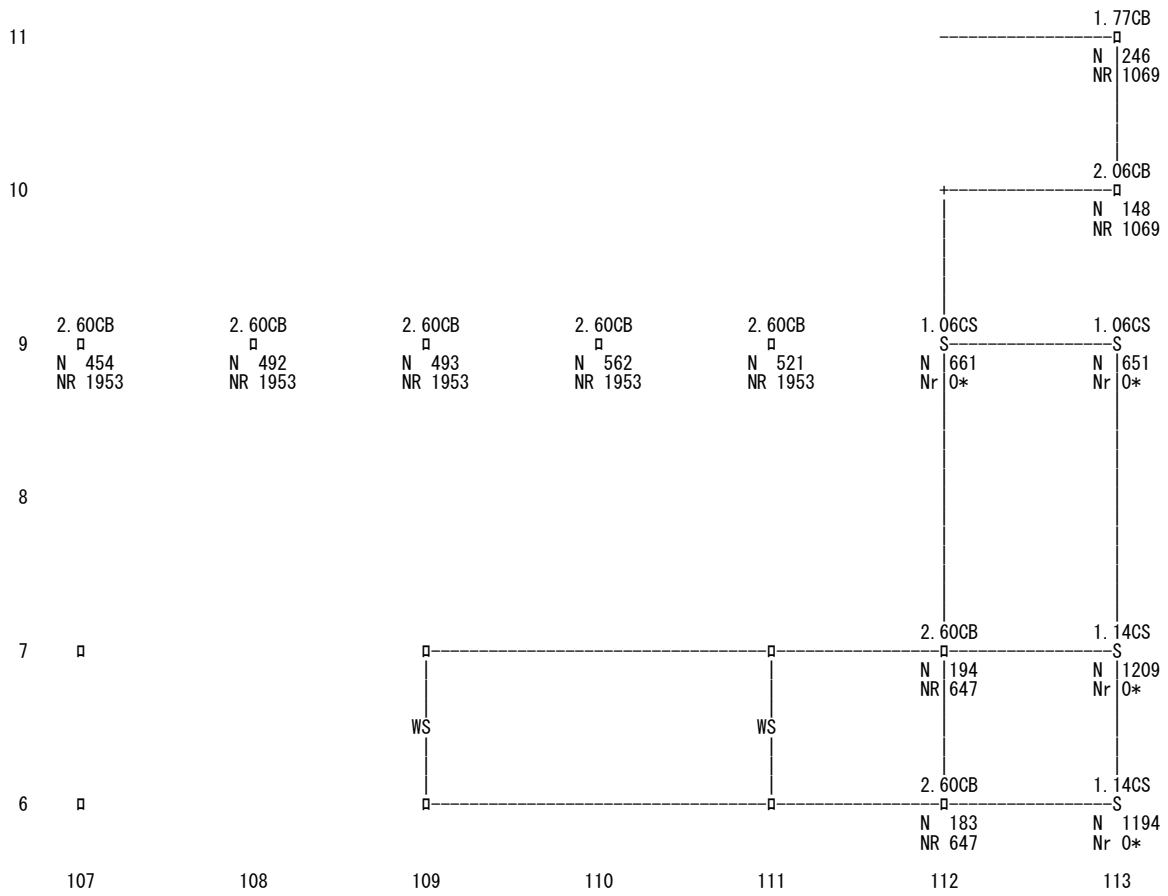
9		2.37CB □ N 857 NR 1953	2.60CB □ N 387 NR 1953	2.60CB □ N 463 NR 1953	2.60CB □ N 482 NR 1953	2.60CB □ N 454 NR 1953
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

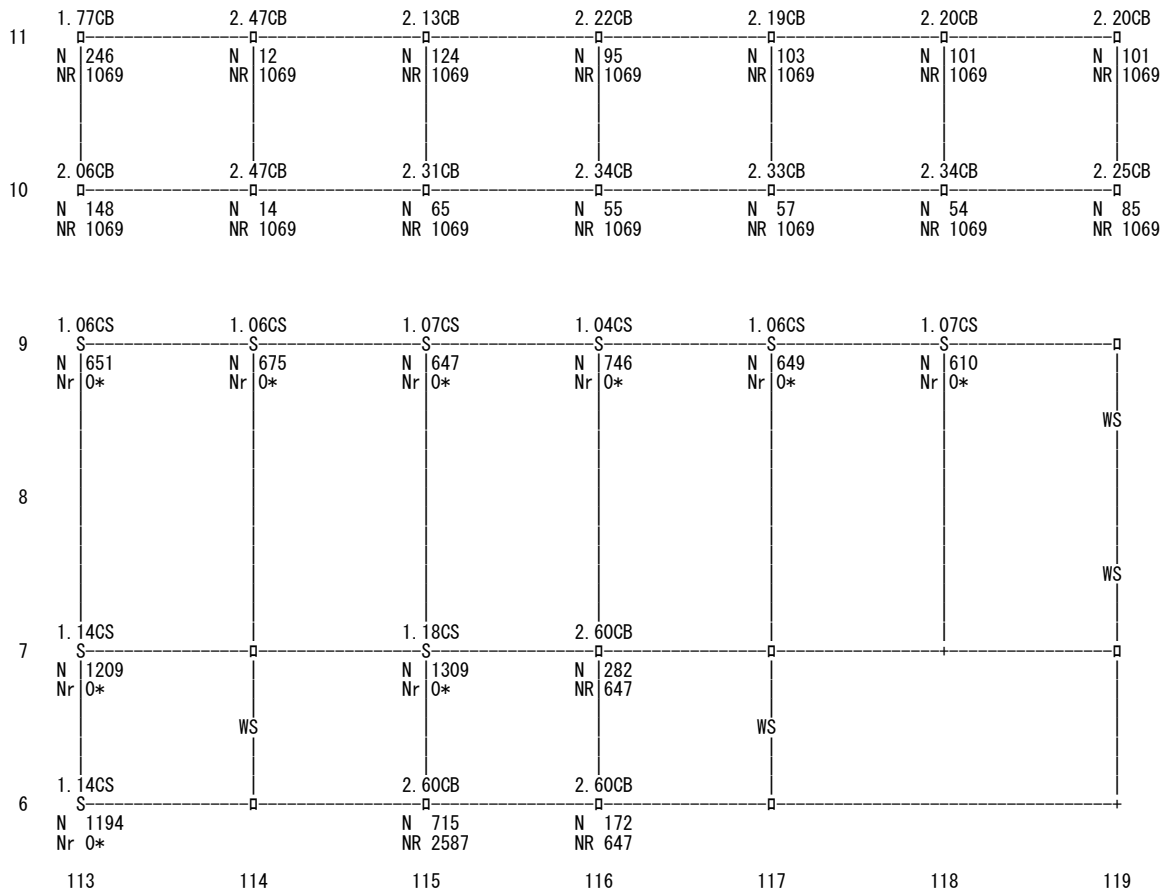
8

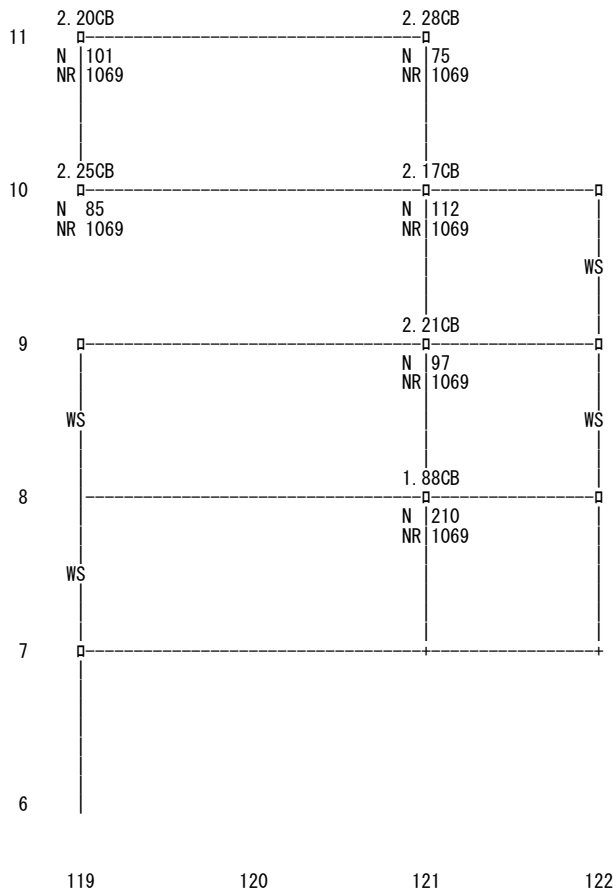
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

5

2. 60CB  
□  
N 1238  
NR 3485

2. 60CB  
□  
N 1075  
NR 2587

2. 60CB  
□  
N 696  
NR 2587

4

□

□

□

3

□

□

□

2

1

2. 34CB  
□  
N 877  
NR 1953

2. 60CB  
□  
N 385  
NR 1953

2. 60CB  
□  
N 462  
NR 1953

2. 60CB  
□  
N 485  
NR 1953

2. 60CB  
□  
N 454  
NR 1953

101

102

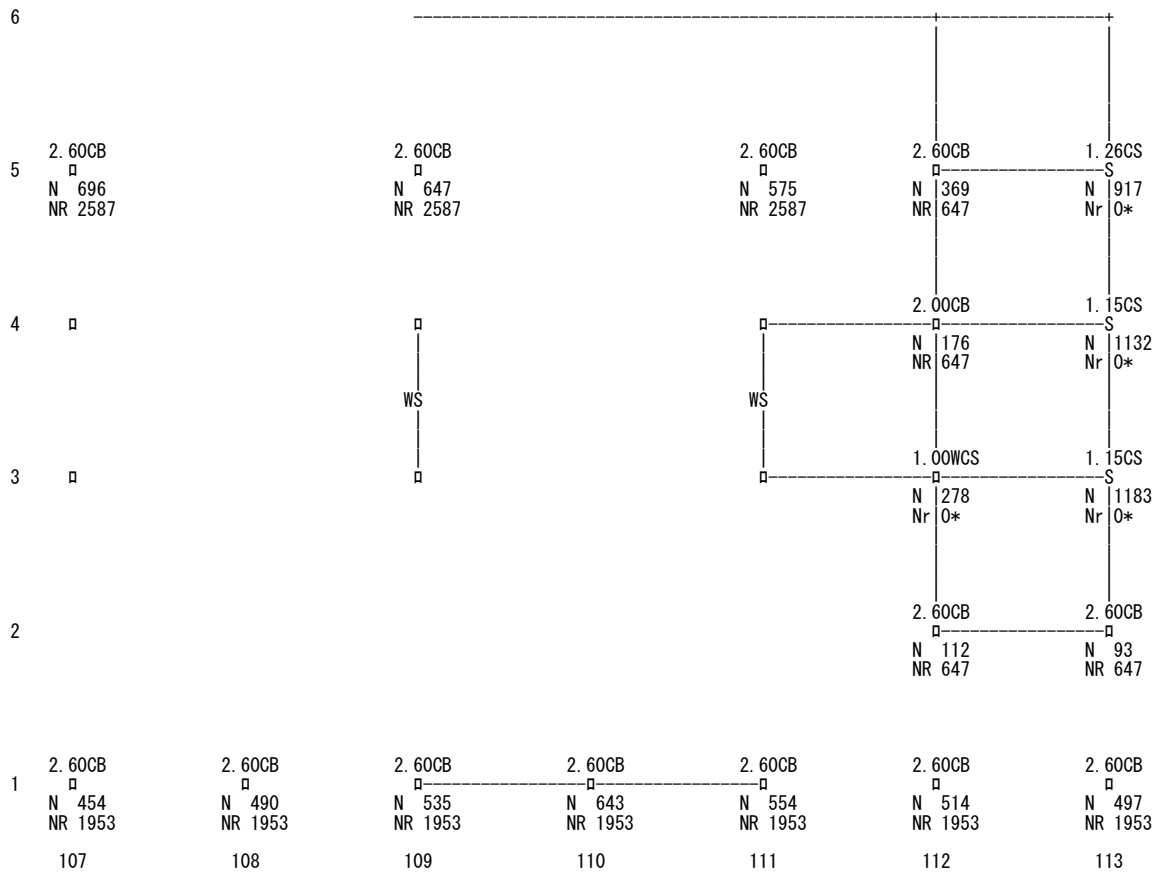
103

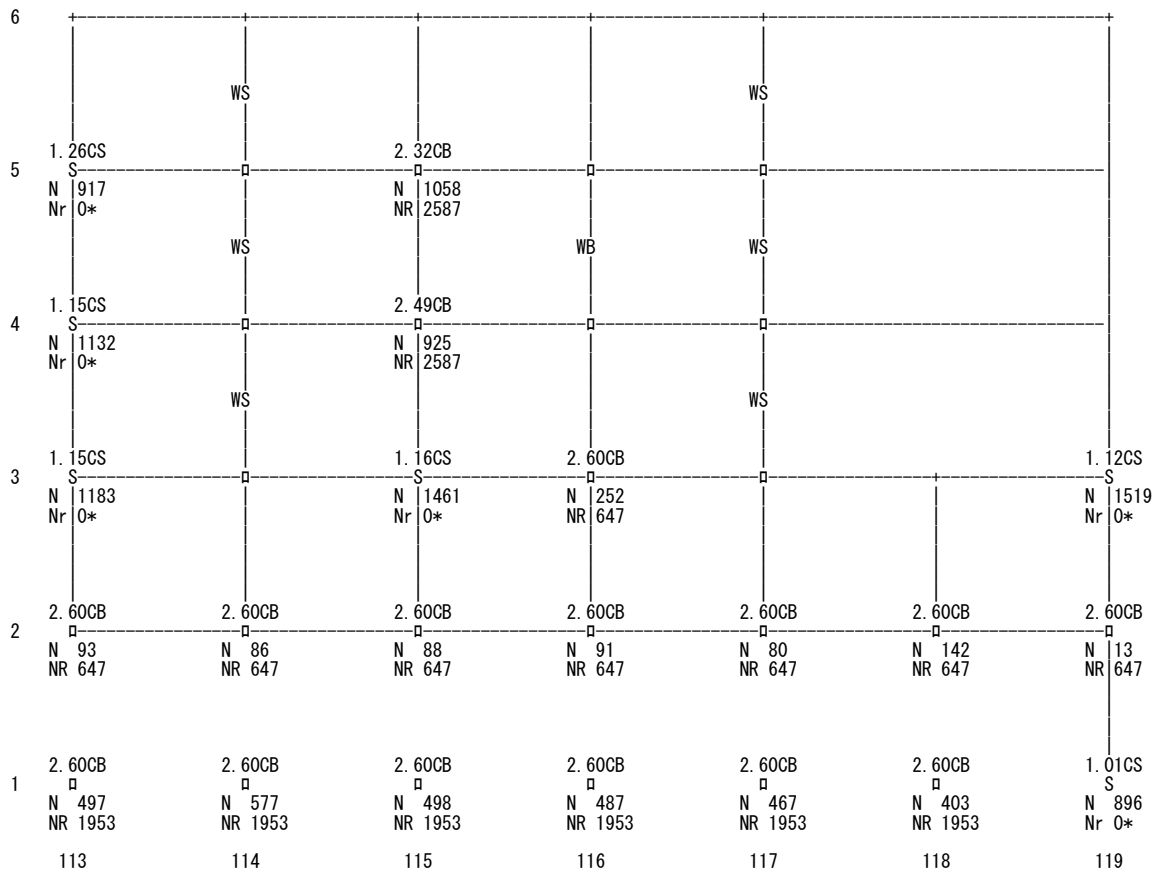
104

105

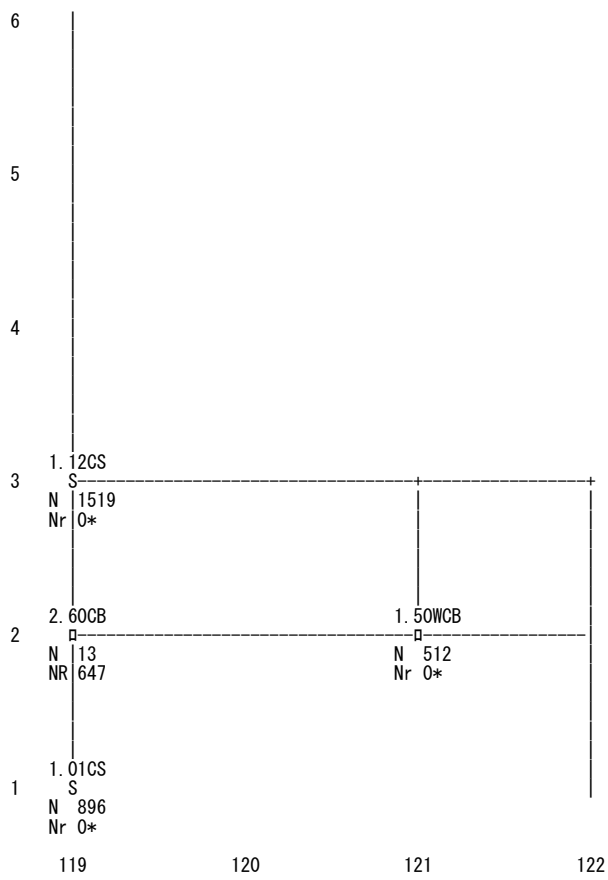
106

107









< 1 階 > 検討 F=2.00 要検討柱 20 箇所

11

10

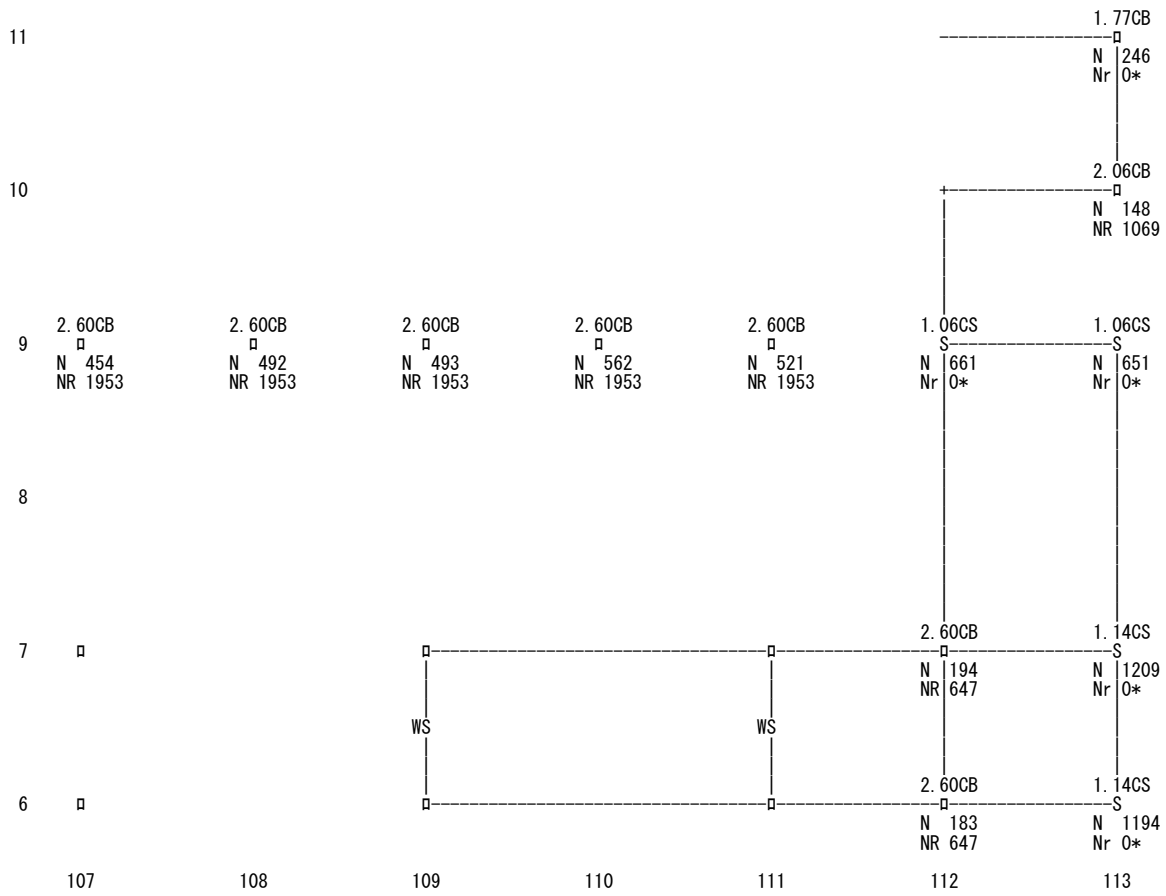
9		2.37CB □ N 857 NR 1953	2.60CB □ N 387 NR 1953	2.60CB □ N 463 NR 1953	2.60CB □ N 482 NR 1953	2.60CB □ N 454 NR 1953
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

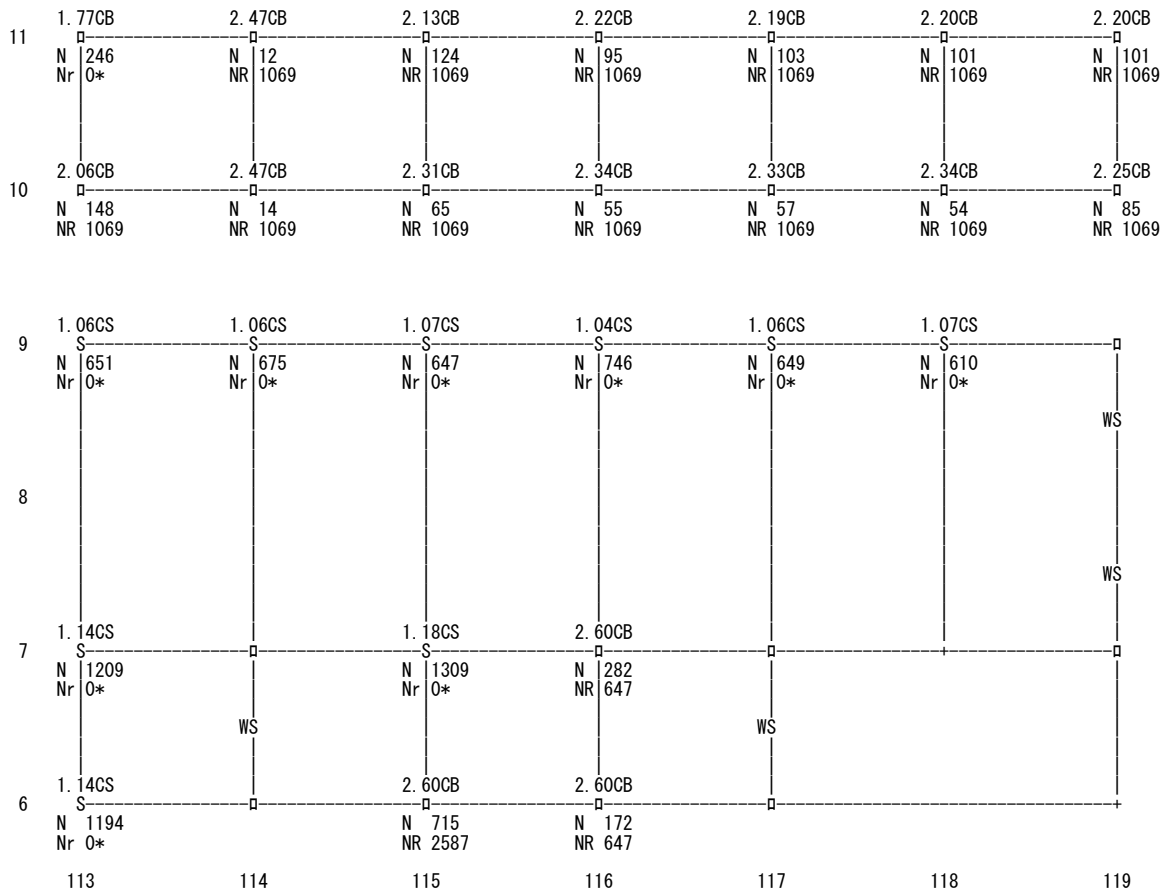
8

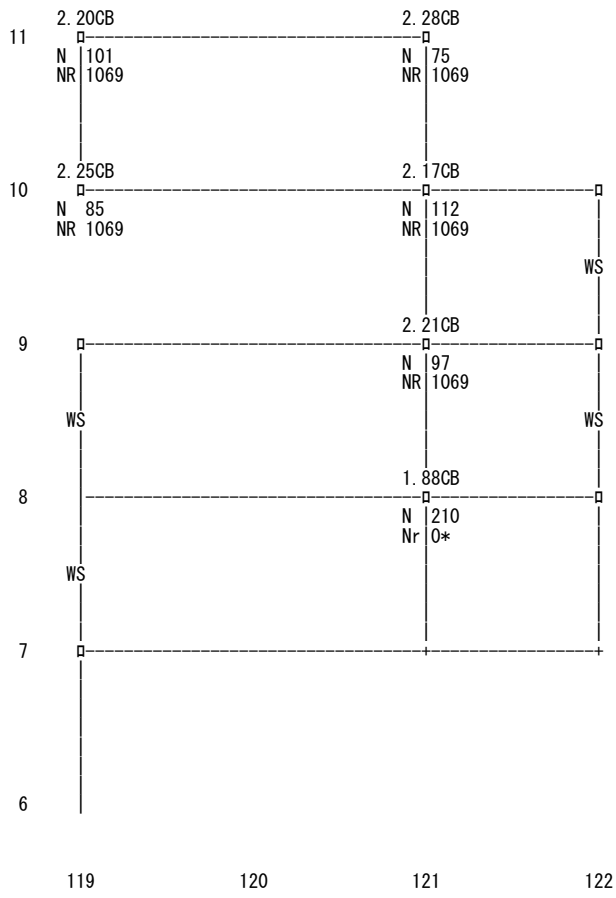
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

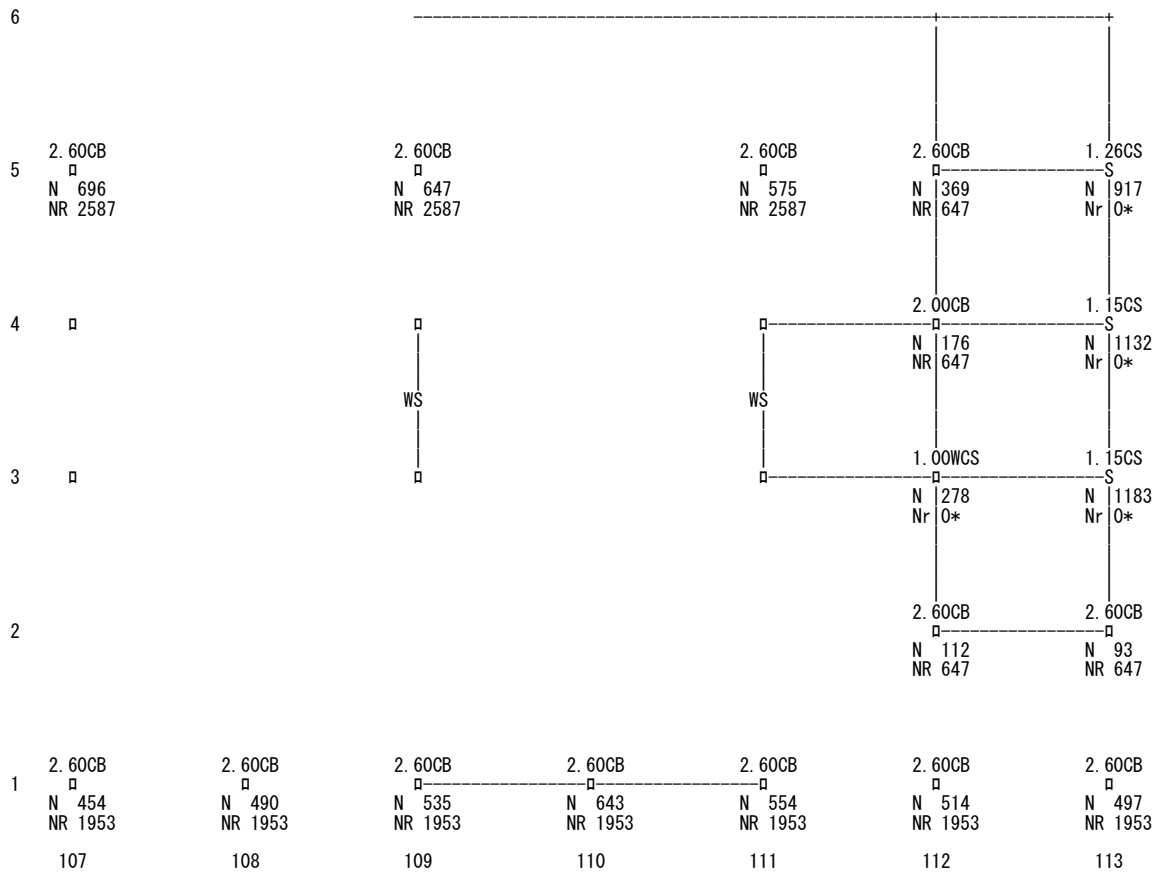
5		2. 60CB □ N 1238 NR 3485		2. 60CB □ N 1075 NR 2587		2. 60CB □ N 696 NR 2587
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

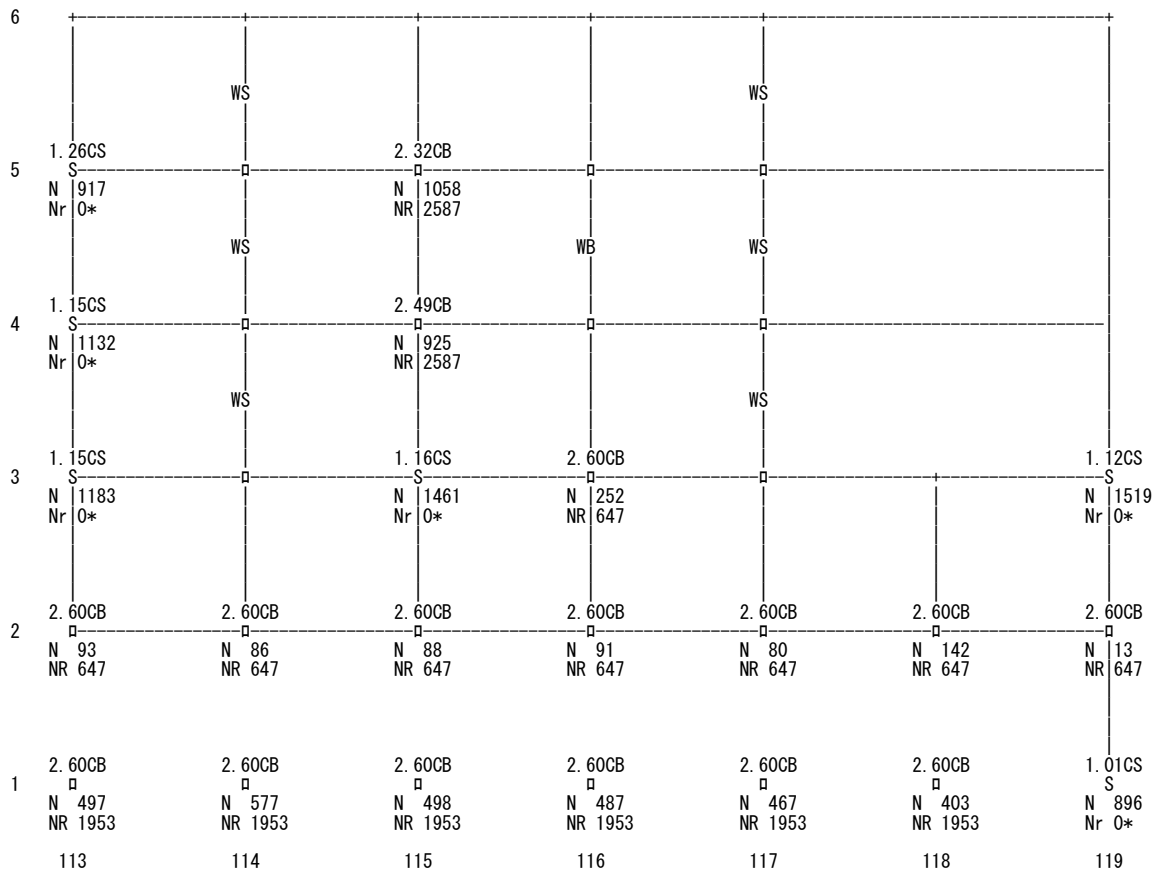
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

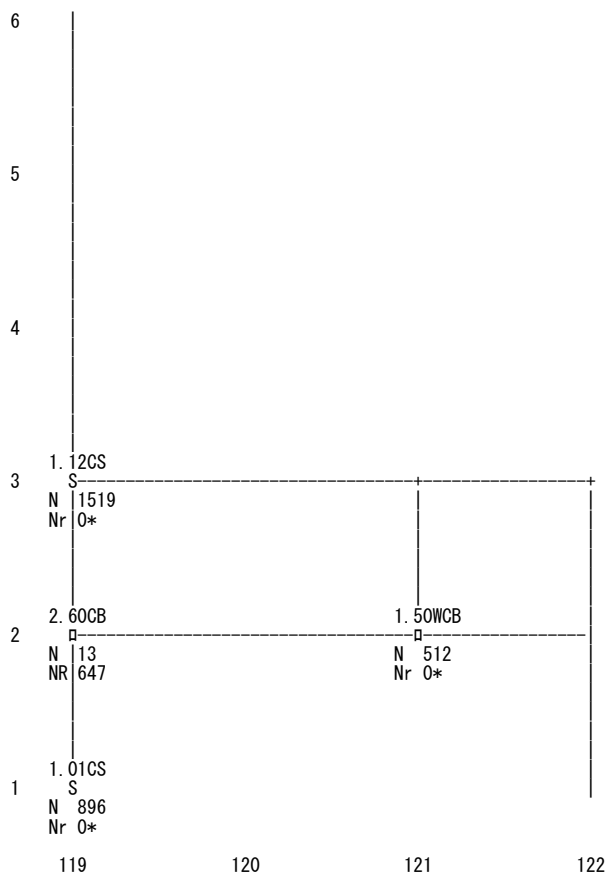
2

1		2. 34CB □ N 877 NR 1953	2. 60CB □ N 385 NR 1953	2. 60CB □ N 462 NR 1953	2. 60CB □ N 485 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953
101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=2.25 要検討柱 29 箇所

11

10

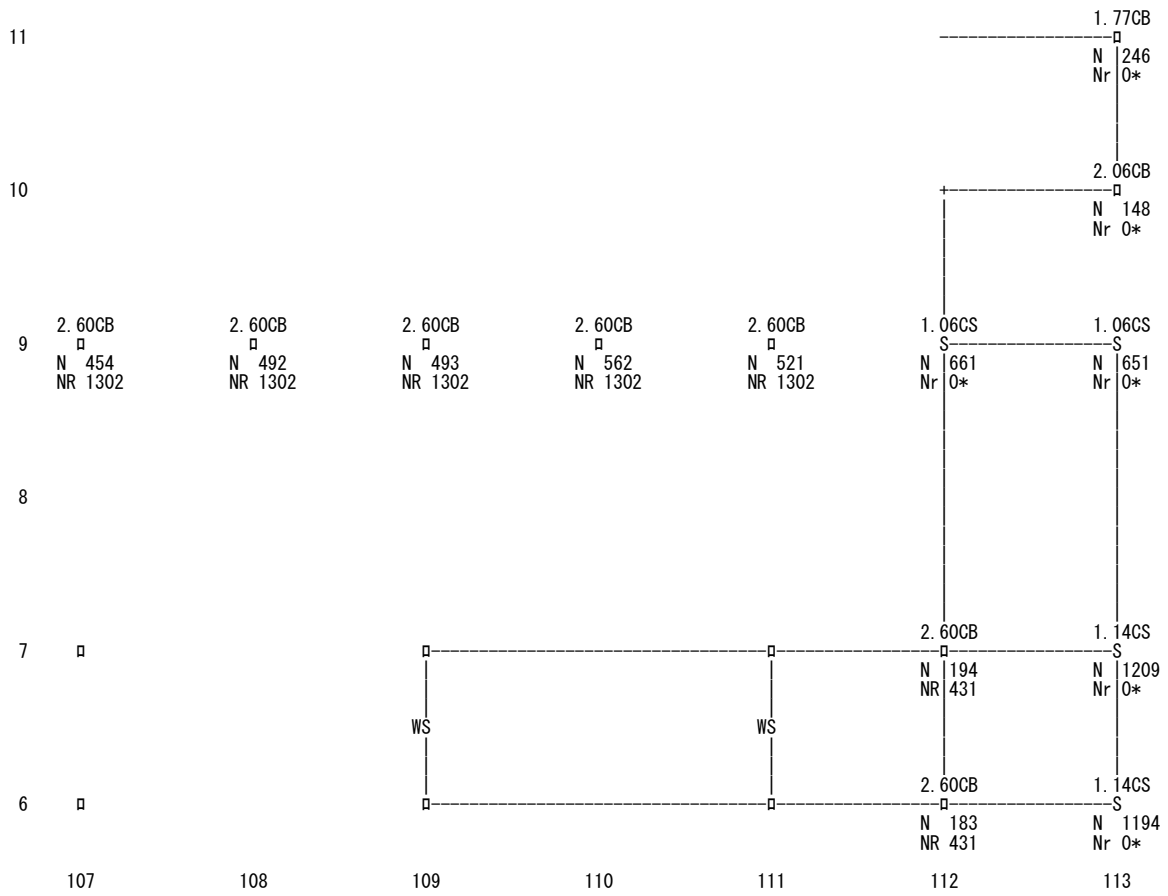
9		2.37CB □ N 857 NR 1302	2.60CB □ N 387 NR 1302	2.60CB □ N 463 NR 1302	2.60CB □ N 482 NR 1302	2.60CB □ N 454 NR 1302
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

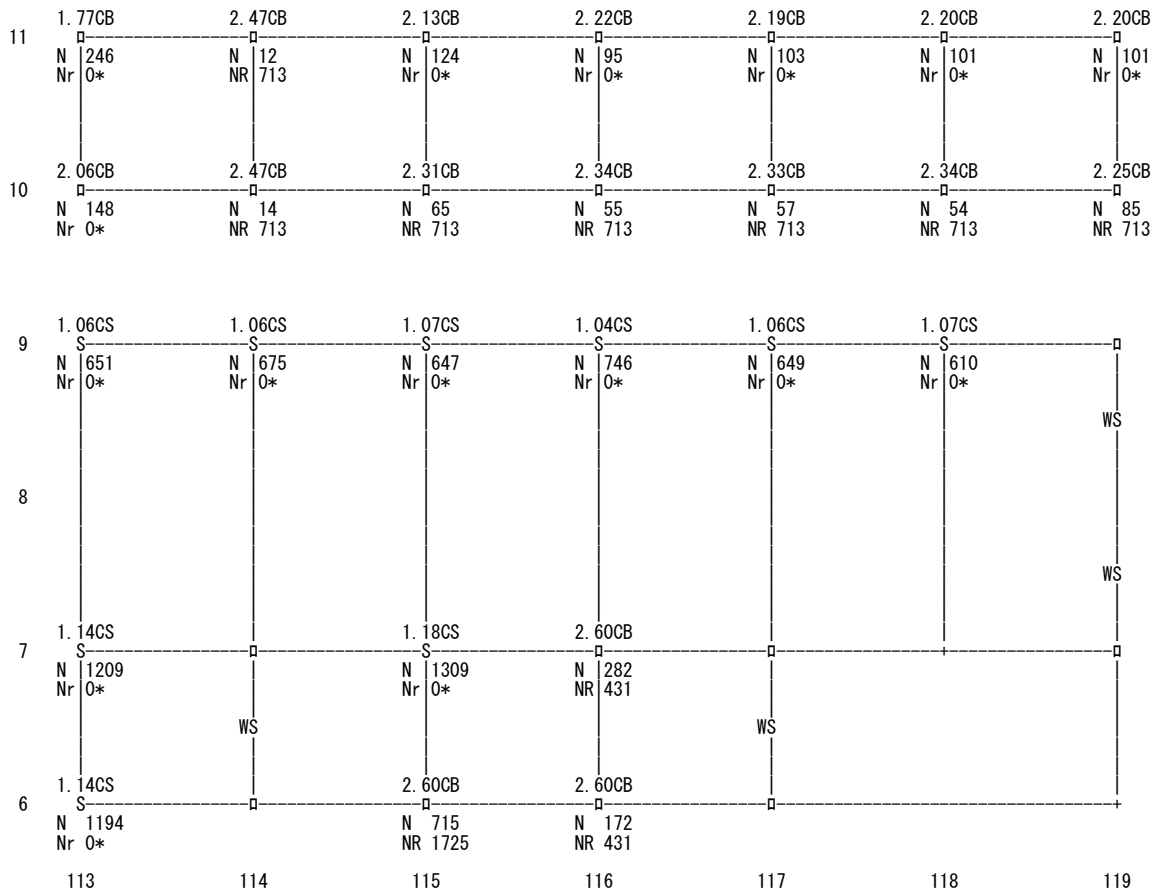
8

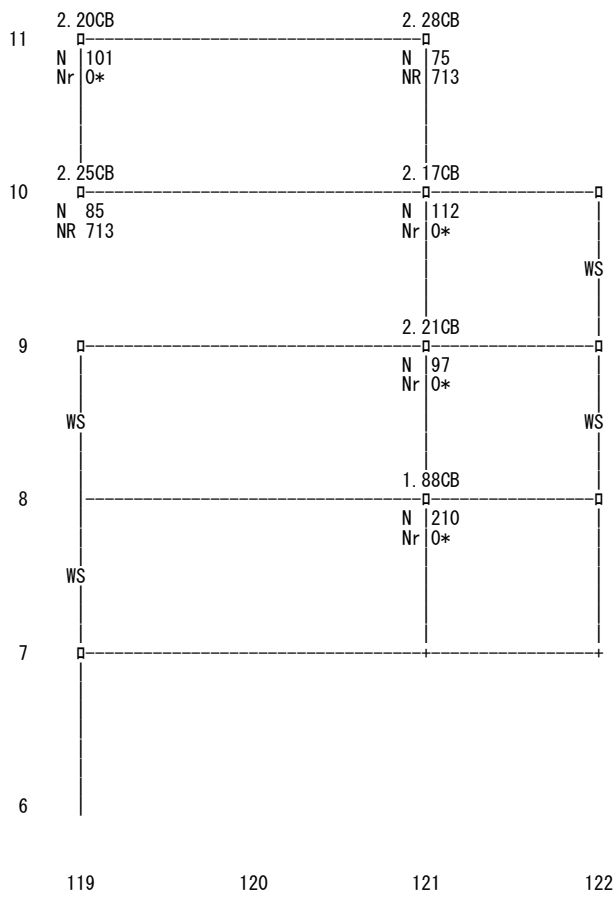
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

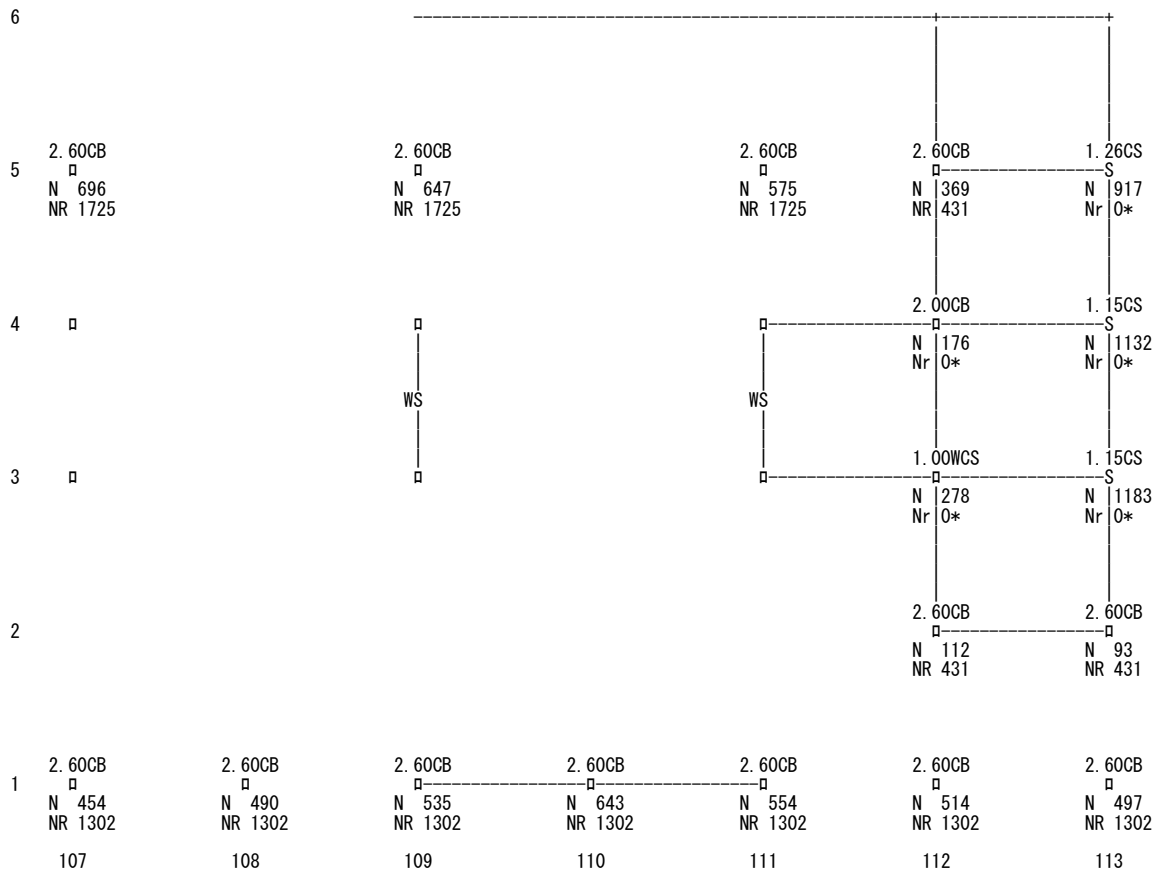
5		2. 60CB □ N 1238 NR 2323		2. 60CB □ N 1075 NR 1725		2. 60CB □ N 696 NR 1725
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

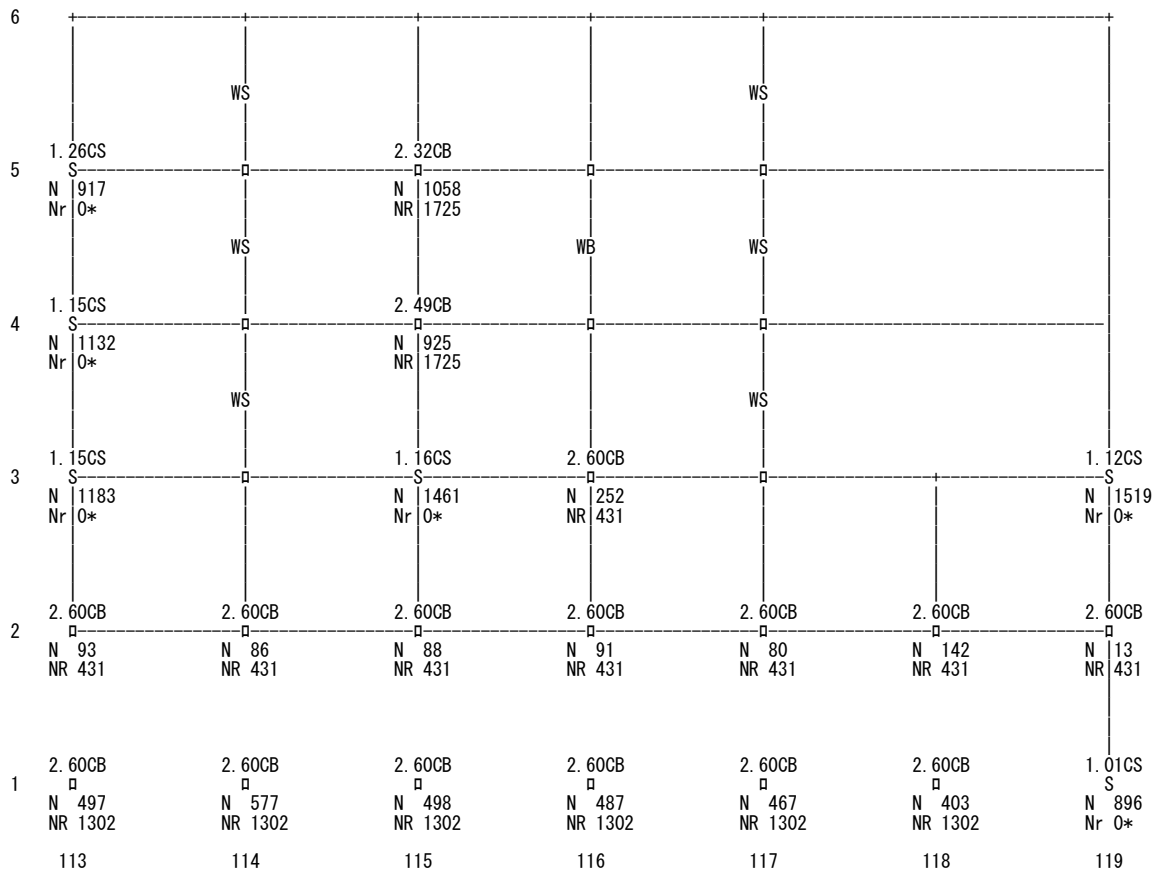
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

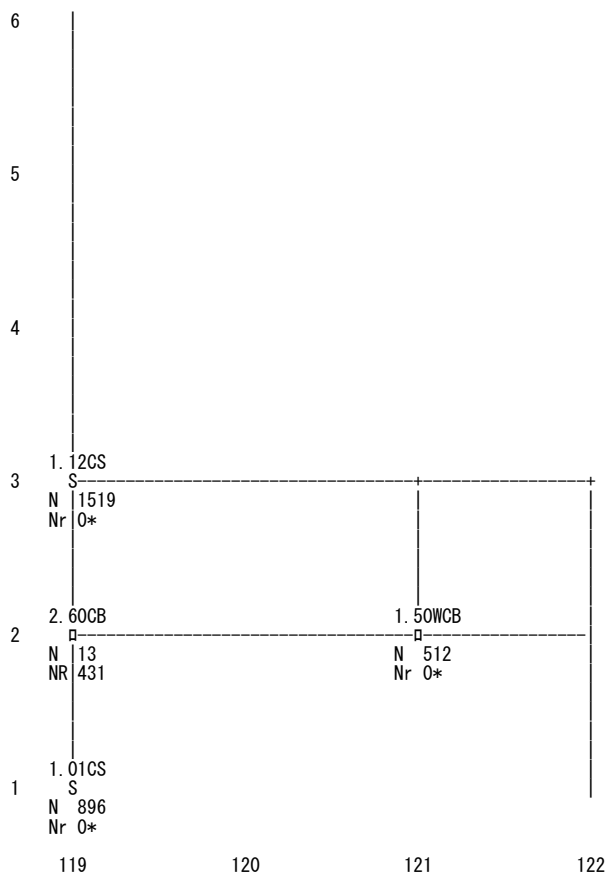
2

1		2. 34CB □ N 877 NR 1302	2. 60CB □ N 385 NR 1302	2. 60CB □ N 462 NR 1302	2. 60CB □ N 485 NR 1302	2. 60CB □ N 454 NR 1302	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 41 箇所

11

10

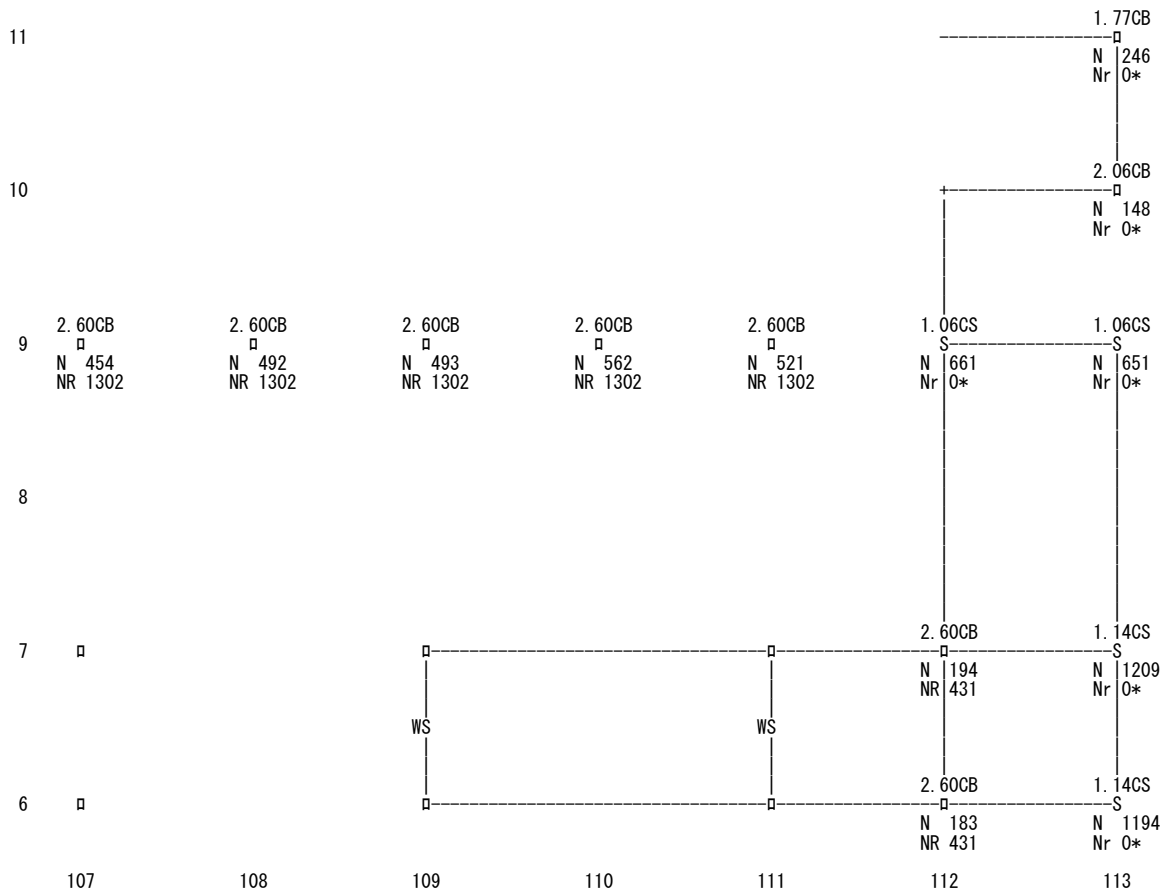
9		2.37CB □ N 857 Nr 0*	2.60CB □ N 387 NR 1302	2.60CB □ N 463 NR 1302	2.60CB □ N 482 NR 1302	2.60CB □ N 454 NR 1302
---	--	-------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

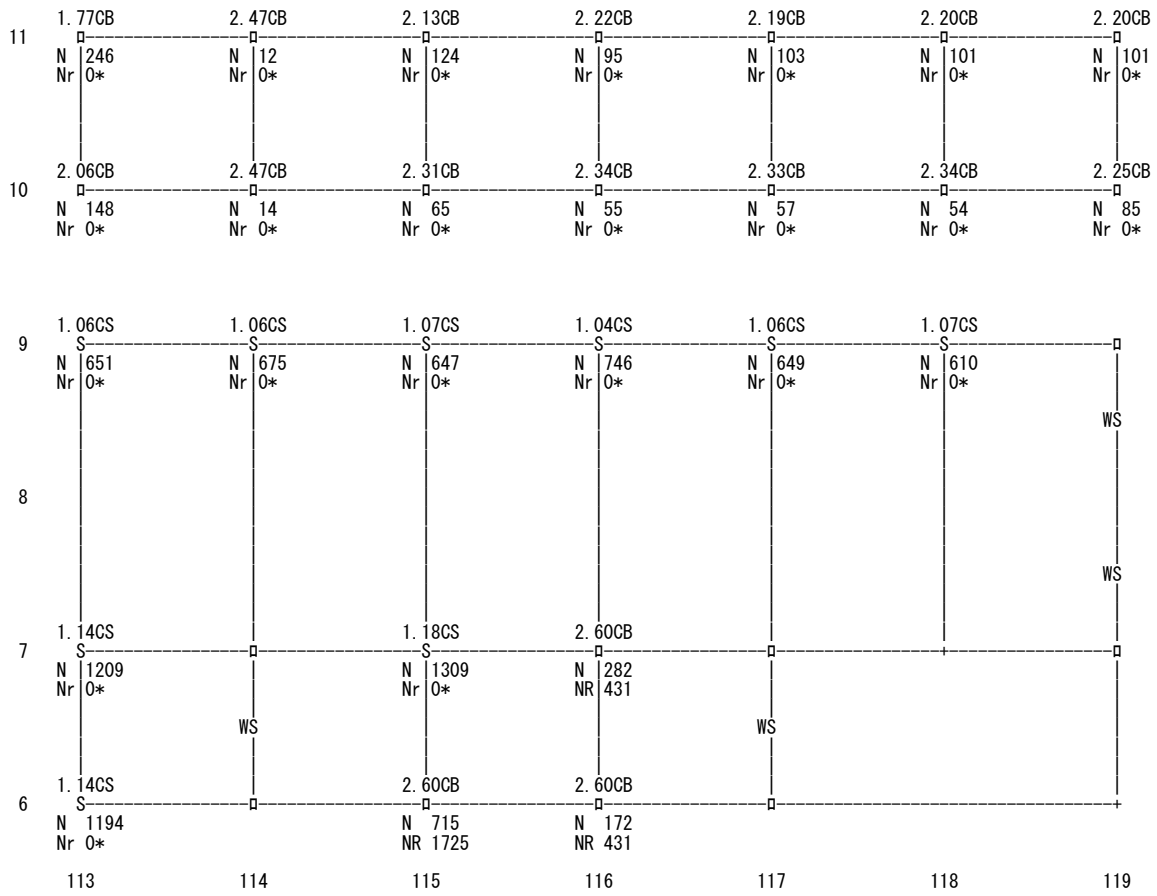
8

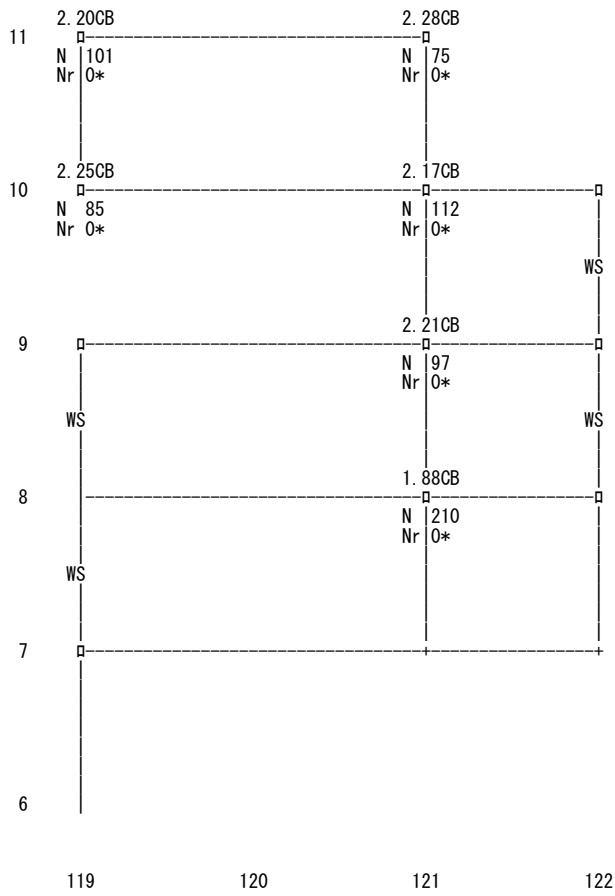
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

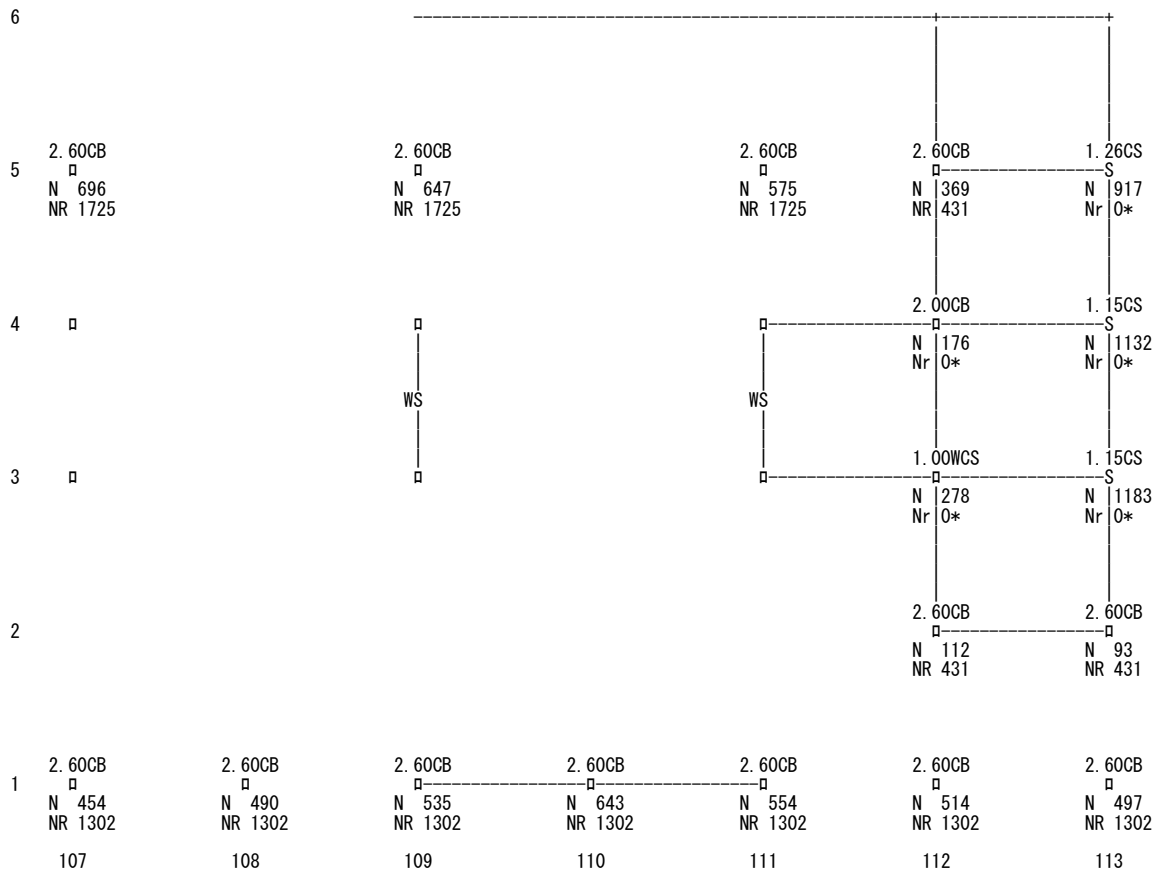
5		2. 60CB □ N 1238 NR 2323		2. 60CB □ N 1075 NR 1725		2. 60CB □ N 696 NR 1725
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

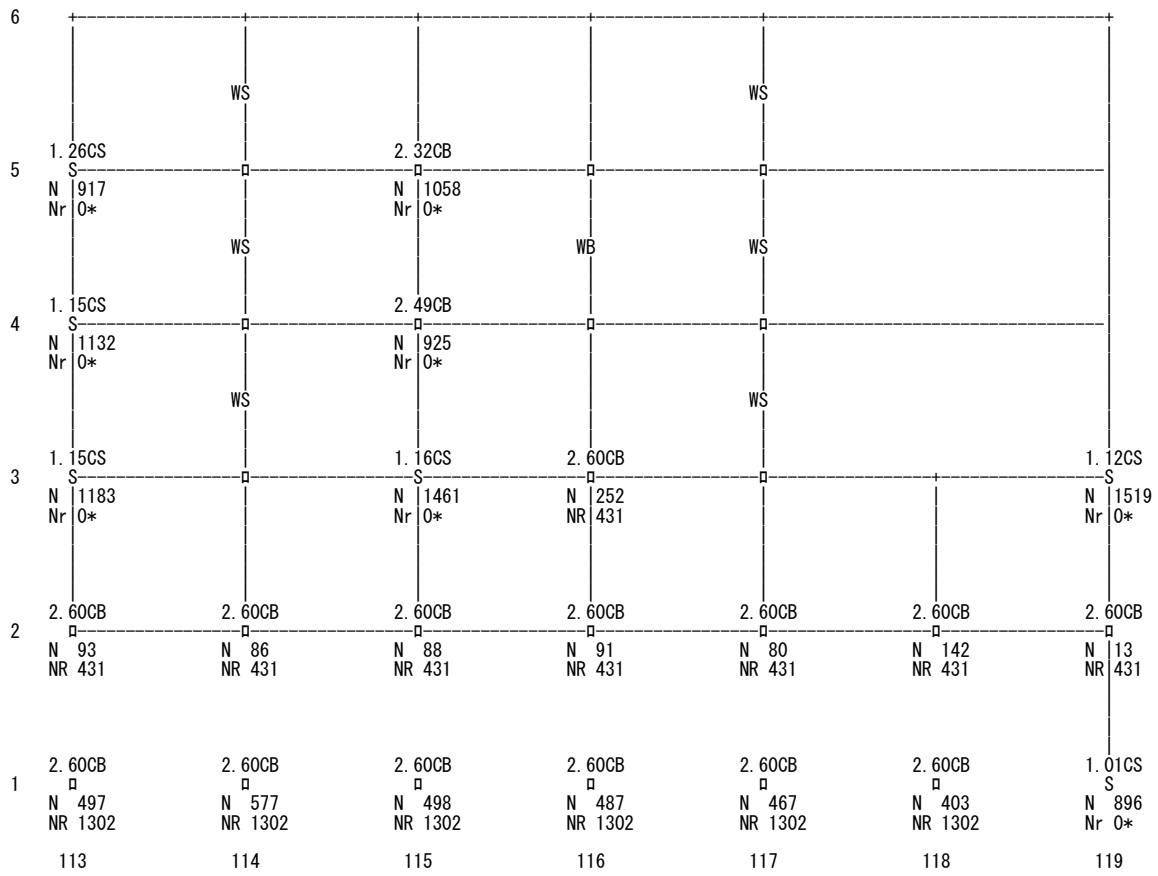
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

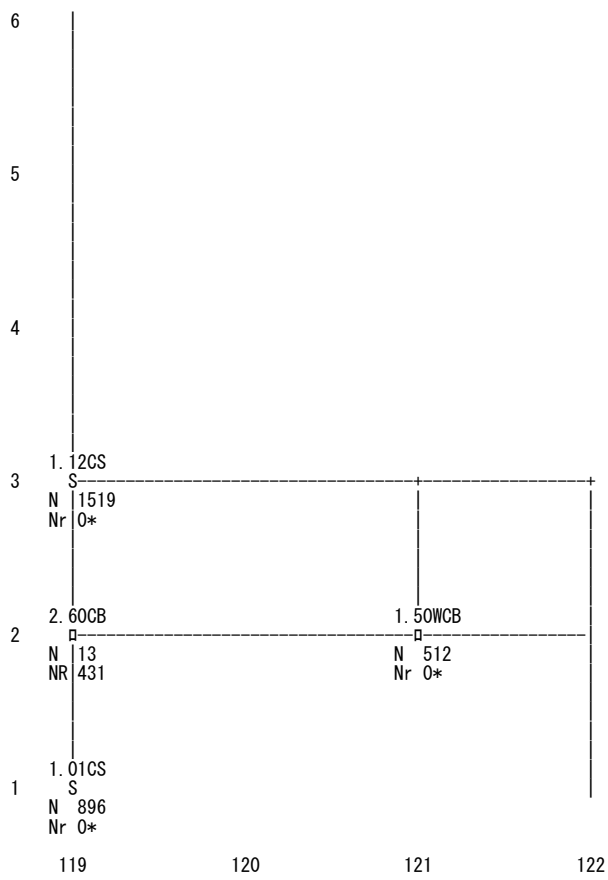
2

1		2. 34CB □ N 877 Nr 0*	2. 60CB □ N 385 NR 1302	2. 60CB □ N 462 NR 1302	2. 60CB □ N 485 NR 1302	2. 60CB □ N 454 NR 1302
101	102	103	104	105	106	107









【グループ単位の各種柱・壁ごとのQuとF指標】 Y方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

ΣW : その階より上の建物全重量 (kN) CB : 曲げ柱、曲げ袖壁付柱 (ho/Ho ≤ 0.75)  
 G-No : グループ番号 CS : 極脆性柱、せん断柱  
 F, Fu : グループのF指標, 終局限界F指標 W : 曲げ壁、せん断壁、曲げ柱型付壁、せん断柱型付壁、  
 曲げ袖壁付柱 (ho/Ho > 0.75)、せん断袖壁付柱  
 Qu(CB) : グループのCB部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (CB) : グループのCB部材のC指標値の総和  
 Qu(CS) : グループのCS部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (CS) : グループのCS部材のC指標値の総和  
 Qu(W) : グループのW部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (W) : グループの壁のC指標値の総和 (RC部材)  
 ΣQu : グループの終局時保有せん断力の総和 (kN) ΣC : グループのC指標値

< 3 階 > RC ΣW= 24416

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)						256	1491	1440		1195	10405		
Qu(CS)	564	624		891									
Qu(W)		21244					1402						
ΣQu	564	21867		891		256	2893	1440		1195	10405		
C (CB)						0.010	0.061	0.059		0.049	0.426		
C (CS)	0.023	0.026		0.036									
C (W)		0.870					0.057						
ΣC	0.023	0.896		0.036		0.010	0.118	0.059		0.049	0.426		

< 2 階 > RC ΣW= 57647

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)						6573	1259			930	6466		
Qu(CS)				911									
Qu(W)		47594					2149						
ΣQu		47594		911	6573		3409			930	6466		
C (CB)					0.114		0.022			0.016	0.112		
C (CS)				0.016									
C (W)		0.826					0.037						
ΣC		0.826		0.016	0.114		0.059			0.016	0.112		

< 1 階 > RC ΣW= 76935

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)								324	1277	2391	7785		
Qu(CS)		4110	4093	540									
Qu(W)		60796			3420		4793						
ΣQu		64905	4093	540	3420		4793	324	1277	2391	7785		
C (CB)								0.004	0.017	0.031	0.101		
C (CS)		0.053	0.053	0.007									
C (W)		0.790			0.044		0.062						
ΣC		0.844	0.053	0.007	0.044		0.062	0.004	0.017	0.031	0.101		

【グループ単位の各種柱・壁の $\alpha$ と $\alpha C$ 】 Y方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

- |                                       |  |
|---------------------------------------|--|
| $\Sigma W$ : その階より上の建物全重量 (kN)        | CB部材 : 曲げ柱、曲げ袖壁付柱 ( $h_o/H_o \leq 0.75$ )                            |
| G-No : グループ番号                         | CS部材 : 極脆性柱、せん断柱   |
| F, Fu : グループのF指標, 終局限界F指標             | W部材 : 曲げ壁、せん断壁、曲げ柱型付壁、せん断柱型付壁<br>曲げ袖壁付柱 ( $h_o/H_o > 0.75$ )、せん断袖壁付柱 |
| $\alpha$ (CB) : グループのCB部材の強度寄与係数      | $\alpha C$ (CB) : グループの曲げ柱の強度寄与係数 $\times C$ 指標値                     |
| $\alpha$ (CS) : グループのCS部材の強度寄与係数      | $\alpha C$ (CS) : グループのせん断柱の強度寄与係数 $\times C$ 指標値                    |
| $\alpha$ (W) : グループのW部材の強度寄与係数 (RC部材) | $\alpha C$ (W) : グループの壁の強度寄与係数 $\times C$ 指標値 (RC部材)                 |

< 3階 > RC  $\Sigma W = 24416$

(第1グループ韌性指標が $F=0.8$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	---	---	---	0.559	0.510	0.510	---	0.510	0.510	---	---
$\alpha$ (CS)	1.000	0.625	---	0.518	---	---	0.650	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	0.650	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	---	---	---	0.006	0.031	0.030	---	0.025	0.217	---	---
$\alpha C$ (CS)	0.023	0.016	---	0.019	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	0.566	---	---	---	---	0.037	---	---	---	---	---	---

(第1グループ韌性指標が $1.00 \leq F < 1.10$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	---	---	---	0.817	0.720	0.720	---	0.720	0.720	---	---
$\alpha$ (CS)	---	0.914	---	0.731	---	---	1.000	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	1.000	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	---	---	---	0.009	0.044	0.042	---	0.035	0.307	---	---
$\alpha C$ (CS)	---	0.023	---	0.027	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	0.870	---	---	---	---	0.057	---	---	---	---	---	---

(第1グループ韌性指標が $1.10 \leq F < 1.20$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

(第1グループ靱性指標が $1.20 \leq F < 1.27$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	1.000	0.929	0.929	----	0.929	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	0.943	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	0.010	0.057	0.055	----	0.045	0.396	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	0.034	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.057	----	----	----	----	----	----

(第1グループ靱性指標が $1.27 \leq F$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	1.000	1.000	1.000	----	1.000	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	0.010	0.061	0.059	----	0.049	0.426	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.057	----	----	----	----	----	----

< 2階 > RC  $\Sigma W = 57647$ (第1グループ靱性指標が $F = 0.8$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ靱性指標が $1.00 \leq F < 1.10$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.720	----	0.720	----	----	0.720	0.720	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	0.766	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	1.000	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.082	----	0.016	----	----	0.012	0.081	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	0.012	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.826	----	----	----	----	0.037	----	----	----	----	----	----

(第1グループ靱性指標が $1.10 \leq F < 1.20$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.20 \leq F < 1.27$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.929	----	0.929	----	----	0.929	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	0.988	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.106	----	0.020	----	----	0.015	0.104	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	0.016	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.037	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.27 \leq F$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	1.000	----	1.000	----	----	1.000	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.114	----	0.022	----	----	0.016	0.112	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.037	----	----	----	----	----	----

< 1階 > RC  $\Sigma W = 76935$ (第1グループ韌性指標が $F=0.8$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.00 \leq F < 1.10$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.720	0.720	0.720	0.720	----	----
$\alpha$ (CS)	----	0.892	0.788	0.721	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	1.000	----	----	1.000	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.003	0.012	0.022	0.073	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	0.048	0.042	0.005	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.790	----	----	0.044	----	0.062	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.10 \leq F < 1.20$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.825	0.825	0.825	0.825	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	0.903	0.826	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	1.000	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.003	0.014	0.026	0.083	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	0.048	0.006	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	0.044	----	0.062	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.20 \leq F < 1.27$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.929	0.929	0.929	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	0.929	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	1.000	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.004	0.015	0.029	0.094	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	0.007	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	0.044	----	----	0.062	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.27 \leq F$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	1.000	1.000	1.000	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	1.000	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.004	0.017	0.031	0.101	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	0.044	----	----	0.062	----	----	----	----	----	----

## 【最大14グループにグルーピングした結果】 Y方向 正加力時 2次診断

## &lt;記号説明&gt;

$\Sigma W$  : その階より上の建物全重量 (kN)  
 G-No : グループ番号  
 F, Fu : グループのF指標, 終局限界F指標  
 $\Sigma Qu$  : 終局時保有せん断力の総和 (kN)  
 C : グループのC指標値  
 $\Sigma \alpha C 1$  : グループの第1グループ ( $F1=0.8$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和  
 $\Sigma \alpha C 2$  : グループの第1グループ ( $1.00 \leq F1 < 1.10$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和  
 $\Sigma \alpha C 3$  : グループの第1グループ ( $1.10 \leq F1 < 1.20$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和  
 $\Sigma \alpha C 4$  : グループの第1グループ ( $1.20 \leq F1 < 1.27$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和  
 $\Sigma \alpha C 5$  : グループの第1グループ ( $1.27 \leq F1$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和

< 3階> RC  $\Sigma W= 24416$ 

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\Sigma Qu$	564	21867		891		256	2893	1440		1195	10405		
C	0.023	0.896		0.036		0.010	0.118	0.059		0.049	0.426		
$\Sigma \alpha C 1$	0.023	0.582		0.019		0.006	0.068	0.030		0.025	0.217		
$\Sigma \alpha C 2$	---	0.893		0.027		0.009	0.101	0.042		0.035	0.307		
$\Sigma \alpha C 3$	---	---		---		---	---	---		---	---		
$\Sigma \alpha C 4$	---	---		0.034		0.010	0.114	0.055		0.045	0.396		
$\Sigma \alpha C 5$	---	---		---		0.010	0.118	0.059		0.049	0.426		
"	---	---		---		---	0.118	0.059		0.049	0.426		
"	---	---		---		---	---	0.059		0.049	0.426		
"	---	---		---		---	---	---		0.049	0.426		
"	---	---		---		---	---	---		---	0.426		

< 2階> RC  $\Sigma W= 57647$ 

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\Sigma Qu$		47594		911	6573		3409			930	6466		
C		0.826		0.016	0.114		0.059			0.016	0.112		
$\Sigma \alpha C 1$		---		---	---		---			---	---		
$\Sigma \alpha C 2$		0.826		0.012	0.082		0.053			0.012	0.081		
$\Sigma \alpha C 3$		---		---	---		---			---	---		
$\Sigma \alpha C 4$		---		0.016	0.106		0.058			0.015	0.104		
$\Sigma \alpha C 5$		---		---	0.114		0.059			0.016	0.112		
"		---		---	---		0.059			0.016	0.112		
"		---		---	---		---			0.016	0.112		
"		---		---	---		---			---	0.112		

< 1 階 > RC  $\Sigma W = 76935$ 

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\Sigma Q_u$		64905	4093	540	3420		4793	324	1277	2391	7785		
C		0.844	0.053	0.007	0.044		0.062	0.004	0.017	0.031	0.101		
$\Sigma \alpha C 1$													
$\Sigma \alpha C 2$		0.838	0.042	0.005	0.044		0.062	0.003	0.012	0.022	0.073		
$\Sigma \alpha C 3$			0.048	0.006	0.044		0.062	0.003	0.014	0.026	0.083		
$\Sigma \alpha C 4$				0.007	0.044		0.062	0.004	0.015	0.029	0.094		
$\Sigma \alpha C 5$					0.044		0.062	0.004	0.017	0.031	0.101		
"							0.062	0.004	0.017	0.031	0.101		
"								0.004	0.017	0.031	0.101		
"									0.017	0.031	0.101		
"										0.031	0.101		
"											0.101		



【I s算定時にグルーピングした組み合わせ結果】 Y方向 正加力時 2次診断

<記号説明>

- G-No1, G-No2, G-No3 : 第1から第3グループ番号
- C 1, C 2, C 3 : 第1から第3グループのC指標値
- F 1, F 2, F 3 : 第1から第3グループのF指標値
- $\Sigma \alpha C$  : 第1グループの終局強度時変形時の他のグループの強度寄与係数を乗じたC指標値の総和
- CT・SD : 累積強度指標・形状指標 CT・SD<0.30・Z・G・U は“NG”を表示 (RC階)
- E o : (5)式および(4)式より計算された保有性能基本指標
- I s : 構造耐震指標
- I so : 構造耐震判定指標
- (N>Nr) : 残存軸耐力が長期軸力を下回った柱の本数を示す

< 3階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.666 I so= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	/(5)式/				/(4)式/						CT・SD	I s	(N>Nr)		
				C 1	$\Sigma \alpha C$	F 1	E o	C 1	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3				E o	
1	1-11			0.023	0.947	0.80	0.516							0.61	OK	0.470	0	
2	2-11			0.893	0.521	1.00	0.942							0.89	OK	0.857	1	
3	4-11			0.034	0.621	1.20	0.523							0.41	OK	0.476	4	
4	6-11			0.010	0.653	1.40	0.618							0.41	OK	0.562	7	
5	7-11			0.118	0.534	1.50	0.651							0.41	OK	0.593	8	
6	8-11			0.059	0.475	1.75	0.622							0.33	NG	0.566	14	
7	10-11			0.049	0.426	2.25	0.711							0.30	NG	0.647	18	
8	11-11			0.426	---	2.60	0.737							0.26	NG	0.671	23	
9	2-2	4-11						0.893	1.00	0.655	1.20			0.792	0.41	OK	0.721	4
10	2-4	6-11						0.920	1.00	0.663	1.40			0.870	0.41	OK	0.792	7
11	2-6	7-11						0.929	1.00	0.653	1.50			0.898	0.41	OK	0.817	8
12	2-7	8-11						1.030	1.00	0.534	1.75			0.926	0.33	NG	0.843	14
13	2-8	10-11						1.073	1.00	0.475	2.25			1.008	0.30	NG	0.917	18
14	2-10	11-11						1.108	1.00	0.426	2.60			1.043	0.26	NG	0.949	23
15	4-4	6-11						0.034	1.20	0.663	1.40			0.618	0.41	OK	0.563	7
16	4-6	7-11						0.045	1.20	0.653	1.50			0.652	0.41	OK	0.594	8
17	4-7	8-11						0.159	1.20	0.534	1.75			0.635	0.33	NG	0.578	14
18	4-8	10-11						0.214	1.20	0.475	2.25			0.732	0.30	NG	0.666	18
19	4-10	11-11						0.259	1.20	0.426	2.60			0.766	0.26	NG	0.697	23
20	6-6	7-11						0.010	1.40	0.653	1.50			0.651	0.41	OK	0.593	8
21	6-7	8-11						0.129	1.40	0.534	1.75			0.633	0.33	NG	0.576	14
22	6-8	10-11						0.188	1.40	0.475	2.25			0.733	0.30	NG	0.667	18
23	6-10	11-11						0.237	1.40	0.426	2.60			0.770	0.26	NG	0.700	23
24	7-7	8-11						0.118	1.50	0.534	1.75			0.633	0.33	NG	0.576	14
25	7-8	10-11						0.177	1.50	0.475	2.25			0.733	0.30	NG	0.667	18
26	7-10	11-11						0.226	1.50	0.426	2.60			0.771	0.26	NG	0.702	23
27	8-8	10-11						0.059	1.75	0.475	2.25			0.715	0.30	NG	0.650	18
28	8-10	11-11						0.108	1.75	0.426	2.60			0.748	0.26	NG	0.681	23
29	10-10	11-11						0.049	2.25	0.426	2.60			0.741	0.26	NG	0.674	23
30	2-2	4-4	6-11					0.893	1.00	0.034	1.20	0.663	1.40	0.858	0.41	OK	0.781	7
31	2-2	4-6	7-11					0.893	1.00	0.045	1.20	0.653	1.50	0.883	0.41	OK	0.803	8
32	2-2	4-7	8-11					0.893	1.00	0.159	1.20	0.534	1.75	0.870	0.33	NG	0.792	14
33	2-2	4-8	10-11					0.893	1.00	0.214	1.20	0.475	2.25	0.943	0.30	NG	0.858	18
34	2-2	4-10	11-11					0.893	1.00	0.259	1.20	0.426	2.60	0.970	0.26	NG	0.883	23
35	2-4	6-6	7-11					0.920	1.00	0.010	1.40	0.653	1.50	0.894	0.41	OK	0.814	8

< 3 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.666 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
36	2-4	6-7	8-11					0.920	1.00	0.129	1.40	0.534	1.75	0.881	0.33	NG	0.802	14
37	2-4	6-8	10-11					0.920	1.00	0.188	1.40	0.475	2.25	0.955	0.30	NG	0.869	18
38	2-4	6-10	11-11					0.920	1.00	0.237	1.40	0.426	2.60	0.984	0.26	NG	0.895	23
39	2-6	7-7	8-11					0.929	1.00	0.118	1.50	0.534	1.75	0.885	0.33	NG	0.805	14
40	2-6	7-8	10-11					0.929	1.00	0.177	1.50	0.475	2.25	0.959	0.30	NG	0.873	18
41	2-6	7-10	11-11					0.929	1.00	0.226	1.50	0.426	2.60	0.989	0.26	NG	0.900	23
42	2-7	8-8	10-11					1.030	1.00	0.059	1.75	0.475	2.25	0.991	0.30	NG	0.901	18
43	2-7	8-10	11-11					1.030	1.00	0.108	1.75	0.426	2.60	1.015	0.26	NG	0.924	23
44	2-8	10-10	11-11					1.073	1.00	0.049	2.25	0.426	2.60	1.029	0.26	NG	0.937	23
45	4-4	6-6	7-11					0.034	1.20	0.010	1.40	0.653	1.50	0.652	0.41	OK	0.593	8
46	4-4	6-7	8-11					0.034	1.20	0.129	1.40	0.534	1.75	0.634	0.33	NG	0.577	14
47	4-4	6-8	10-11					0.034	1.20	0.188	1.40	0.475	2.25	0.733	0.30	NG	0.667	18
48	4-4	6-10	11-11					0.034	1.20	0.237	1.40	0.426	2.60	0.770	0.26	NG	0.701	23
49	4-6	7-7	8-11					0.045	1.20	0.118	1.50	0.534	1.75	0.634	0.33	NG	0.577	14
50	4-6	7-8	10-11					0.045	1.20	0.177	1.50	0.475	2.25	0.734	0.30	NG	0.668	18
51	4-6	7-10	11-11					0.045	1.20	0.226	1.50	0.426	2.60	0.772	0.26	NG	0.703	23
52	4-7	8-8	10-11					0.159	1.20	0.059	1.75	0.475	2.25	0.726	0.30	NG	0.661	18
53	4-7	8-10	11-11					0.159	1.20	0.108	1.75	0.426	2.60	0.759	0.26	NG	0.690	23
54	4-8	10-10	11-11					0.214	1.20	0.049	2.25	0.426	2.60	0.760	0.26	NG	0.692	23
55	6-6	7-7	8-11					0.010	1.40	0.118	1.50	0.534	1.75	0.633	0.33	NG	0.576	14
56	6-6	7-8	10-11					0.010	1.40	0.177	1.50	0.475	2.25	0.733	0.30	NG	0.667	18
57	6-6	7-10	11-11					0.010	1.40	0.226	1.50	0.426	2.60	0.771	0.26	NG	0.702	23
58	6-7	8-8	10-11					0.129	1.40	0.059	1.75	0.475	2.25	0.725	0.30	NG	0.660	18
59	6-7	8-10	11-11					0.129	1.40	0.108	1.75	0.426	2.60	0.758	0.26	NG	0.689	23
60	6-8	10-10	11-11					0.188	1.40	0.049	2.25	0.426	2.60	0.761	0.26	NG	0.693	23
61	7-7	8-8	10-11					0.118	1.50	0.059	1.75	0.475	2.25	0.724	0.30	NG	0.659	18
62	7-7	8-10	11-11					0.118	1.50	0.108	1.75	0.426	2.60	0.757	0.26	NG	0.689	23
63	7-8	10-10	11-11					0.177	1.50	0.049	2.25	0.426	2.60	0.762	0.26	NG	0.693	23
64	8-8	10-10	11-11					0.059	1.75	0.049	2.25	0.426	2.60	0.744	0.26	NG	0.677	23

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	1-11			0.023	0.947	0.80	0.516								0.61	OK	0.470	0
2	2-11			0.893	0.521	1.00	0.942								0.89	OK	0.857	1
3	4-11			0.034	0.621	1.20	0.523								0.41	OK	0.476	4
9	2-2	4-11						0.893	1.00	0.655	1.20			0.792	0.41	OK	0.721	4

< 2 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.800 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
1	2-11			0.826	0.240	1.00	0.852								0.80	OK	0.775	0
2	4-11			0.016	0.283	1.20	0.286								0.22	NG	0.260	1
3	5-11			0.114	0.187	1.27	0.306								0.22	NG	0.278	3
4	7-11			0.059	0.128	1.50	0.224								0.14	NG	0.204	18
5	10-11			0.016	0.112	2.25	0.230								0.09	NG	0.210	21

< 2階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.800 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	/(5)式			/(4)式						CT・SD	I s	(N>Nr)		
				C1	$\sum \alpha C$	F1 Eo	C1	F1	C2	F2	C3	F3				Eo	
6	11-11			0.112	---	2.60	0.233										
7	2-2	4-11						0.826	1.00	0.298	1.20			0.719	0.08 NG	0.212	24
8	2-4	5-11						0.838	1.00	0.301	1.27			0.736	0.22 NG	0.655	1
9	2-5	7-11						0.920	1.00	0.187	1.50			0.769	0.14 NG	0.700	18
10	2-7	10-11						0.973	1.00	0.128	2.25			0.811	0.09 NG	0.738	21
11	2-10	11-11						0.984	1.00	0.112	2.60			0.821	0.08 NG	0.747	24
12	4-4	5-11						0.016	1.20	0.301	1.27			0.306	0.22 NG	0.279	3
13	4-5	7-11						0.122	1.20	0.187	1.50			0.253	0.14 NG	0.230	18
14	4-7	10-11						0.179	1.20	0.128	2.25			0.287	0.09 NG	0.262	21
15	4-10	11-11						0.194	1.20	0.112	2.60			0.298	0.08 NG	0.271	24
16	5-5	7-11						0.114	1.27	0.187	1.50			0.253	0.14 NG	0.230	18
17	5-7	10-11						0.173	1.27	0.128	2.25			0.290	0.09 NG	0.264	21
18	5-10	11-11						0.189	1.27	0.112	2.60			0.302	0.08 NG	0.275	24
19	7-7	10-11						0.059	1.50	0.128	2.25			0.241	0.09 NG	0.219	21
20	7-10	11-11						0.075	1.50	0.112	2.60			0.250	0.08 NG	0.227	24
21	10-10	11-11						0.016	2.25	0.112	2.60			0.235	0.08 NG	0.213	24
22	2-2	4-4	5-11					0.826	1.00	0.016	1.20	0.301	1.27	0.728	0.22 NG	0.662	3
23	2-2	4-5	7-11					0.826	1.00	0.122	1.20	0.187	1.50	0.707	0.14 NG	0.643	18
24	2-2	4-7	10-11					0.826	1.00	0.179	1.20	0.128	2.25	0.720	0.09 NG	0.655	21
25	2-2	4-10	11-11					0.826	1.00	0.194	1.20	0.112	2.60	0.724	0.08 NG	0.659	24
26	2-4	5-5	7-11					0.838	1.00	0.114	1.27	0.187	1.50	0.716	0.14 NG	0.651	18
27	2-4	5-7	10-11					0.838	1.00	0.173	1.27	0.128	2.25	0.730	0.09 NG	0.664	21
28	2-4	5-10	11-11					0.838	1.00	0.189	1.27	0.112	2.60	0.735	0.08 NG	0.669	24
29	2-5	7-7	10-11					0.920	1.00	0.059	1.50	0.128	2.25	0.774	0.09 NG	0.704	21
30	2-5	7-10	11-11					0.920	1.00	0.075	1.50	0.112	2.60	0.777	0.08 NG	0.707	24
31	2-7	10-10	11-11					0.973	1.00	0.016	2.25	0.112	2.60	0.813	0.08 NG	0.739	24
32	4-4	5-5	7-11					0.016	1.20	0.114	1.27	0.187	1.50	0.253	0.14 NG	0.230	18
33	4-4	5-7	10-11					0.016	1.20	0.173	1.27	0.128	2.25	0.290	0.09 NG	0.264	21
34	4-4	5-10	11-11					0.016	1.20	0.189	1.27	0.112	2.60	0.302	0.08 NG	0.275	24
35	4-5	7-7	10-11					0.122	1.20	0.059	1.50	0.128	2.25	0.268	0.09 NG	0.244	21
36	4-5	7-10	11-11					0.122	1.20	0.075	1.50	0.112	2.60	0.276	0.08 NG	0.251	24
37	4-7	10-10	11-11					0.179	1.20	0.016	2.25	0.112	2.60	0.291	0.08 NG	0.265	24
38	5-5	7-7	10-11					0.114	1.27	0.059	1.50	0.128	2.25	0.267	0.09 NG	0.243	21
39	5-5	7-10	11-11					0.114	1.27	0.075	1.50	0.112	2.60	0.275	0.08 NG	0.250	24
40	5-7	10-10	11-11					0.173	1.27	0.016	2.25	0.112	2.60	0.293	0.08 NG	0.267	24
41	7-7	10-10	11-11					0.059	1.50	0.016	2.25	0.112	2.60	0.245	0.08 NG	0.223	24

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

2	4-11			0.016	0.283	1.20	0.286							0.22 NG	0.260	1	
7	2-2	4-11						0.826	1.00	0.298	1.20			0.719	0.22 NG	0.655	1

< 1階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	/(5)式			/(4)式						CT・SD	I s	(N>Nr)
				C1	$\sum \alpha C$	F1 Eo	C1	F1	C2	F2	C3	F3			

< 1 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I s	(N>Nr)		
				C 1	ΣαC	F 1	E o	C 1	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3				E o	
1	2-11			0.838	0.264	1.00	1.101							1.04	OK	1.002	0	
2	3-11			0.048	0.239	1.10	0.315							0.27	NG	0.287	9	
3	4-11			0.007	0.249	1.20	0.306							0.24	NG	0.279	16	
4	5-11			0.044	0.215	1.27	0.329							0.24	NG	0.300	17	
5	7-11			0.062	0.153	1.50	0.323							0.20	NG	0.294	17	
6	8-11			0.004	0.149	1.75	0.267							0.14	NG	0.243	18	
7	9-11			0.017	0.132	2.00	0.297							0.14	NG	0.270	20	
8	10-11			0.031	0.101	2.25	0.297							0.12	NG	0.270	29	
9	11-11			0.101	-----	2.60	0.263							0.09	NG	0.239	41	
10	2- 2	3-11						0.838	1.00	0.287	1.10			0.895	0.27	NG	0.814	9
11	2- 3	4-11						0.880	1.00	0.255	1.20			0.931	0.24	NG	0.847	16
12	2- 4	5-11						0.885	1.00	0.260	1.27			0.944	0.24	NG	0.859	17
13	2- 5	7-11						0.929	1.00	0.215	1.50			0.983	0.20	NG	0.895	17
14	2- 7	8-11						0.992	1.00	0.153	1.75			1.027	0.14	NG	0.934	18
15	2- 8	9-11						0.995	1.00	0.149	2.00			1.038	0.14	NG	0.944	20
16	2- 9	10-11						1.007	1.00	0.132	2.25			1.049	0.12	NG	0.955	29
17	2-10	11-11						1.029	1.00	0.101	2.60			1.062	0.09	NG	0.966	41
18	3- 3	4-11						0.048	1.10	0.255	1.20			0.311	0.24	NG	0.283	16
19	3- 4	5-11						0.054	1.10	0.260	1.27			0.335	0.24	NG	0.305	17
20	3- 5	7-11						0.098	1.10	0.215	1.50			0.340	0.20	NG	0.310	17
21	3- 7	8-11						0.161	1.10	0.153	1.75			0.320	0.14	NG	0.292	18
22	3- 8	9-11						0.164	1.10	0.149	2.00			0.348	0.14	NG	0.316	20
23	3- 9	10-11						0.178	1.10	0.132	2.25			0.356	0.12	NG	0.324	29
24	3-10	11-11						0.203	1.10	0.101	2.60			0.345	0.09	NG	0.314	41
25	4- 4	5-11						0.007	1.20	0.260	1.27			0.330	0.24	NG	0.300	17
26	4- 5	7-11						0.051	1.20	0.215	1.50			0.328	0.20	NG	0.299	17
27	4- 7	8-11						0.113	1.20	0.153	1.75			0.300	0.14	NG	0.273	18
28	4- 8	9-11						0.117	1.20	0.149	2.00			0.329	0.14	NG	0.299	20
29	4- 9	10-11						0.133	1.20	0.132	2.25			0.337	0.12	NG	0.307	29
30	4-10	11-11						0.161	1.20	0.101	2.60			0.326	0.09	NG	0.297	41
31	5- 5	7-11						0.044	1.27	0.215	1.50			0.327	0.20	NG	0.298	17
32	5- 7	8-11						0.107	1.27	0.153	1.75			0.300	0.14	NG	0.273	18
33	5- 8	9-11						0.111	1.27	0.149	2.00			0.329	0.14	NG	0.299	20
34	5- 9	10-11						0.128	1.27	0.132	2.25			0.338	0.12	NG	0.308	29
35	5-10	11-11						0.159	1.27	0.101	2.60			0.331	0.09	NG	0.301	41
36	7- 7	8-11						0.062	1.50	0.153	1.75			0.283	0.14	NG	0.258	18
37	7- 8	9-11						0.067	1.50	0.149	2.00			0.314	0.14	NG	0.285	20
38	7- 9	10-11						0.083	1.50	0.132	2.25			0.322	0.12	NG	0.293	29
39	7-10	11-11						0.114	1.50	0.101	2.60			0.313	0.09	NG	0.285	41
40	8- 8	9-11						0.004	1.75	0.149	2.00			0.297	0.14	NG	0.271	20
41	8- 9	10-11						0.021	1.75	0.132	2.25			0.299	0.12	NG	0.272	29
42	8-10	11-11						0.052	1.75	0.101	2.60			0.278	0.09	NG	0.253	41
43	9- 9	10-11						0.017	2.00	0.132	2.25			0.299	0.12	NG	0.272	29
44	9-10	11-11						0.048	2.00	0.101	2.60			0.279	0.09	NG	0.254	41
45	10-10	11-11						0.031	2.25	0.101	2.60			0.272	0.09	NG	0.247	41
46	2- 2	3- 3	4-11					0.838	1.00	0.048	1.10	0.255	1.20	0.893	0.24	NG	0.813	16
47	2- 2	3- 4	5-11					0.838	1.00	0.054	1.10	0.260	1.27	0.902	0.24	NG	0.821	17
48	2- 2	3- 5	7-11					0.838	1.00	0.098	1.10	0.215	1.50	0.904	0.20	NG	0.823	17

< 1階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3			
49	2-2	3-7	8-11	0.838	1.00	0.161	1.10	0.153	1.75	0.897	0.14	NG	0.816	18		
50	2-2	3-8	9-11	0.838	1.00	0.164	1.10	0.149	2.00	0.907	0.14	NG	0.825	20		
51	2-2	3-9	10-11	0.838	1.00	0.178	1.10	0.132	2.25	0.910	0.12	NG	0.828	29		
52	2-2	3-10	11-11	0.838	1.00	0.203	1.10	0.101	2.60	0.906	0.09	NG	0.824	41		
53	2-3	4-4	5-11	0.880	1.00	0.007	1.20	0.260	1.27	0.939	0.24	NG	0.855	17		
54	2-3	4-5	7-11	0.880	1.00	0.051	1.20	0.215	1.50	0.939	0.20	NG	0.854	17		
55	2-3	4-7	8-11	0.880	1.00	0.113	1.20	0.153	1.75	0.929	0.14	NG	0.846	18		
56	2-3	4-8	9-11	0.880	1.00	0.117	1.20	0.149	2.00	0.939	0.14	NG	0.854	20		
57	2-3	4-9	10-11	0.880	1.00	0.133	1.20	0.132	2.25	0.942	0.12	NG	0.857	29		
58	2-3	4-10	11-11	0.880	1.00	0.161	1.20	0.101	2.60	0.938	0.09	NG	0.854	41		
59	2-4	5-5	7-11	0.885	1.00	0.044	1.27	0.215	1.50	0.943	0.20	NG	0.858	17		
60	2-4	5-7	8-11	0.885	1.00	0.107	1.27	0.153	1.75	0.934	0.14	NG	0.850	18		
61	2-4	5-8	9-11	0.885	1.00	0.111	1.27	0.149	2.00	0.944	0.14	NG	0.859	20		
62	2-4	5-9	10-11	0.885	1.00	0.128	1.27	0.132	2.25	0.947	0.12	NG	0.862	29		
63	2-4	5-10	11-11	0.885	1.00	0.159	1.27	0.101	2.60	0.944	0.09	NG	0.859	41		
64	2-5	7-7	8-11	0.929	1.00	0.062	1.50	0.153	1.75	0.971	0.14	NG	0.884	18		
65	2-5	7-8	9-11	0.929	1.00	0.067	1.50	0.149	2.00	0.980	0.14	NG	0.892	20		
66	2-5	7-9	10-11	0.929	1.00	0.083	1.50	0.132	2.25	0.983	0.12	NG	0.895	29		
67	2-5	7-10	11-11	0.929	1.00	0.114	1.50	0.101	2.60	0.980	0.09	NG	0.892	41		
68	2-7	8-8	9-11	0.992	1.00	0.004	1.75	0.149	2.00	1.035	0.14	NG	0.942	20		
69	2-7	8-9	10-11	0.992	1.00	0.021	1.75	0.132	2.25	1.035	0.12	NG	0.942	29		
70	2-7	8-10	11-11	0.992	1.00	0.052	1.75	0.101	2.60	1.029	0.09	NG	0.937	41		
71	2-8	9-9	10-11	0.995	1.00	0.017	2.00	0.132	2.25	1.038	0.12	NG	0.945	29		
72	2-8	9-10	11-11	0.995	1.00	0.048	2.00	0.101	2.60	1.033	0.09	NG	0.940	41		
73	2-9	10-10	11-11	1.007	1.00	0.031	2.25	0.101	2.60	1.042	0.09	NG	0.949	41		
74	3-3	4-4	5-11	0.048	1.10	0.007	1.20	0.260	1.27	0.334	0.24	NG	0.304	17		
75	3-3	4-5	7-11	0.048	1.10	0.051	1.20	0.215	1.50	0.333	0.20	NG	0.303	17		
76	3-3	4-7	8-11	0.048	1.10	0.113	1.20	0.153	1.75	0.305	0.14	NG	0.277	18		
77	3-3	4-8	9-11	0.048	1.10	0.117	1.20	0.149	2.00	0.333	0.14	NG	0.303	20		
78	3-3	4-9	10-11	0.048	1.10	0.133	1.20	0.132	2.25	0.341	0.12	NG	0.310	29		
79	3-3	4-10	11-11	0.048	1.10	0.161	1.20	0.101	2.60	0.330	0.09	NG	0.301	41		
80	3-4	5-5	7-11	0.054	1.10	0.044	1.27	0.215	1.50	0.333	0.20	NG	0.303	17		
81	3-4	5-7	8-11	0.054	1.10	0.107	1.27	0.153	1.75	0.306	0.14	NG	0.278	18		
82	3-4	5-8	9-11	0.054	1.10	0.111	1.27	0.149	2.00	0.334	0.14	NG	0.304	20		
83	3-4	5-9	10-11	0.054	1.10	0.128	1.27	0.132	2.25	0.343	0.12	NG	0.313	29		
84	3-4	5-10	11-11	0.054	1.10	0.159	1.27	0.101	2.60	0.336	0.09	NG	0.306	41		
85	3-5	7-7	8-11	0.098	1.10	0.062	1.50	0.153	1.75	0.303	0.14	NG	0.276	18		
86	3-5	7-8	9-11	0.098	1.10	0.067	1.50	0.149	2.00	0.332	0.14	NG	0.302	20		
87	3-5	7-9	10-11	0.098	1.10	0.083	1.50	0.132	2.25	0.340	0.12	NG	0.309	29		
88	3-5	7-10	11-11	0.098	1.10	0.114	1.50	0.101	2.60	0.332	0.09	NG	0.302	41		
89	3-7	8-8	9-11	0.161	1.10	0.004	1.75	0.149	2.00	0.346	0.14	NG	0.315	20		
90	3-7	8-9	10-11	0.161	1.10	0.021	1.75	0.132	2.25	0.347	0.12	NG	0.316	29		
91	3-7	8-10	11-11	0.161	1.10	0.052	1.75	0.101	2.60	0.329	0.09	NG	0.300	41		
92	3-8	9-9	10-11	0.164	1.10	0.017	2.00	0.132	2.25	0.349	0.12	NG	0.318	29		
93	3-8	9-10	11-11	0.164	1.10	0.048	2.00	0.101	2.60	0.332	0.09	NG	0.303	41		
94	3-9	10-10	11-11	0.178	1.10	0.031	2.25	0.101	2.60	0.335	0.09	NG	0.305	41		
95	4-4	5-5	7-11	0.007	1.20	0.044	1.27	0.215	1.50	0.328	0.20	NG	0.298	17		
96	4-4	5-7	8-11	0.007	1.20	0.107	1.27	0.153	1.75	0.300	0.14	NG	0.273	18		

< 1階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
97	4-4	5-8	9-11					0.007	1.20	0.111	1.27	0.149	2.00	0.329	0.14	NG	0.299	20
98	4-4	5-9	10-11					0.007	1.20	0.128	1.27	0.132	2.25	0.338	0.12	NG	0.308	29
99	4-4	5-10	11-11					0.007	1.20	0.159	1.27	0.101	2.60	0.331	0.09	NG	0.301	41
100	4-5	7-7	8-11					0.051	1.20	0.062	1.50	0.153	1.75	0.290	0.14	NG	0.264	18
101	4-5	7-8	9-11					0.051	1.20	0.067	1.50	0.149	2.00	0.319	0.14	NG	0.291	20
102	4-5	7-9	10-11					0.051	1.20	0.083	1.50	0.132	2.25	0.328	0.12	NG	0.298	29
103	4-5	7-10	11-11					0.051	1.20	0.114	1.50	0.101	2.60	0.319	0.09	NG	0.291	41
104	4-7	8-8	9-11					0.113	1.20	0.004	1.75	0.149	2.00	0.327	0.14	NG	0.297	20
105	4-7	8-9	10-11					0.113	1.20	0.021	1.75	0.132	2.25	0.329	0.12	NG	0.299	29
106	4-7	8-10	11-11					0.113	1.20	0.052	1.75	0.101	2.60	0.309	0.09	NG	0.281	41
107	4-8	9-9	10-11					0.117	1.20	0.017	2.00	0.132	2.25	0.330	0.12	NG	0.301	29
108	4-8	9-10	11-11					0.117	1.20	0.048	2.00	0.101	2.60	0.313	0.09	NG	0.285	41
109	4-9	10-10	11-11					0.133	1.20	0.031	2.25	0.101	2.60	0.315	0.09	NG	0.286	41
110	5-5	7-7	8-11					0.044	1.27	0.062	1.50	0.153	1.75	0.289	0.14	NG	0.263	18
111	5-5	7-8	9-11					0.044	1.27	0.067	1.50	0.149	2.00	0.319	0.14	NG	0.290	20
112	5-5	7-9	10-11					0.044	1.27	0.083	1.50	0.132	2.25	0.327	0.12	NG	0.298	29
113	5-5	7-10	11-11					0.044	1.27	0.114	1.50	0.101	2.60	0.318	0.09	NG	0.290	41
114	5-7	8-8	9-11					0.107	1.27	0.004	1.75	0.149	2.00	0.327	0.14	NG	0.297	20
115	5-7	8-9	10-11					0.107	1.27	0.021	1.75	0.132	2.25	0.329	0.12	NG	0.299	29
116	5-7	8-10	11-11					0.107	1.27	0.052	1.75	0.101	2.60	0.309	0.09	NG	0.281	41
117	5-8	9-9	10-11					0.111	1.27	0.017	2.00	0.132	2.25	0.330	0.12	NG	0.301	29
118	5-8	9-10	11-11					0.111	1.27	0.048	2.00	0.101	2.60	0.313	0.09	NG	0.285	41
119	5-9	10-10	11-11					0.128	1.27	0.031	2.25	0.101	2.60	0.316	0.09	NG	0.288	41
120	7-7	8-8	9-11					0.062	1.50	0.004	1.75	0.149	2.00	0.312	0.14	NG	0.284	20
121	7-7	8-9	10-11					0.062	1.50	0.021	1.75	0.132	2.25	0.314	0.12	NG	0.285	29
122	7-7	8-10	11-11					0.062	1.50	0.052	1.75	0.101	2.60	0.293	0.09	NG	0.267	41
123	7-8	9-9	10-11					0.067	1.50	0.017	2.00	0.132	2.25	0.315	0.12	NG	0.287	29
124	7-8	9-10	11-11					0.067	1.50	0.048	2.00	0.101	2.60	0.297	0.09	NG	0.270	41
125	7-9	10-10	11-11					0.083	1.50	0.031	2.25	0.101	2.60	0.299	0.09	NG	0.272	41
126	8-8	9-9	10-11					0.004	1.75	0.017	2.00	0.132	2.25	0.299	0.12	NG	0.272	29
127	8-8	9-10	11-11					0.004	1.75	0.048	2.00	0.101	2.60	0.279	0.09	NG	0.254	41
128	8-9	10-10	11-11					0.021	1.75	0.031	2.25	0.101	2.60	0.274	0.09	NG	0.249	41
129	9-9	10-10	11-11					0.017	2.00	0.031	2.25	0.101	2.60	0.274	0.09	NG	0.249	41

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	2-11			0.838	0.264	1.00	1.101								1.04	OK	1.002	0
2	3-11			0.048	0.239	1.10	0.315								0.27	NG	0.287	9
3	4-11			0.007	0.249	1.20	0.306								0.24	NG	0.279	16
10	2-2	3-11						0.838	1.00	0.287	1.10			0.895	0.27	NG	0.814	9
11	2-3	4-11						0.880	1.00	0.255	1.20			0.931	0.24	NG	0.847	16
18	3-3	4-11						0.048	1.10	0.255	1.20			0.311	0.24	NG	0.283	16
46	2-2	3-3	4-11					0.838	1.00	0.048	1.10	0.255	1.20	0.893	0.24	NG	0.813	16

## 【終局限界Fuにおける保有性能基本指標】 Y方向 正加力時 2次診断

## &lt;記号説明&gt;

- C1, C2, C3 : 第1から第3グループのC指標値  
 F1, F2, F3 : 第1から第3グループのF指標値  
 $\Sigma \alpha C$  : 第1グループの終局強度時変形時他のグループの強度寄与係数を乗じたC指標値の総和  
 Fu : 採用Is値に対応したF指標値  
 Eo1 : (5)式による保有性能基本指標  
 Eo2 : (4)式による保有性能基本指標

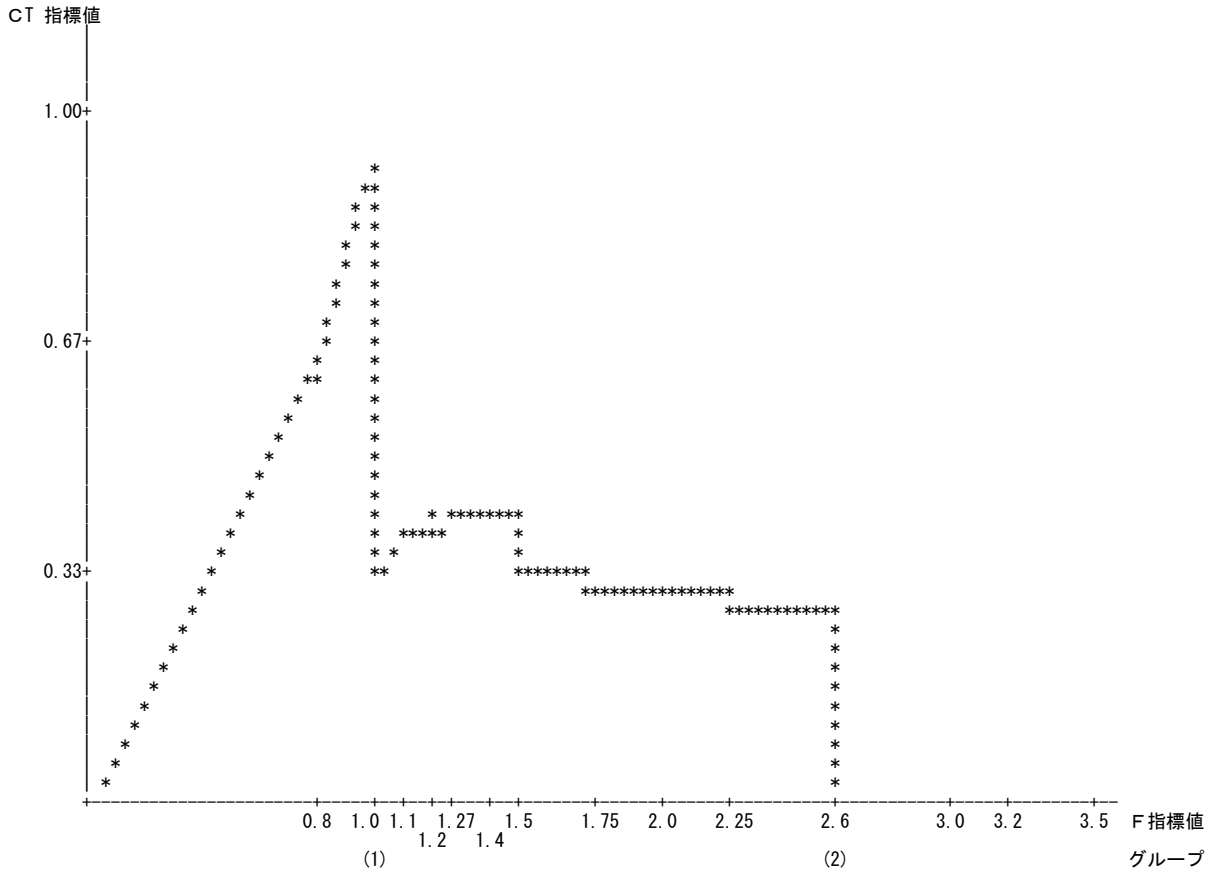
階	主体構造		Eo	C1	$\Sigma \alpha C$	F1	C2	F2	C3	F3	
3	RC	<Fu=0.80>	Eo1	0.516	0.023	0.947	0.80	----	----	----	----
			Eo2	----	----	----	----	----	----	----	----
		<Fu=1.00>	Eo1	0.942	0.893	0.521	1.00	----	----	----	----
			Eo2	----	----	----	----	----	----	----	----
		<Fu=1.20>	Eo1	0.523	0.034	0.621	1.20	----	----	----	----
			Eo2	0.792	0.893	----	1.00	0.655	1.20	----	----
		<Fu=1.40>	Eo1	0.618	0.010	0.653	1.40	----	----	----	----
			Eo2	0.870	0.920	----	1.00	0.663	1.40	----	----
		<Fu=1.50>	Eo1	0.651	0.118	0.534	1.50	----	----	----	----
			Eo2	0.898	0.929	----	1.00	0.653	1.50	----	----
		<Fu=1.75>	Eo1	0.622	0.059	0.475	1.75	----	----	----	----
			Eo2	0.926	1.030	----	1.00	0.534	1.75	----	----
		<Fu=2.25>	Eo1	0.711	0.049	0.426	2.25	----	----	----	----
			Eo2	1.008	1.073	----	1.00	0.475	2.25	----	----
<Fu=2.60>	Eo1	0.737	0.426	----	2.60	----	----	----	----		
	Eo2	1.043	1.108	----	1.00	0.426	2.60	----	----		
2	RC	<Fu=1.00>	Eo1	0.852	0.826	0.240	1.00	----	----	----	----
			Eo2	----	----	----	----	----	----	----	----
		<Fu=1.20>	Eo1	0.286	0.016	0.283	1.20	----	----	----	----
			Eo2	0.719	0.826	----	1.00	0.298	1.20	----	----
		<Fu=1.27>	Eo1	0.306	0.114	0.187	1.27	----	----	----	----
			Eo2	0.736	0.838	----	1.00	0.301	1.27	----	----
<Fu=1.50>	Eo1	0.224	0.059	0.128	1.50	----	----	----	----		
	Eo2	0.769	0.920	----	1.00	0.187	1.50	----	----		
<Fu=2.25>	Eo1	0.230	0.016	0.112	2.25	----	----	----	----		

階	主体構造		E <sub>o</sub>	C 1	$\Sigma \alpha C$	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3
		E <sub>o2</sub>	0.811	0.973	----	1.00	0.128	2.25	----	----
	<Fu=2.60>	E <sub>o1</sub>	0.233	0.112	----	2.60	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.821	0.984	----	1.00	0.112	2.60	----	----
1	RC	<Fu=1.00>	E <sub>o1</sub>	1.101	0.838	0.264	1.00	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	----	----	----	----	----	----	----	----
	<Fu=1.10>	E <sub>o1</sub>	0.315	0.048	0.239	1.10	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.895	0.838	----	1.00	0.287	1.10	----	----
	<Fu=1.20>	E <sub>o1</sub>	0.306	0.007	0.249	1.20	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.931	0.880	----	1.00	0.255	1.20	----	----
	<Fu=1.27>	E <sub>o1</sub>	0.329	0.044	0.215	1.27	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.944	0.885	----	1.00	0.260	1.27	----	----
	<Fu=1.50>	E <sub>o1</sub>	0.323	0.062	0.153	1.50	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	0.983	0.929	----	1.00	0.215	1.50	----	----
	<Fu=1.75>	E <sub>o1</sub>	0.267	0.004	0.149	1.75	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	1.027	0.992	----	1.00	0.153	1.75	----	----
	<Fu=2.00>	E <sub>o1</sub>	0.297	0.017	0.132	2.00	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	1.038	0.995	----	1.00	0.149	2.00	----	----
	<Fu=2.25>	E <sub>o1</sub>	0.297	0.031	0.101	2.25	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	1.049	1.007	----	1.00	0.132	2.25	----	----
	<Fu=2.60>	E <sub>o1</sub>	0.263	0.101	----	2.60	----	----	----	----
		E <sub>o2</sub>	1.062	1.029	----	1.00	0.101	2.60	----	----

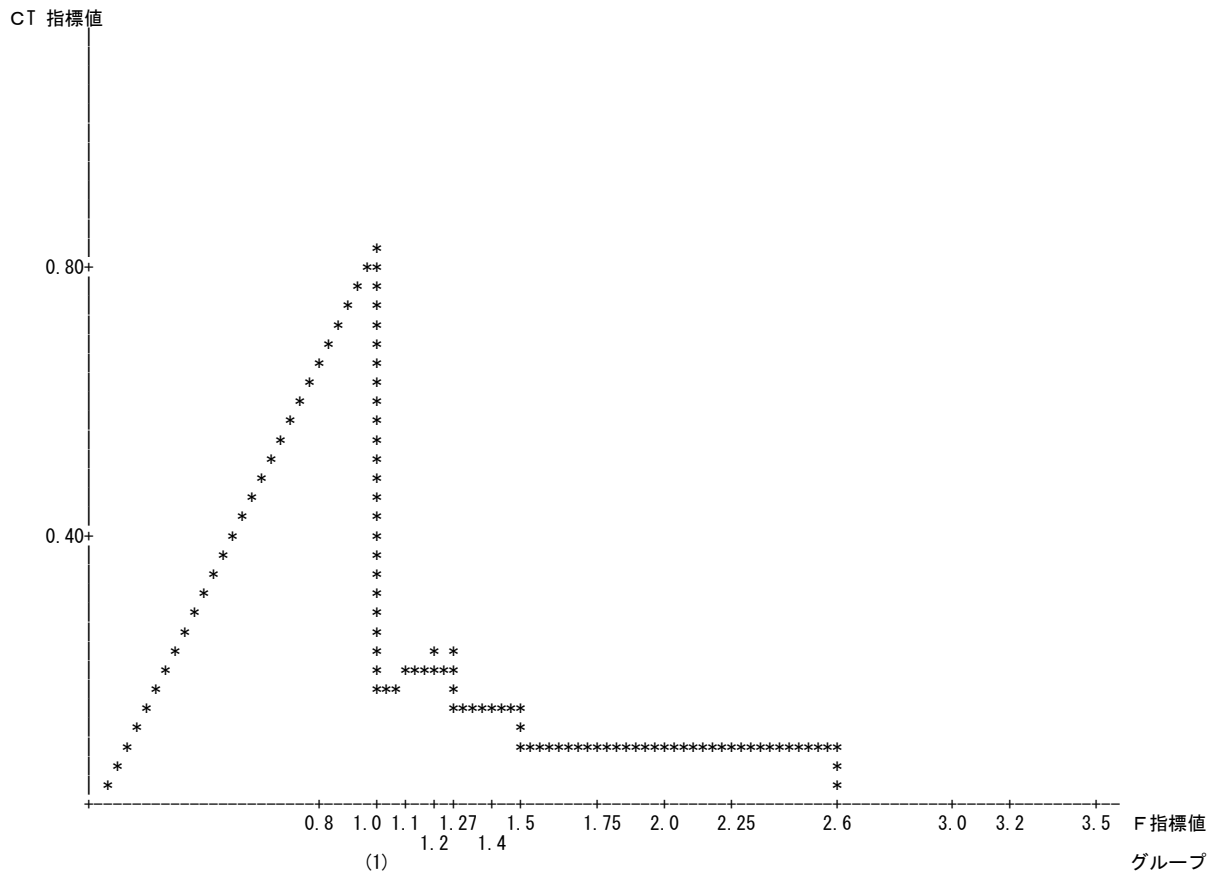


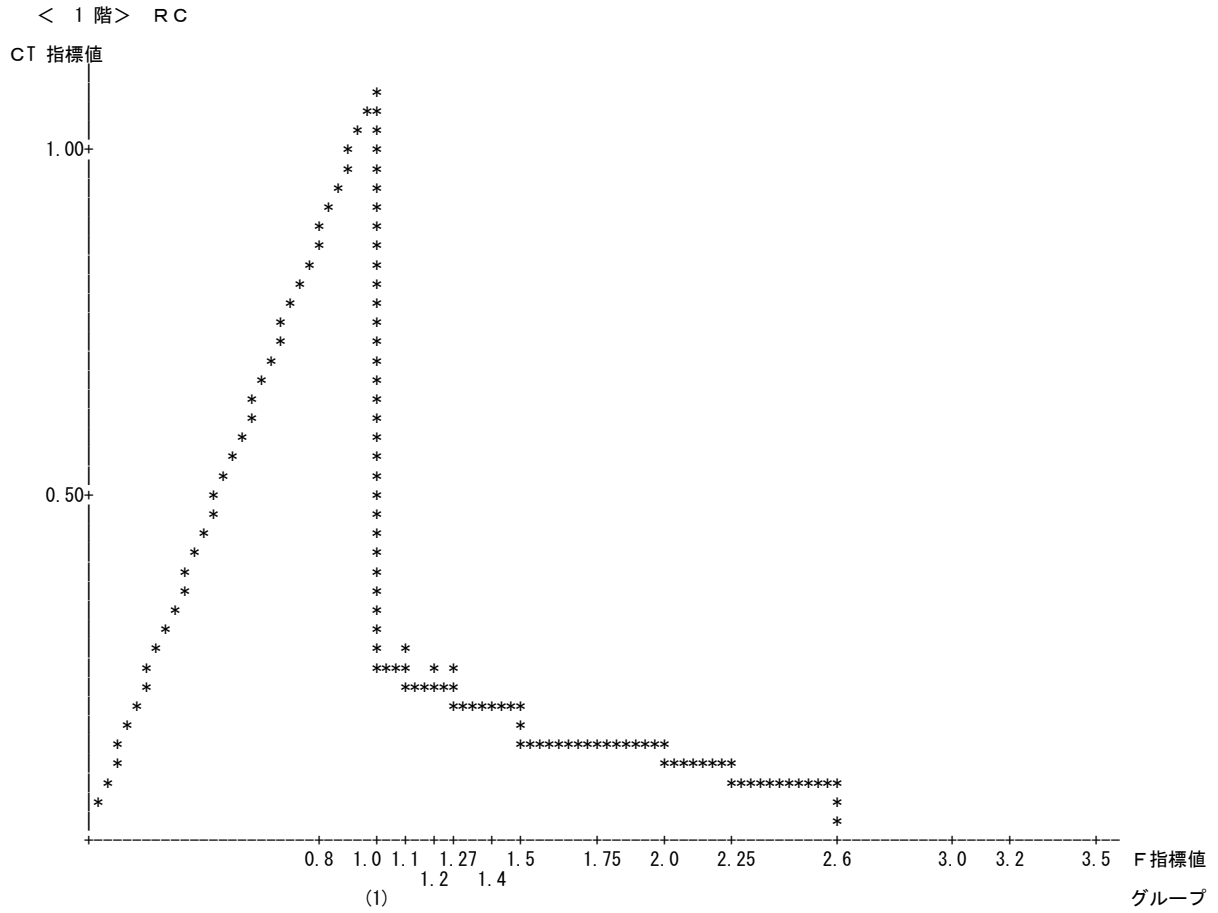
【CT-F関係図】 Y方向 正加力時 2次診断

< 3階 > RC



< 2 階 > RC





【耐震性能診断表】 Y方向 正加力時 2次診断

建物名：伊賀市南庁舎耐震補強計画				建設年月日：昭和38年11月							
方向：Y方向 正加力		診断者：		診断年月日：							
診断次数：2次		経年指標 $T = 0.958$   構造耐震判定指標 $I_{so} = E_s \cdot Z \cdot G \cdot U = 0.60 * 1.00 * 1.00 * 1.25 = 0.750$									
階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定	
3	(5)式	0.80	(0.97)	0.80	CB, CS, CSS, WB, WS, WCB, WCS	0.516	0.95	0.470	0.61	(0)	
		1.00	(1.41)	1.00	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS	0.942		0.857	0.89	(1)	OK 採用
		1.20	(0.65)	1.20	CB, CS, WB, WCB	0.523		0.476	0.41	(4)	
		1.40	(0.66)	1.40	CB, WB, WCB	0.618		0.562	0.41	(7)	
		1.50	(0.65)	1.50	CB, WB, WCB	0.651		0.593	0.41	(8)	
		1.75	(0.53)	1.75	CB	0.622		0.566	0.33	(14)	
		2.25	(0.47)	2.25	CB	0.711		0.647	0.30	(18)	
		2.60	(0.42)	2.60	CB	0.737		0.671	0.26	(23)	
		(4)式	1.20	0.89 (0.65)	1.00 1.20	CS, WS, WCS CB, CS, WB, WCB		0.792	0.721	0.41	(4)
	1.40		0.92 (0.66)	1.00 1.40	CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.870	0.792	0.41	(7)		
	1.50		0.92 (0.65)	1.00 1.50	CB, CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.898	0.817	0.41	(8)		
	1.75		1.03 (0.53)	1.00 1.75	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	0.926	0.843	0.33	(14)		
	2.25		1.07 (0.47)	1.00 2.25	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.008	0.917	0.30	(18)		
	2.60	1.10 (0.42)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.043	0.949	0.26	(23)			

階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定		
2	(5)式	1.00	( 1.06)	1.00	CB, CS, WB, WS, WCS	0.852	0.95	0.775	0.80	( 0)	OK	
		1.20	( 0.29)	1.20	CB, CS, WB	0.286		0.260	0.22	( 1)		
		1.27	( 0.30)	1.27	CB, WB	0.306		0.278	0.22	( 3)		
		1.50	( 0.18)	1.50	CB, WB	0.224		0.204	0.14	( 18)		
		2.25	( 0.12)	2.25	CB	0.230		0.210	0.09	( 21)		
		2.60	( 0.11)	2.60	CB	0.233		0.212	0.08	( 24)		
		(4)式	1.20	0.82 ( 0.29)	1.00 1.20	WS, WCS CB, CS, WB		0.719	0.655	0.22		( 1)
	1.27		0.83 ( 0.30)	1.00 1.27	CS, WS, WCS CB, WB	0.736	0.670	0.22	( 3)			
	1.50		0.92 ( 0.18)	1.00 1.50	CB, CS, WS, WCS CB, WB	0.769	0.700	0.14	( 18)			
	2.25		0.97 ( 0.12)	1.00 2.25	CB, CS, WB, WS, WCS CB	0.811	0.738	0.09	( 21)			
	2.60		0.98 ( 0.11)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCS CB	0.821	0.747	0.08	( 24)			
	1		(5)式	1.00	( 1.10)	1.00	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS	1.101	0.95	1.002	1.04	( 0)
		1.10		( 0.28)	1.10	CB, CS, WB, WCB	0.315	0.287		0.27	( 9)	
1.20		( 0.25)		1.20	CB, CS, WB, WCB	0.306	0.279	0.24		( 16)		
1.27		( 0.25)		1.27	CB, WB, WCB	0.329	0.300	0.24		( 17)		
1.50		( 0.21)		1.50	CB, WB, WCB	0.323	0.294	0.20		( 17)		
1.75		( 0.15)		1.75	CB	0.267	0.243	0.14		( 18)		
2.00		( 0.14)		2.00	CB	0.297	0.270	0.14		( 20)		
2.25		( 0.13)		2.25	CB	0.297	0.270	0.12		( 29)		

階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定			
1	(5)式	2.60 (0.10)	2.60	CB	0.263	0.95	0.239	0.09	(41)				
	(4)式	1.10 (0.28)	1.00 1.10	CS, WS, WCS CB, CS, WB, WCB	0.895					0.814	0.27	(9)	
		1.20 (0.25)	1.00 1.20	CS, WS, WCS CB, CS, WB, WCB	0.931					0.847	0.24	(16)	
		1.27 (0.26)	1.00 1.27	CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.944					0.859	0.24	(17)	
		1.50 (0.21)	1.00 1.50	CS, WB, WS, WCS CB, WB, WCB	0.983					0.895	0.20	(17)	
		1.75 (0.15)	1.00 1.75	CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.027					0.934	0.14	(18)	
		2.00 (0.14)	1.00 2.00	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.038					0.944	0.14	(20)	
		2.25 (0.13)	1.00 2.25	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.049					0.955	0.12	(29)	
		2.60 (0.10)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.062					0.966	0.09	(41)	

CB : 曲げ柱                      CS : せん断柱                      CSS : 極脆性柱  
 CWB : 曲げ袖壁付柱            CWS : せん断袖壁付柱            CWSS : 極脆性袖壁付柱  
 WCB : 曲げ柱型付壁            WCS : せん断柱型付壁  
 WB : 曲げ壁                      WS : せん断壁

※ C指標の( )内は, "CT" と"CTu"の計算に使用するC指標値を示す。

※ (Nr<N)欄の( )内は, "残存軸耐力<軸力"の条件に該当する部材数を示す。  
 また, このような柱が存在する欄のIsやCTu・SDは参考値であり, 第2種構造要素の検討なしには採用出来ません。

---

\*\* 終了時メッセージ \*\*

---

《直接入力に対するメッセージ》

- ・ 梁下から床上までの内のり標準高さが直接入力されています。
- ・ 破壊形式・F指標・保有せん断力 または 強度寄与係数を直接入力している鉛直部材が存在します。
- ・ 内法高さの直接入力指定されています。

\* 参照する出力箇所 \*

【建物の規模】  
【鉛直部材の直接入力】

【柱の内法高さの直接入力】

《診断基準に記載されていない内容に対するメッセージ》

- ・ 中間梁が取付かない吹き抜け柱が存在します。
- ・ 中間梁に100番部材(断面積=0、断面二次モーメント=0の部材)を採用した連層両側柱付壁が存在します。
- ・ 両側柱付壁の付帯柱と壁板部でコンクリート設計強度( $F_c$ )が異なります。壁板部( $F_c$ )を採用します。
- ・ 連スパン両側柱付壁で、壁板部分のコンクリート設計強度( $F_c$ ) または コンクリート種別が異なります。最小の $F_c$  または 種別が異なる場合、種別による低減係数 $\alpha=0.9$ を採用します。
- ・ 地震時付加軸力が指定されていません。地震時軸方向力は長期軸力を採用します。

\* 参照する出力箇所 \*

【鉛直部材の諸元：(軸組)】  
【鉛直部材の諸元：(軸組)】

部位ごとの【コンクリート材料】

部位ごとの【コンクリート材料】

【柱軸力】 【鉛直部材の諸元】

《評価適用外に対するメッセージ》に該当する結果については参考値となります。

\* 参照する出力箇所 \*

- ・ 複数の開口を包絡せずに柱の内法高さを計算しています。

【柱配置】 【柱の内法高さ】

---



---

\*\* Y方向 正加力時 2次診断 正常に終了しました。 \*\*

---

[RC袖壁付柱の終局せん断強度] Y方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

F <sub>c</sub>	: コンクリート圧縮強度	N	: 軸力	(kN)
Q <sub>su</sub> (採)	: 採用した終局せん断強度	be, de, d	: 等価断面幅、等価断面せい、柱有効せい	(cm)
袖壁形状	: =C=(両側付)、=C(左片側付)、=C(右片側付)	je	: Q1:(7/8)de, Q2:(7/8)de, Q3:0.8D, Q4:0.8L'	(cm)
分類	: C:柱, CW:袖壁付柱, W:壁	M/Qde	: Q1:hcwo/L', Q2:hcwo/L', Q3:hco/d, Q4:hwo/L'	を採用
t1, t2	: 左袖壁、右袖壁の壁厚	p te	: 等価断面の引張鉄筋比	(%)
L1, L2	: 左袖壁、右袖壁の長さ	σ oe	: 等価断面の軸方向応力度	(N/mm <sup>2</sup> )
B, D	: 柱幅、柱せい	p w σ y	: 等価断面のせん断補強筋比×降伏点強度	
w1, w2at	: 左袖壁、右袖壁の端部補強筋断面積	Qsu	: 等価断面の終局せん断強度	(kN)
Tat, Bat	: 柱頭、柱脚の柱引張鉄筋断面積	Qsu1	: 袖壁せん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
w1, w2pw	: 左袖壁、右袖壁せん断補強筋比	Qsu2	: 等価断面積に置換した終局せん断強度	(kN)
c pw	: 柱せん断補強筋比	Qsu3	: 柱のせん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
hco	: 柱として算定される反曲点高さ	Qsu4	: 壁せん断耐力式による終局せん断強度	(kN)
hwo	: 両側柱付壁として算定される反曲点高さ	Type	: Qsu1~Qsu4の最大値に"*"を出力	
hcwo	: 反曲点高さ	σ sy1, σ sy2	: 左袖壁、右袖壁における横筋の降伏点強度	(N/mm <sup>2</sup> )
L	: 袖壁を含む全せい(L1+D+L2)	σ wy	: 帯筋の降伏点強度	(N/mm <sup>2</sup> )
L	: 標準スパン長さ(Oの場合、hcwoは階高を採用)	Mu	: 長方形断面における曲げ終局強度	(kN·m)
Ho	: 梁下から床下までの内法標準寸法	前添え字		
H	: 階高(H<hcwo+腰壁高さ:最上階除くは"*"を出力)	T, B	: 柱頭、柱脚の(吹抜け柱は最上階柱頭、最下階柱脚の)	

< 3階 > RC F<sub>c</sub>= 17.6 (普通) Ho= 282.0

階	軸	Q <sub>su</sub> (採)	部材データ				終局せん断強度															
			t1	L1	w1at	w1pw	σ <sub>sy1</sub>	Type	be	de	je	M/Qde	p te	σ oe	p w σ y	Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3	Qsu4		
		袖壁形状	t2	L2	w2at	w2pw	σ <sub>sy2</sub>			D	0.8D											
		分類	B	D	Tat	Bat	c pw	σ wy			L'	0.8L'										
		H	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N														
113	4	1240	----	----	----	----	----	---	[Q1]	T: 24.3	313.0	273.8	1.00	0.299	0.55	0.61	1333	928				
		C=	18.0	264.0	2.6		0.283	294	B: 55.0	49.0	42.8	1.00	0.846	1.56	0.27	524						
		W	55.0	55.0	22.8	22.8	0.093	294	[Q2*]	T: 24.3	313.0	273.8	1.00	0.299	0.55	0.61	1333	1240				
		528.0	1300.0	114.5	528.0	182.7	0.57	367	B: 24.3	314.0	274.7	1.00	0.035	0.55	0.61	1147						
			<hco 算定用Mu>				<袖壁付・柱頭Mu>															
			TMu		400		左側引張		4897													
			BMu		400		右側引張		1294													
											[Q3]	T: 55.0	55.0	44.0	2.34	0.754	1.21	0.27	311	311		
											B: 55.0	55.0	44.0	2.34	0.754	1.21	0.27	311				
											[Q4]	T: 18.0	319.0	255.2	1.66	0.046	0.64	0.83	673	673		
										B: 18.0	319.0	255.2	1.66	0.046	0.64	0.83	673					
6	6	1244	18.0	264.0	2.6		0.283	294	[Q1]	T: 55.0	49.0	42.8	1.00	0.846	1.73	0.27	528	933				
		=C	----	----	----	----	----	---	B: 24.3	313.0	273.8	1.00	0.299	0.61	0.61	1337						
		W	55.0	55.0	22.8	22.8	0.093	294	[Q2*]	T: 24.3	314.0	274.7	1.00	0.035	0.61	0.61	1151	1244				
		528.0	1300.0	114.5	528.0	182.7	0.57	408	B: 24.3	313.0	273.8	1.00	0.299	0.61	0.61	1337						
			<hco 算定用Mu>				<袖壁付・柱頭Mu>															
			TMu		408		左側引張		1301													
			BMu		408		右側引張		4992													
											[Q3]	T: 55.0	55.0	44.0	2.34	0.754	1.35	0.27	314	314		
											B: 55.0	55.0	44.0	2.34	0.754	1.35	0.27	314				
											[Q4]	T: 18.0	319.0	255.2	1.66	0.046	0.71	0.83	676	676		
										B: 18.0	319.0	255.2	1.66	0.046	0.71	0.83	676					



< 3 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 282.0

7層-4 軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類	部材データ							終局せん断強度										
		t1	L1	w1at	w1pw	σsy1	Type	be	de	je	M/Qde	pte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3	Qsu4
	H	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N												
	B	D	Tat	Bat	cpw	σwy			D	0.8D									
	L	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N		L'	0.8L'									

< 2 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 299.0

7層-4 軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類	部材データ							終局せん断強度										
		t1	L1	w1at	w1pw	σsy1	Type	be	de	je	M/Qde	pte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3	Qsu4
	H	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N												
	B	D	Tat	Bat	cpw	σwy			D	0.8D									
	L	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N		L'	0.8L'									
119	7	2483	-----	-----	-----	-----	-----		[Q1]	T: 24.1	628.5	549.9	1.00	0.251	0.93	0.62	2636	1849	
		C=	15.0	579.5	2.6		0.339	294		B: 120.0	49.0	42.8	1.00	0.646	2.41	0.12	1062		
		W	120.0	55.0	38.0	38.0	0.042	294	[Q2*]	T: 24.1	628.5	549.9	1.00	0.251	0.93	0.62	2636	2483	
			379.0	900.0	149.5	379.0	297.3	0.47	1239	B: 24.1	629.5	550.8	1.00	0.017	0.93	0.62	2330		
									[Q3]	T: 120.0	55.0	44.0	3.00	0.576	1.88	0.12	539	539	
									B: 120.0	55.0	44.0	3.00	0.576	1.88	0.12	539			
									[Q4]	T: 15.0	634.5	507.6	1.00	0.028	1.30	1.00	1501	1501	
									B: 15.0	634.5	507.6	1.00	0.028	1.30	1.00	1501			

<hco 算定用Mu> <袖壁付・柱頭Mu>  
TMu 804 左側引張 20484  
BMu 804 右側引張 4098

< 1 階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 228.0

7層-4 軸	Qsu(採) 袖壁形状 分類	部材データ							終局せん断強度										
		t1	L1	w1at	w1pw	σsy1	Type	be	de	je	M/Qde	pte	σoe	ρwσy	Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3	Qsu4
	H	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N												
	B	D	Tat	Bat	cpw	σwy			D	0.8D									
	L	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N		L'	0.8L'									
112	3	491	-----	-----	-----	-----	-----		[Q1]	T: 16.1	186.0	162.7	1.00	0.282	1.05	0.55	525	373	
		C=	12.0	157.0	1.3		0.212	294		B: 35.0	29.0	25.3	1.00	0.838	3.13	0.43	221		
		W	35.0	35.0	8.5	8.5	0.145	294	[Q2*]	T: 16.1	186.0	162.7	1.00	0.282	1.05	0.55	525	491	
			308.0	300.0	95.5	308.0	188.7	0.98	278	B: 16.1	187.0	163.6	1.00	0.044	1.05	0.55	457		
									[Q3]	T: 35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	2.27	0.43	131	131	
									B: 35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	2.27	0.43	131			
									[Q4]	T: 12.0	192.0	153.6	1.60	0.058	1.21	0.62	265	265	
									B: 12.0	192.0	153.6	1.60	0.058	1.21	0.62	265			
121	2	453	15.0	103.5	2.6		0.339	294	[Q1]	T: 35.0	29.0	25.3	1.18	0.838	5.76	0.43	224	353	
		C=	-----	-----	-----	-----	-----	-----		B: 20.0	132.5	115.9	1.18	0.320	2.20	0.75	482		
		W	35.0	35.0	8.5	8.5	0.145	294	[Q2*]	T: 20.0	133.5	116.8	1.18	0.099	2.19	0.75	423	453	
			308.0	549.0	129.0	308.0	162.7	1.18	512	B: 20.0	132.5	115.9	1.18	0.320	2.20	0.75	482		
									[Q3]	T: 35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	4.18	0.43	150	150	
									B: 35.0	35.0	28.0	3.00	0.694	4.18	0.43	150			
									[Q4]	T: 15.0	138.5	110.8	2.22	0.128	2.46	1.00	265	265	
									B: 15.0	138.5	110.8	2.22	0.128	2.46	1.00	265			

<hco 算定用Mu> <袖壁付・柱頭Mu>  
TMu 128 左側引張 322  
BMu 128 右側引張 1094

< 1階 > RC Fc= 17.6 (普通) Ho= 228.0

階層	軸	Qsu(採)	部材データ						終局せん断強度				Qsu	Qsu1	Qsu2	Qsu3	Qsu4	
			t1	L1	w1at	w1pw	$\sigma_{sy1}$	Type	be	de	je	M/Qde						$\rho_{te}$
		袖壁形状	t2	L2	w2at	w2pw	$\sigma_{sy2}$											
		分類	B	D	Tat	Bat	c pw	$\sigma_{wy}$			D	0.8D						
		H	L	hco	hwo	hcwo	hcwo/L'	N			L'	0.8L'						

【RC鉛直部材の諸元】 Y方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

Ho	: 梁下から床上までの内法標準寸法 (cm)	p t	: 引張鉄筋比 (%)
分類	: 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱、極脆性袖壁付柱	h o/D	: 柱の内法寸法/柱せい
	: 曲げ袖壁付柱、せん断袖壁付柱、せん断柱型付壁	s/db	: 帯筋間隔/主筋径
	: 曲げ柱型付壁、曲げ壁、せん断壁	s	: 帯筋間隔 (mm)
N	: 柱軸力(釣り合い軸力を越えた柱は*を付ける) (kN)	cRmaxn	: 軸力による曲げ終局変形角の上限
Nc	: 釣り合い軸力 (0.4bDFc) (kN)	cRmaxs	: せん断応力による曲げ終局変形角の上限
h o, h w	: 内法寸法、連層と扱った上部までの高さ (cm)	cRmaxt	: 引張主筋比による曲げ終局変形角の上限
h o/H o	: h o/H o>1.0の場合は、1.0とする (曲げ袖壁付柱(h o/H o>0.75)の場合は*を付ける)	cRmaxb	: 帯筋間隔による曲げ終局変形角の上限
hcwo	: 袖壁付柱又は柱型付壁の反曲点高さ (cm)	cRmaxh	: 内のり高さによる曲げ終局変形角の上限
TMu, BMu	: 柱頭・柱脚の曲げ終局強度 (kN・m)	cRmax	: 柱の曲げ終局変形角の上限(上限を決定した因子項目 [N/bDFc, τ u/Fc, p t, h o/D, s/db]に*を付ける)
QMu	: 曲げ終局強度時のせん断力 (ΣMu/h o 又は BMu/hcwo) (kN)	Ry	: 層の降伏変形角
QSu	: せん断終局強度(計算条件によります) (kN)	cRmy	: 柱の曲げ降伏変形角
Qu	: 終局時保有せん断力 (kN)	Rmy	: 柱の曲げ降伏層間変形角
F	: F指標値 (Rmu=1/50のとき、F=2.60とする)	cRmp	: 柱の曲げ塑性変形角 (=10(cQsu/cQmu-q)・cRmy)
N/bDFc	: 軸方向応力度/コンクリート圧縮強度	q	: cRmp計算時の係数 (s≤100mmのとき、q=1.0、s>100mmのとき、q=1.1)
ηL, ηH	: 軸力によるcRmaxに関する係数 (s≤100mmのとき、ηL=0.25、ηH=0.5 s>100mmのとき、ηL=0.2、ηH=0.4)	cRmu	: 柱の曲げ終局変形角
τ u/Fc	: 曲げ終局時せん断応力度/コンクリート圧縮強度	Rmu	: 柱の曲げ終局時層間変形角
B, D, D'	: 柱幅, 柱せい, 袖壁付柱におけるcRmy算定用柱せい(cm)	Rsu	: せん断柱の終局時層間変形角
		cα	: せん断柱における強度寄与係数

< 3 階 > RC Ho= 282.0

階	軸	分類			N	h o	h w	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ u/Fc	p t	s/db	h o/D	s
		B	D	D'													
102	3	曲げ柱			315	282.0	----	158	112	112	2.60	0.11	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	158	163	1.456	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
4	4	曲げ柱			242	282.0	----	149	106	106	2.60	0.09	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	149	157	1.490	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
5	5	曲げ柱			340	282.0	----	161	114	114	2.60	0.12	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	161	165	1.446	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
6	6	曲げ柱			243	282.0	----	149	106	106	2.60	0.09	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	149	158	1.489	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
7	7	曲げ柱			314	282.0	----	158	112	112	2.60	0.11	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
		40.0	40.0		1126	1.000	----	158	163	1.456	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50

&lt; 3 階 &gt; RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類 B D	D'	N Nc	h <sub>o</sub> h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hw hcw <sub>o</sub>	TMu BMu	QMu QSu	Qu QSu/QMu	F Ry cRmy	N/bDFc cRmaxn Rmy	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub> cRmaxs cRmp	p <sub>t</sub> cRmaxt cRmu	s/db cRmaxb Rmu	h <sub>o</sub> /D cRmaxh Rsu	s cRmax cα
103	1	曲げ柱 43.0 86.0		430	282.0	----	511	362	362	1.91	0.07	0.07	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	511	424	1.171	1/150	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50
103	9	曲げ柱 43.0 86.0		432	282.0	----	512	363	363	1.90	0.07	0.07	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	512	425	1.170	1/150	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50
104	1	曲げ柱 43.0 86.0		155	282.0	----	414	294	294	2.60	0.02	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	414	402	1.369	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
	3	曲げ柱 40.0 40.0		220	282.0	----	146	104	104	2.60	0.08	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
				1126	1.000	----	146	156	1.502	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
	4	曲げ柱 40.0 40.0		200	282.0	----	144	102	102	2.60	0.07	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
				1126	1.000	----	144	154	1.513	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
	5	曲げ柱 40.0 40.0		283	282.0	----	154	109	109	2.60	0.10	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
				1126	1.000	----	154	161	1.470	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
	6	曲げ柱 40.0 40.0		196	282.0	----	143	101	101	2.60	0.07	0.05	0.709	13.1*	7.050	250
1126				1.000	----	143	154	1.516	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
7	曲げ柱 40.0 40.0		236	282.0	----	148	105	105	2.60	0.08	0.05	0.709	13.1*	7.050	250	
			1126	1.000	----	148	157	1.493	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
9	曲げ柱 43.0 86.0		151	282.0	----	413	293	293	2.60	0.02	0.06	0.411	13.1*	3.279	250	
			2603	1.000	----	413	402	1.373	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
105	1	曲げ柱 43.0 86.0		208	282.0	----	433	307	307	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	433	407	1.323	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
105	3	曲げ柱 55.0 55.0		305	229.0	----	288	251	251	1.54	0.06	0.06	0.503	11.3*	4.164	250
				2130	0.812	----	288	290	1.155	1/150	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
105	4	6 せん断壁		512	----	352.0	53556	15215	7400	1.00						
				----	----	----	53556	8655	0.569							

&lt; 3 階 &gt; RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
7	曲げ柱	55.0 55.0	332	229.0	----	293	256	256	1.44	0.06	0.06	0.503	11.3*	4.164	250
			2130	0.812	----	293	293	1.142	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
9	曲げ柱	43.0 86.0	209	282.0	----	434	308	308	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	434	407	1.322	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
106	1	曲げ柱	43.0 86.0	213	282.0	----	435	309	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	435	407	1.319	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
9	曲げ柱	43.0 86.0	212	282.0	----	435	308	308	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	435	407	1.320	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
107	1	曲げ柱	43.0 86.0	203	282.0	----	432	306	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	432	406	1.327	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
3	曲げ柱	55.0 55.0	395	282.0	----	306	217	217	2.31	0.07	0.05	0.503	11.3*	5.127	250
			2130	1.000	----	306	269	1.239	1/150	1/30	1/30	1/30	1/63	1/63	1/30
7	曲げ柱	55.0 55.0	423	282.0	----	312	221	221	2.25	0.08	0.05	0.503	11.3*	5.127	250
			2130	1.000	----	312	271	1.227	1/150	1/30	1/30	1/30	1/66	1/66	1/30
9	曲げ柱	43.0 86.0	203	282.0	----	432	306	306	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	432	406	1.327	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
108	1	曲げ柱	43.0 86.0	214	282.0	----	436	309	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	436	407	1.318	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
9	曲げ柱	43.0 86.0	215	282.0	----	436	309	309	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
			2603	1.000	----	436	407	1.317	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
109	1	曲げ柱	43.0 86.0	201	282.0	----	431	306	2.60	0.03	0.06	0.411	13.1*	3.279	250
				2603	1.000	----	431	406	1.329	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30
3	せん断柱	55.0 55.0	372	282.0	----	401	284	280	1.25	0.07	0.07	0.754	11.3*	5.127	250
			2130	1.000	----	401	280	0.984	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/153	0.720

< 3 階 > RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s	
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα	
	4	6	せん断壁	2051 ---	----	528.0 ---	49012 49012	9283 3885	3885 0.419	1.00						
	7		極脆性柱	934 2130	90.0 0.319	----	502 502	1115 564	564 0.506	0.80					1.636 ---	
	9		曲げ柱	233 2603	282.0 1.000	----	442 442	314 409	314 1.303	2.60 1/150	0.04 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	13.1* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
110	1		曲げ柱	215 2603	282.0 1.000	----	520 520	369 420	369 1.138	1.65 1/150	0.03 1/150	0.07 1/30	0.514 1/30	11.3* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
	9		曲げ柱	261 2603	282.0 1.000	----	452 452	321 411	321 1.281	2.51 1/150	0.04 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	13.1* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
111	1		曲げ柱	215 2603	282.0 1.000	----	520 520	369 420	369 1.138	1.65 1/150	0.03 1/150	0.07 1/30	0.514 1/30	11.3* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
	3		せん断柱	624 2130	282.0 1.000	----	448 448	318 300	300 0.944	1.21 1/150	0.12 1/150	0.07 1/30	0.754 1/30	11.3* 1/50	5.127 1/162	250 0.720
	4		せん断柱	765 2130	282.0 1.000	----	473 473	335 311	311 0.928	1.20 1/150	0.14 1/150	0.07 1/30	0.754 1/30	11.3* 1/50	5.127 1/167	250 0.720
	6	7	せん断壁	1953 ---	----	352.0 ---	9391 9391	2668 1318	1318 0.494	1.00						
	9		曲げ柱	234 2603	282.0 1.000	----	443 443	314 409	314 1.302	2.60 1/150	0.04 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	13.1* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
112	1		曲げ柱	227 2603	282.0 1.000	----	440 440	312 408	312 1.307	2.60 1/150	0.03 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	13.1* 1/50	3.279 1/30	250 1/50
	9		曲げ柱	225 2603	282.0 1.000	----	440 440	312 408	312 1.309	2.60 1/150	0.03 1/150	0.06 1/30	0.411 1/30	11.3* 1/50	3.279 1/30	250 1/50

&lt; 3階 &gt; RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類 B D D'	N Nc	h <sub>o</sub> h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>w</sub> h <sub>cw</sub>	T <sub>Mu</sub> B <sub>Mu</sub>	Q <sub>Mu</sub> Q <sub>Su</sub>	Q <sub>u</sub> Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	F <sub>Ry</sub> cR <sub>My</sub>	N/bDFc cR <sub>maxn</sub> R <sub>My</sub>	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub> cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	p <sub>t</sub> cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	s/db cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	h <sub>o</sub> /D cR <sub>maxh</sub> R <sub>Su</sub>	s cR <sub>max</sub> cα
113	1	曲げ柱 43.0 86.0	199 2603	282.0 1.000	----	430 430	305 406	305 1.330	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/65	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
	3	せん断柱 55.0 55.0	347 2130	229.0 0.812	----	396 396	346 309	309 0.894	1.06 1/150 1/150	0.07 1/30 1/185	0.07 1/30 ---	0.754 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	4.164 1/30 1/217	250 1/50 0.817
	4	曲げ柱型付壁 55.0 55.0	367 ----	229.0 0.812	182.7	----	708 1240	708 1.751	1.50						
	6	せん断柱型付壁 55.0 55.0	408 ----	229.0 0.812	182.7	----	2733 1244	1244 0.455	1.00						
	7	せん断柱 55.0 55.0	413 2130	229.0 0.812	----	409 409	357 315	315 0.881	1.05 1/150 1/150	0.08 1/30 1/185	0.07 1/30 ---	0.754 1/30 ---	11.3* 1/50 ---	4.164 1/30 1/222	250 1/50 0.817
	9	曲げ柱 43.0 86.0	200 2603	282.0 1.000	----	431 431	305 406	305 1.330	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/65	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
114	1	曲げ柱 43.0 86.0	213 2603	282.0 1.000	----	435 435	309 407	309 1.319	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/69	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
	9	曲げ柱 43.0 86.0	214 2603	282.0 1.000	----	436 436	309 407	309 1.318	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/69	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
115	1	曲げ柱 43.0 86.0	203 2603	282.0 1.000	----	432 432	306 406	306 1.327	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/66	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50
	3	曲げ柱 55.0 55.0	422 2130	282.0 1.000	----	311 311	221 271	221 1.228	2.25 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/118	0.503 1/30 1/66	11.3* 1/50 1/66	5.127 1/30 ---	250 1/50
	7	曲げ柱 55.0 55.0	383 2130	282.0 1.000	----	304 304	215 268	215 1.245	2.34 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/104	0.503 1/30 1/61	11.3* 1/50 1/61	5.127 1/30 ---	250 1/50
	9	曲げ柱 43.0 86.0	203 2603	282.0 1.000	----	432 432	306 406	306 1.327	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/66	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ---	250 1/50

&lt; 3階 &gt; RC Ho= 282.0

フレーム	軸-軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>maxα</sub>
116	1	曲げ柱 43.0 86.0	214 2603	282.0 1.000	----	436 436	309 407	309 1.318	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/69	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
	9	曲げ柱 43.0 86.0	214 2603	282.0 1.000	----	436 436	309 407	309 1.318	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/69	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
117	1	曲げ柱 43.0 86.0	206 2603	282.0 1.000	----	433 433	307 407	307 1.325	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/67	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
	3	曲げ柱 55.0 55.0	309 2130	229.0 0.812	----	289 289	252 291	252 1.153	1.53 1/150 1/150	0.06 1/30 1/185	0.06 1/30 1/282	0.503 1/30 1/98	11.3* 1/50 1/121	4.164 1/30 ----	250 1/50
	4	6 せん断壁	520 ----	----	352.0 ----	53605 53605	15229 8656	7400 0.568	1.00						
	7	曲げ柱 55.0 55.0	295 2130	229.0 0.812	----	286 286	250 290	250 1.160	1.58 1/150 1/150	0.06 1/30 1/185	0.06 1/30 1/249	0.503 1/30 1/94	11.3* 1/50 1/115	4.164 1/30 ----	250 1/50
	9	曲げ柱 43.0 86.0	207 2603	282.0 1.000	----	433 433	307 407	307 1.324	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/67	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
118	1	曲げ柱 43.0 86.0	163 2603	282.0 1.000	----	417 417	296 403	296 1.362	2.60 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.06 1/30 1/57	0.411 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
	3	曲げ柱 40.0 40.0	218 1126	282.0 1.000	----	146 146	103 156	103 1.503	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/37	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	4	曲げ柱 40.0 40.0	195 1126	282.0 1.000	----	143 143	101 154	101 1.516	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/36	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	5	曲げ柱 40.0 40.0	288 1126	282.0 1.000	----	155 155	110 161	110 1.468	2.60 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.05 1/30 1/41	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	6	曲げ柱 40.0 40.0	178 1126	282.0 1.000	----	141 141	100 152	100 1.527	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/35	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50



< 3 階 > RC Ho= 282.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
7		曲げ柱 40.0 40.0	257 1126	282.0 1.000	----	151 151	107 159	107 1.482	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.05 1/30 1/39	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
9		曲げ柱 43.0 86.0	157 2603	282.0 1.000	----	415 415	294 403	294 1.367	2.60 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.06 1/30 1/56	0.411 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	3.279 1/30 ----	250 1/50
119	1	曲げ柱 43.0 86.0	410 2603	282.0 1.000	----	504 504	358 423	358 1.183	1.99 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.07 1/30 1/182	0.411 1/30 1/82	13.1* 1/50 1/82	3.279 1/30 ----	250 1/50
	9	曲げ柱 43.0 86.0	409 2603	282.0 1.000	----	504 504	357 423	357 1.183	1.99 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.07 1/30 1/180	0.411 1/30 1/82	11.3* 1/50 1/82	3.279 1/30 ----	250 1/50
120	3	曲げ柱 40.0 40.0	298 1126	282.0 1.000	----	156 156	111 162	111 1.463	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/41	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	4	曲げ柱 40.0 40.0	228 1126	282.0 1.000	----	147 147	104 156	104 1.497	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/38	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	5	曲げ柱 40.0 40.0	321 1126	282.0 1.000	----	159 159	113 164	113 1.453	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/42	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	6	曲げ柱 40.0 40.0	219 1126	282.0 1.000	----	146 146	104 156	104 1.502	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/37	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
	7	曲げ柱 40.0 40.0	304 1126	282.0 1.000	----	157 157	111 162	111 1.461	2.60 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/42	0.709 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.050 1/30 ----	250 1/50
111	7	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	352.0 ----	1176 1176	334 809	334 2.421	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.60 N/mm2				(雑壁No. 7)	
109	6	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	352.0 ----	1199 1199	341 817	341 2.399	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.61 N/mm2				(雑壁No. 25)	
109	6	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	352.0 ----	52 52	15 87	15 5.857	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.17 N/mm2				(雑壁No. 29)	

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cwo</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
103	1	曲げ柱 43.0 86.0	848 2603	494.0 1.000	----	731 740	298 371	298 1.246	2.34 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.06 1/30 1/103	0.514 1/30 1/61	13.1* 1/50 1/61	5.744 1/30 ----	250 1/50
＜吹き抜け柱のF＞			2.34	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
3	4	せん断壁	2052 ----	----	379.0 ----	15541 15541	4101 4577	4400 1.116	1.00						
5		曲げ柱 120.0 55.0	1194 4646	494.0 1.000	----	795 803	324 537	324 1.660	2.60 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.03 1/30 1/27	0.576 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	8.982 1/30 ----	250 1/50
＜吹き抜け柱のF＞			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
6	7	せん断壁	2059 ----	----	379.0 ----	15552 15552	4103 4578	4400 1.116	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	827 2603	494.0 1.000	----	724 734	295 369	295 1.251	2.37 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.06 1/30 1/99	0.514 1/30 1/60	13.1* 1/50 1/60	5.744 1/30 ----	250 1/50
＜吹き抜け柱のF＞			2.37	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
104	1	曲げ柱 43.0 86.0	356 2603	494.0 1.000	----	569 579	233 331	233 1.426	2.60 1/150 1/150	0.05 1/30 1/150	0.04 1/30 1/46	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
＜吹き抜け柱のF＞			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
9		曲げ柱 43.0 86.0	357 2603	494.0 1.000	----	570 580	233 332	233 1.425	2.60 1/150 1/150	0.05 1/30 1/150	0.04 1/30 1/46	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
＜吹き抜け柱のF＞			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
105	1	曲げ柱 43.0 86.0	433 2603	494.0 1.000	----	596 605	243 338	243 1.389	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/52	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ----	250 1/50
＜吹き抜け柱のF＞			2.60	(cRmax	1/50)	※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用									
3	4	せん断壁	1596 ----	----	379.0 ----	11324 11324	2988 3665	1900 1.227	1.00						

< 2階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
5		曲げ柱 70.0 70.0	1036 3450	494.0 1.000	----	712 721	290 437	290 1.507	2.60 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.04 1/30 1/37	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.057 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
6	7	せん断壁	1605 ----	----	379.0 ----	11337 11337	2991 3666	1900 1.225	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	433 2603	494.0 1.000	----	596 606	243 338	243 1.389	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/52	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
106	1	曲げ柱 43.0 86.0	456 2603	494.0 1.000	----	603 613	246 339	246 1.379	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/54	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
9		曲げ柱 43.0 86.0	452 2603	494.0 1.000	----	602 612	246 339	246 1.380	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/54	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
107	1	曲げ柱 43.0 86.0	424 2603	494.0 1.000	----	593 603	242 337	242 1.393	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/51	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
3	4	せん断壁	1430 ----	----	379.0 ----	11079 11079	2923 3652	1900 1.249	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	658 3450	494.0 1.000	----	615 625	251 407	251 1.622	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.057 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
6	7	せん断壁	1627 ----	----	379.0 ----	11370 11370	3000 3668	1900 1.223	1.00						

< 2階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	T <sub>Mu</sub>	Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub>	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
B	D	D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	B <sub>Mu</sub>	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
108	1	9 曲げ柱	425	494.0	----	593	242	242	2.60	0.07	0.05	0.514	13.1*	5.744	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	603	337	1.393	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
		<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
108	1	9 曲げ柱	460	494.0	----	605	247	247	2.60	0.07	0.05	0.514	13.1*	5.744	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	615	340	1.377	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
		<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
109	1	9 曲げ柱	457	550.8	----	604	221	221	2.60	0.07	0.04	0.514	13.1*	6.405	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	615	340	1.535	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
		<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
109	1	9 曲げ柱	398	494.0	----	584	246	246	2.60	0.06	0.05	0.514	13.1*	5.744	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	630	340	1.384	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
		<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
3	4	せん断壁	2094	----	379.0	10798	2849	2282	1.00						
			----	----	----	10798	2282	0.801							
5	1	9 曲げ柱	609	494.0	----	602	246	246	2.60	0.07	0.04	0.465	11.3*	7.057	250
		70.0 70.0	3450	1.000	----	612	403	1.641	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
		<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
6	1	9 曲げ柱	458	607.0	----	604	201	201	2.60	0.07	0.04	0.514	13.1*	7.058	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	616	340	1.692	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
		<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													
7	1	9 曲げ柱	416	494.0	----	590	254	254	2.60	0.06	0.05	0.514	11.3*	5.744	250
		43.0 86.0	2603	1.000	----	665	347	1.365	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
		<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/ 50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用													

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
	B	D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cRmaxn	cRmaxs	cRmaxt	cRmaxb	cRmaxh	cRmaxα
9		曲げ柱 43.0 86.0	528 2603	607.0 1.000	----	627 639	209 345	209 1.656	2.60 1/150	0.08 1/30	0.04 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	7.058 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
111	1	曲げ柱 43.0 86.0	418 2603	494.0 1.000	----	590 636	248 341	248 1.375	2.60 1/150	0.06 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	11.3* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
3	4	せん断壁	2684 -----	-----	379.0 -----	11669 11669	3079 2329	2329 0.757	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	530 3450	607.0 1.000	----	580 593	193 397	193 2.055	2.60 1/150	0.06 1/30	0.03 1/30	0.465 1/50	11.3* 1/50	8.671 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
6	7	せん断壁	3081 -----	-----	731.0 -----	13635 13635	3730 1361	1361 0.365	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	486 2603	607.0 1.000	----	613 625	204 342	204 1.677	2.60 1/150	0.07 1/30	0.04 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	7.058 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
112	1	曲げ柱 43.0 86.0	479 2603	607.0 1.000	----	611 623	203 342	203 1.680	2.60 1/150	0.07 1/30	0.04 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	7.058 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
9		曲げ柱 43.0 86.0	472 2603	299.0 1.000	----	609 609	407 427	407 1.049	1.27 1/150	0.07 1/30	0.08 1/30	0.514 1/30	11.3* 1/50	3.477 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
113	1	曲げ柱 43.0 86.0	463 2603	607.0 1.000	----	606 617	201 340	201 1.689	2.60 1/150	0.07 1/30	0.04 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	7.058 1/30	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 2階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
3		曲げ柱 70.0 70.0	909 3450	299.0 1.000	----	680 680	455 479	455 1.054	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.465 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	4.271 1/30 ----	250 1/50
4	5	せん断壁	1519 ----	----	379.0 ----	27362 27362	7220 6505	5100 0.901	1.00						
6		曲げ柱 70.0 70.0	987 3450	299.0 1.000	----	700 700	468 486	468 1.038	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 1/	0.465 1/30 1/30	11.3* 1/50 1/150	4.271 1/30 ----	250 1/50
7		曲げ柱 70.0 70.0	921 3450	299.0 1.000	----	683 683	457 480	457 1.052	1.27 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.465 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	4.271 1/30 ----	250 1/50
9		曲げ柱 43.0 86.0	422 2603	299.0 1.000	----	592 592	396 423	396 1.068	1.27 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
114	1	曲げ柱 43.0 86.0	542 2603	607.0 1.000	----	632 644	210 347	210 1.649	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/27	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
9		曲げ柱 43.0 86.0	457 2603	299.0 1.000	----	604 604	404 426	404 1.054	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
115	1	曲げ柱 43.0 86.0	463 2603	607.0 1.000	----	606 617	201 340	201 1.689	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
3		曲げ柱 70.0 70.0	1169 3450	299.0 1.000	----	679 679	454 490	454 1.078	1.27 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.388 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	4.271 1/30 ----	250 1/50
4	5	せん断壁	1378 ----	----	379.0 ----	26876 26876	7091 6440	5100 0.908	1.00						
6		曲げ柱 70.0 70.0	496 3450	299.0 1.000	----	505 505	338 436	338 1.292	2.55 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.05 1/30 1/78	0.388 1/30 1/51	11.3* 1/50 1/51	4.271 1/30 ----	250 1/50

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
7		曲げ柱 70.0 70.0	959 3450	299.0 1.000	----	627 627	419 473	419 1.128	1.56 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.06 1/30 1/545	0.388 1/30 1/118	11.3* 1/50 1/118	4.271 1/30 ----	250 1/50
9		曲げ柱 43.0 86.0	426 2603	299.0 1.000	----	593 593	397 423	397 1.067	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
116	1	曲げ柱 43.0 86.0	452 2603	607.0 1.000	----	602 614	200 339	200 1.695	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
9		曲げ柱 43.0 86.0	472 2603	299.0 1.000	----	609 609	407 427	407 1.049	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
117	1	曲げ柱 43.0 86.0	432 2603	607.0 1.000	----	595 607	198 338	198 1.706	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
3		曲げ柱 70.0 70.0	979 3450	299.0 1.000	----	632 632	423 475	423 1.122	1.51 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.06 1/30 1/674	0.388 1/30 1/123	11.3* 1/50 1/123	4.271 1/30 ----	250 1/50
4	6	せん断壁	2754 ----	----	731.0 ----	91072 91072	24917 10646	10000 0.427	1.00						
7		曲げ柱 70.0 70.0	944 3450	299.0 1.000	----	623 623	417 472	417 1.132	1.59 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.06 1/30 1/476	0.388 1/30 1/114	11.3* 1/50 1/114	4.271 1/30 ----	250 1/50
9		曲げ柱 43.0 86.0	433 2603	299.0 1.000	----	596 596	398 424	398 1.064	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.08 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50
118	1	曲げ柱 43.0 86.0	368 2603	607.0 1.000	----	573 585	191 333	191 1.743	2.60 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
9		曲げ柱 43.0 86.0	359 2603	299.0 1.000	----	570 570	382 418	382 1.095	1.27 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.07 1/30 0	0.514 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	3.477 1/30 ----	250 1/50

< 2 階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	Nc	h <sub>o</sub> /Ho	hc <sub>wo</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry cRmy	cRmaxn Rmy	cRmaxs cRmp	cRmaxt cRmu	cRmaxb Rmu	cRmaxh Rsu	cRmax cα
119	1	せん断柱 43.0 86.0	828 2603	299.0 1.000	----	724 724	485 455	455 0.940	1.21 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.09 1/30 ----	0.514 1/30 ----	13.1* 1/50 ----	3.477 1/30 1/164	250 1/50 0.720
	3	曲げ柱 120.0 55.0	1064 4646	299.0 1.000	----	770 770	515 525	515 1.019	1.27 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.06 1/30 0	0.576 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.436 1/30 ----	250 1/50 ----
	4	曲げ柱 120.0 55.0	828 4646	311.0 1.000	----	724 724	466 506	466 1.086	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 0	0.576 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.655 1/30 ----	250 1/50 ----
	5	曲げ柱 120.0 55.0	1148 4646	311.0 1.000	----	786 786	506 532	506 1.051	1.27 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.05 1/30 0	0.576 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.655 1/30 ----	250 1/50 ----
	6	曲げ柱 120.0 55.0	795 4646	311.0 1.000	----	718 718	462 503	462 1.090	1.27 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 0	0.576 1/30 1/150	11.3* 1/50 1/150	5.655 1/30 ----	250 1/50 ----
	7	曲げ柱型付壁 120.0 55.0	1239 ----	299.0 1.000	297.3	4098	1378 2483	1378 1.802	1.50						
	9	せん断柱 43.0 86.0	834 2603	299.0 1.000	----	726 726	486 456	456 0.938	1.21 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.09 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.477 1/30 1/164	250 1/50 0.720
117	5	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	77 77	20 109	20 5.360	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.15	N/mm2		(雑壁No. 3)	
116	7	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	379.0 ----	702 702	185 639	185 3.450	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.38	N/mm2		(雑壁No. 4)	
119	1	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	379.0 ----	762 762	201 559	201 2.783	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.46	N/mm2		(雑壁No. 5)	
109	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	1199 1199	316 808	316 2.554	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.57	N/mm2		(雑壁No. 10)	
111	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	1199 1199	316 808	316 2.554	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.57	N/mm2		(雑壁No. 11)	
111	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	379.0 ----	1199 1199	316 808	316 2.554	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.57	N/mm2		(雑壁No. 12)	



< 2階 > RC Ho= 299.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	Nc	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry	cRmaxn	cRmaxs	cRmaxt	cRmaxb	cRmaxh	cRmaxα
									cRmy	Rmy	cRmp	cRmu	Rmu	Rsu	
111	3	雑壁 曲げ壁 (7階面外)	0	----	379.0	2682	708	708	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.82	N/mm2		(雑壁No.	21)
			----	----	----	2682	1265	1.787							
117	5	雑壁 曲げ壁 (7階面外)	0	----	379.0	172	45	45	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.25	N/mm2		(雑壁No.	23)
			----	----	----	172	178	3.922							
117	5	雑壁 曲げ壁 (7階面外)	0	----	379.0	153	40	40	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.20	N/mm2		(雑壁No.	24)
			----	----	----	153	185	4.569							

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	Nc	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	QSu	QSu/QMu	Ry	cRmaxn	cRmaxs	cRmaxt	cRmaxb	cRmaxh	cRmaxα
									cRmy	Rmy	cRmp	cRmu	Rmu	Rsu	
103	1	曲げ柱 43.0 86.0	877	494.0	----	731	298	298	2.34	0.13	0.06	0.514	13.1*	5.744	250
			2603	1.000	----	740	371	1.246	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/103	1/61	1/61	----	
			<吹き抜け柱のF> 2.34 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
3	4	せん断壁	2118	----	574.0	15639	5449	4400	1.00						
			----	----	----	15639	4777	0.877							
5		曲げ柱 120.0 55.0	1238	494.0	----	795	324	324	2.60	0.11	0.03	0.576	11.3*	8.982	250
			4646	1.000	----	803	537	1.660	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/27	1/50	1/50	----	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
6	7	せん断壁	2324	----	574.0	15945	5556	4400	1.00						
			----	----	----	15945	4795	0.863							
9		曲げ柱 43.0 86.0	857	494.0	----	724	295	295	2.37	0.13	0.06	0.514	13.1*	5.744	250
			2603	1.000	----	734	369	1.251	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/99	1/60	1/60	----	
			<吹き抜け柱のF> 2.37 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												
104	1	曲げ柱 43.0 86.0	385	494.0	----	569	233	233	2.60	0.06	0.04	0.514	13.1*	5.744	250
			2603	1.000	----	579	331	1.426	1/150	1/30	1/30	1/30	1/50	1/30	1/50
									1/150	1/150	1/46	1/50	1/50	----	
			<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用												

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
	B	D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
9		曲げ柱 43.0 86.0	387 2603	494.0 1.000	----	570 580	233 332	233 1.425	2.60 1/150	0.06 1/30	0.04 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
105	1	曲げ柱 43.0 86.0	462 2603	494.0 1.000	----	596 605	243 338	243 1.389	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
3	4	せん断壁	1712 ----	----	574.0 ----	11494 11494	4005 3724	1900 0.930	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	1075 3450	494.0 1.000	----	712 721	290 437	290 1.507	2.60 1/150	0.12 1/30	0.04 1/30	0.465 1/50	11.3* 1/50	7.057 1/30	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
6	7	せん断壁	1613 ----	----	574.0 ----	11349 11349	3954 3716	1900 0.940	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	463 2603	494.0 1.000	----	596 606	243 338	243 1.389	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
106	1	曲げ柱 43.0 86.0	485 2603	494.0 1.000	----	603 613	246 339	246 1.379	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
9		曲げ柱 43.0 86.0	482 2603	494.0 1.000	----	602 612	246 339	246 1.380	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
107	1	曲げ柱 43.0 86.0	454 2603	494.0 1.000	----	593 603	242 337	242 1.393	2.60 1/150	0.07 1/30	0.05 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	5.744 1/30	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	T <sub>Mu</sub>	Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub>	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cwo</sub>	B <sub>Mu</sub>	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
3	4	せん断壁	1559 ----	----	574.0 ----	11269 11269	3927 3711	1900 0.945	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	696 3450	494.0 1.000	----	615 625	251 407	251 1.622	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/29	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.057 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
6	7	せん断壁	1994 ----	----	574.0 ----	11906 11906	4148 3746	1900 0.903	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	454 2603	494.0 1.000	----	593 603	242 337	242 1.393	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.05 1/30 1/51	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
108	1	曲げ柱 43.0 86.0	490 2603	494.0 1.000	----	605 615	247 340	247 1.377	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/54	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
9		曲げ柱 43.0 86.0	492 2603	550.8 1.000	----	604 615	221 340	221 1.535	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/34	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.405 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
109	1	曲げ柱 43.0 86.0	535 2603	494.0 1.000	----	584 630	246 340	246 1.384	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.05 1/30 1/53	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
3	4	せん断壁	2265 ----	----	574.0 ----	11053 11053	3851 1583	1583 0.411	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	647 3450	494.0 1.000	----	602 612	246 403	246 1.641	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	7.057 1/30 ---	250 1/50
<p>&lt;吹き抜け柱のF&gt; 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用</p>															
6	7	せん断壁	3869 ----	----	687.0 ----	14737 14737	4290 2612	2612 0.609	1.00						

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
9		曲げ柱 43.0 86.0	493 2603	607.0 1.000	----	604 616	201 340	201 1.692	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ---	250 1/50
110	1	曲げ柱 43.0 86.0	643 2603	494.0 1.000	----	590 665	254 347	254 1.365	2.60 1/150 1/150	0.10 1/30 1/150	0.05 1/30 1/57	0.514 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
9		曲げ柱 43.0 86.0	562 2603	607.0 1.000	----	627 639	209 345	209 1.656	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.04 1/30 1/27	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ---	250 1/50
111	1	曲げ柱 43.0 86.0	554 2603	494.0 1.000	----	590 636	248 341	248 1.375	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.05 1/30 1/55	0.514 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.744 1/30 ---	250 1/50
3	4	せん断壁	3050 ----	----	687.0 ----	12200 12200	3552 2392	2392 0.674	1.00						
5		曲げ柱 70.0 70.0	575 3450	607.0 1.000	----	580 593	193 397	193 2.055	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.03 1/30 1/16	0.465 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	8.671 1/30 ---	250 1/50
6	7	せん断壁	3710 ----	----	1039.0 ----	14517 14517	2794 2150	2150 0.770	1.00						
9		曲げ柱 43.0 86.0	521 2603	607.0 1.000	----	613 625	204 342	204 1.677	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ---	250 1/50
112	1	曲げ柱 43.0 86.0	514 2603	607.0 1.000	----	611 623	203 342	203 1.680	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/26	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ---	250 1/50

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸-軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
2	曲げ柱	35.0 35.0	112 862	258.0 1.000	----	89 89	69 118	69 1.710	2.60 1/150 1/150	0.05 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3	曲げ柱型付壁	35.0 35.0	278 ----	191.0 0.838	----	287	152 491	152 3.231	1.50						
4	曲げ柱	35.0 35.0	176 862	191.0 0.838	----	96 96	101 123	101 1.222	2.00 1/150 1/150	0.08 1/30 1/179	0.06 1/30 1/123	0.694 1/30 1/68	13.1* 1/50 1/81	5.457 1/30 ----	250 1/50
5	曲げ柱	35.0 35.0	369 862	258.0 1.000	----	116 116	90 138	90 1.546	2.60 1/150 1/150	0.17 1/30 1/150	0.05 1/30 1/34	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
6	曲げ柱	35.0 35.0	183 862	258.0 1.000	----	97 97	75 124	75 1.644	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/28	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
7	曲げ柱	35.0 35.0	194 862	228.0 1.000	----	98 98	86 124	86 1.446	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.05 1/30 1/43	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.514 1/30 ----	250 1/50
9	せん断柱	43.0 86.0	661 2603	228.0 1.000	----	671 671	589 511	511 0.868	1.06 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/214	250 1/50 0.788
113	1	曲げ柱	497 2603	607.0 1.000	----	606 617	201 340	201 1.689	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
2	曲げ柱	35.0 35.0	93 862	258.0 1.000	----	87 87	67 116	67 1.731	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3	せん断柱	70.0 70.0	1183 3450	228.0 1.000	----	748 748	656 575	575 0.876	1.15 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.465 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/182	250 1/50 0.720
4	せん断柱	70.0 70.0	1132 3450	228.0 1.000	----	735 735	645 571	571 0.885	1.15 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.465 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/179	250 1/50 0.720

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
5		せん断柱 70.0 70.0	917 3450	228.0 1.000	----	616 616	541 540	0.999	1.26 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.388 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/150	250 1/50 0.720
6		せん断柱 70.0 70.0	1194 3450	228.0 1.000	----	751 751	658 576	0.875	1.14 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.465 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/182	250 1/50 0.720
7		せん断柱 70.0 70.0	1209 3450	228.0 1.000	----	754 754	662 577	0.872	1.14 1/150 1/150	0.14 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.465 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/183	250 1/50 0.720
9		せん断柱 43.0 86.0	651 2603	228.0 1.000	----	668 668	586 510	0.871	1.06 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/213	250 1/50 0.788
10		曲げ柱 45.0 45.0	148 1426	248.0 1.000	----	188 188	152 182	1.194	2.06 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.05 1/30 1/159	0.700 1/30 1/77	13.1* 1/50 1/77	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
11		曲げ柱 45.0 45.0	246 1426	248.0 1.000	----	204 204	164 189	1.153	1.77 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.06 1/30 1/286	0.700 1/30 1/98	13.1* 1/50 1/98	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
114	1	曲げ柱 43.0 86.0	577 2603	607.0 1.000	----	632 644	210 347	1.649	2.60 1/150 1/150	0.09 1/30 1/150	0.04 1/30 1/27	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50 ----
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
2		曲げ柱 35.0 35.0	86 862	258.0 1.000	----	86 86	67 116	1.739	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50 ----
3	7	せん断壁	1203 ----	----	308.0 ----	65447 65447	21249 5848	0.275	1.00						
9		せん断柱 43.0 86.0	675 2603	228.0 1.000	----	676 676	593 512	0.864	1.06 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/216	250 1/50 0.788
10		曲げ柱 45.0 45.0	14 1426	248.0 1.000	----	167 167	134 171	1.272	2.47 1/150 1/150	0.00 1/30 1/150	0.05 1/30 1/87	0.700 1/30 1/55	13.1* 1/50 1/55	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----
11		曲げ柱 45.0 45.0	12 1426	248.0 1.000	----	166 166	134 171	1.273	2.47 1/150 1/150	0.00 1/30 1/150	0.05 1/30 1/87	0.700 1/30 1/55	13.1* 1/50 1/55	5.511 1/30 ----	250 1/50 ----

< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
115	1	曲げ柱 43.0 86.0	498 2603	607.0 1.000	----	606 617	201 340	201 1.689	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
	2	曲げ柱 35.0 35.0	88 862	258.0 1.000	----	86 86	67 116	67 1.736	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
	3	せん断柱 70.0 70.0	1461 3450	228.0 1.000	----	749 749	657 584	584 0.889	1.16 1/150 1/150	0.17 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.388 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/178	250 1/50 0.720
	4	曲げ柱 70.0 70.0	925 3450	372.0 1.000	----	618 618	333 425	333 1.277	2.49 1/150 1/150	0.11 1/30 1/150	0.05 1/30 1/85	0.388 1/30 1/54	11.3* 1/50 1/54	5.314 1/30 ----	250 1/50
	5	曲げ柱 70.0 70.0	1058 3450	372.0 1.000	----	652 652	351 435	351 1.242	2.32 1/150 1/150	0.12 1/30 1/106	0.05 1/30 1/62	0.388 1/30 1/62	11.3* 1/50 1/62	5.314 1/30 ----	250 1/50
	6	曲げ柱 70.0 70.0	715 3450	372.0 1.000	----	564 564	303 408	303 1.345	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.04 1/30 1/61	0.388 1/30 1/50	11.3* 1/50 1/50	5.314 1/30 ----	250 1/50
	7	せん断柱 70.0 70.0	1309 3450	228.0 1.000	----	713 713	626 572	572 0.914	1.18 1/150 1/150	0.15 1/30 1/150	0.08 1/30 ----	0.388 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	3.257 1/30 1/171	250 1/50 0.720
	9	せん断柱 43.0 86.0	647 2603	228.0 1.000	----	667 667	585 510	510 0.872	1.07 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/213	250 1/50 0.788
	10	曲げ柱 45.0 45.0	65 1426	248.0 1.000	----	175 175	141 175	141 1.239	2.31 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.05 1/30 1/108	0.700 1/30 1/63	13.1* 1/50 1/63	5.511 1/30 ----	250 1/50
	11	曲げ柱 45.0 45.0	124 1426	248.0 1.000	----	185 185	149 180	149 1.206	2.13 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/141	0.700 1/30 1/73	13.1* 1/50 1/73	5.511 1/30 ----	250 1/50
116	1	曲げ柱 43.0 86.0	487 2603	607.0 1.000	----	602 614	200 339	200 1.695	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cwo</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
2		曲げ柱 35.0 35.0	91 862	258.0 1.000	----	87 87	67 116	67 1.733	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/24	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3		曲げ柱 35.0 35.0	252 862	258.0 1.000	----	104 104	81 129	81 1.598	2.60 1/150 1/150	0.12 1/30 1/150	0.05 1/30 1/30	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
4	5	曲げ壁	546 ----	----	452.0 ----	9197 9197	2035 2214	2035 1.088	1.29						
6		曲げ柱 35.0 35.0	172 862	402.0 1.000	----	96 96	48 123	48 2.576	2.60 1/150 1/150	0.08 1/30 1/150	0.03 1/30 1/10	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	11.486 1/30 ----	250 1/50
7		曲げ柱 35.0 35.0	282 862	228.0 1.000	----	107 107	94 132	94 1.398	2.60 1/150 1/150	0.13 1/30 1/150	0.05 1/30 1/50	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	6.514 1/30 ----	250 1/50
9		せん断柱 43.0 86.0	746 2603	228.0 1.000	----	698 698	613 518	518 0.845	1.04 1/150 1/174	0.11 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/223	250 1/50 0.788
10		曲げ柱 45.0 45.0	55 1426	248.0 1.000	----	173 173	140 174	140 1.245	2.34 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.05 1/30 1/103	0.700 1/30 1/61	13.1* 1/50 1/61	5.511 1/30 ----	250 1/50
11		曲げ柱 45.0 45.0	95 1426	248.0 1.000	----	180 180	145 177	145 1.222	2.22 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/123	0.700 1/30 1/68	13.1* 1/50 1/68	5.511 1/30 ----	250 1/50
117	1	曲げ柱 43.0 86.0	467 2603	607.0 1.000	----	595 607	198 338	198 1.706	2.60 1/150 1/150	0.07 1/30 1/150	0.04 1/30 1/25	0.514 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.058 1/30 ----	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
2		曲げ柱 35.0 35.0	80 862	258.0 1.000	----	85 85	66 115	66 1.746	2.60 1/150 1/150	0.04 1/30 1/150	0.04 1/30 1/23	0.694 1/30 1/50	13.1* 1/50 1/50	7.371 1/30 ----	250 1/50
3	7	せん断壁	6668 ----	----	1039.0 ----	270845 270845	52136 15201	15201 0.292	1.00						
9		せん断柱 43.0 86.0	649 2603	228.0 1.000	----	667 667	585 510	510 0.872	1.06 1/150 1/174	0.10 1/30 1/174	0.10 1/30 ----	0.514 1/30 ----	11.3* 1/50 ----	2.651 1/30 1/213	250 1/50 0.788



< 1 階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
10		曲げ柱 45.0 45.0	57 1426	248.0 1.000	----	174 174	140 174	140 1.244	2.33 1/150	0.02 1/30	0.05 1/30	0.700 1/30	13.1* 1/50	5.511 1/30	250 1/50
11		曲げ柱 45.0 45.0	103 1426	248.0 1.000	----	181 181	146 178	146 1.217	2.19 1/150	0.03 1/30	0.05 1/30	0.700 1/30	13.1* 1/50	5.511 1/30	250 1/50
118	1	曲げ柱 43.0 86.0	403 2603	607.0 1.000	----	573 585	191 333	191 1.743	2.60 1/150	0.06 1/30	0.04 1/30	0.514 1/50	13.1* 1/50	7.058 1/30	250 1/50
<吹き抜け柱のF> 2.60 (cRmax 1/50) ※曲げ・せん断終局強度は最上階柱頭、最下階柱脚を採用															
2		曲げ柱 35.0 35.0	142 862	258.0 1.000	----	92 92	72 120	72 1.680	2.60 1/150	0.07 1/30	0.04 1/30	0.694 1/30	13.1* 1/50	7.371 1/30	250 1/50
9		せん断柱 43.0 86.0	610 2603	228.0 1.000	----	654 654	574 507	507 0.883	1.07 1/174	0.09 1/30	0.10 1/30	0.514 1/30	11.3* 1/50	2.651 1/209	250 0.788
10		曲げ柱 45.0 45.0	54 1426	248.0 1.000	----	173 173	140 174	140 1.246	2.34 1/150	0.02 1/30	0.05 1/30	0.700 1/30	13.1* 1/50	5.511 1/30	250 1/50
11		曲げ柱 45.0 45.0	101 1426	248.0 1.000	----	181 181	146 178	146 1.218	2.20 1/150	0.03 1/30	0.05 1/30	0.700 1/30	13.1* 1/50	5.511 1/30	250 1/50
119	1	せん断柱 43.0 86.0	896 2603	228.0 1.000	----	746 746	654 530	530 0.810	1.01 1/174	0.14 1/30	0.10 1/30	0.514 1/30	13.1* 1/50	2.651 1/239	250 0.788
2		曲げ柱 35.0 35.0	13 862	228.0 1.000	----	77 77	68 110	68 1.628	2.60 1/150	0.01 1/30	0.04 1/30	0.694 1/30	13.1* 1/50	6.514 1/30	250 1/50
3		せん断柱 120.0 55.0	1519 4646	228.0 1.000	----	855 855	750 639	639 0.851	1.12 1/150	0.13 1/30	0.07 1/30	0.576 1/30	11.3* 1/50	4.145 1/190	250 0.720
7	9	せん断壁	2944 ----	----	308.0 ----	38099 38099	12370 3700	3700 0.299	1.00						
10		曲げ柱 45.0 45.0	85 1426	248.0 1.000	----	178 178	144 176	144 1.227	2.25 1/150	0.02 1/30	0.05 1/30	0.700 1/30	13.1* 1/50	5.511 1/30	250 1/50

< 1階 > RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	hw	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /F <sub>c</sub>	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B D D'	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	hcw <sub>o</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub> cR <sub>my</sub>	cR <sub>maxn</sub> R <sub>my</sub>	cR <sub>maxs</sub> cR <sub>mp</sub>	cR <sub>maxt</sub> cR <sub>mu</sub>	cR <sub>maxb</sub> R <sub>mu</sub>	cR <sub>maxh</sub> R <sub>su</sub>	cR <sub>max</sub> cα
11		曲げ柱 45.0 45.0	101 1426	248.0 1.000	----	181 181	146 178	146 1.218	2.20 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/127	0.700 1/30 1/69	13.1* 1/50 1/69	5.511 1/30 ----	250 1/50
121	2	せん断柱型付壁 35.0 35.0	512 ----	258.0 1.000	----	1094	673 453	453 0.673	1.00						
8		曲げ柱 45.0 45.0	210 1426	248.0 1.000	----	198 198	160 186	160 1.167	1.88 1/150 1/150	0.06 1/30 1/150	0.06 1/30 1/225	0.700 1/30 1/90	13.1* 1/50 1/90	5.511 1/30 ----	250 1/50
9		曲げ柱 45.0 45.0	97 1426	248.0 1.000	----	180 180	145 177	145 1.221	2.21 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/124	0.700 1/30 1/68	13.1* 1/50 1/68	5.511 1/30 ----	250 1/50
10		曲げ柱 45.0 45.0	112 1426	248.0 1.000	----	183 183	147 179	147 1.212	2.17 1/150 1/150	0.03 1/30 1/150	0.05 1/30 1/133	0.700 1/30 1/71	13.1* 1/50 1/71	5.511 1/30 ----	250 1/50
11		曲げ柱 45.0 45.0	75 1426	248.0 1.000	----	177 177	142 176	142 1.233	2.28 1/150 1/150	0.02 1/30 1/150	0.05 1/30 1/113	0.700 1/30 1/64	13.1* 1/50 1/64	5.511 1/30 ----	250 1/50
122	8 10	せん断壁	341 ----	----	308.0 ----	60455 60455	19628 6482	6482 0.330	1.00						
116	7	雑壁 曲げ壁 (フレーム面内)	0 ----	----	308.0 ----	2704 2704	878 1270	878 1.447	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	1.01 N/mm2				(雑壁No. 1)	
109	1	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	308.0 ----	1007 1007	327 742	327 2.270	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.64 N/mm2				(雑壁No. 8)	
111	1	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	308.0 ----	1007 1007	327 742	327 2.270	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.64 N/mm2				(雑壁No. 9)	
109	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	687.0 ----	1199 1199	349 817	349 2.341	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.62 N/mm2				(雑壁No. 10)	
111	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	687.0 ----	1199 1199	349 817	349 2.341	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.62 N/mm2				(雑壁No. 11)	
111	3	雑壁 曲げ壁 (フレーム面外)	0 ----	----	687.0 ----	1199 1199	349 817	349 2.341	1.50 <雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.62 N/mm2				(雑壁No. 12)	

&lt; 1階 &gt; RC Ho= 228.0

フレーム	軸 - 軸	分類	N	h <sub>o</sub>	h <sub>w</sub>	TMu	QMu	Qu	F	N/bDFc	τ <sub>u</sub> /Fc	p <sub>t</sub>	s/db	h <sub>o</sub> /D	s
		B	N <sub>c</sub>	h <sub>o</sub> /H <sub>o</sub>	h <sub>cw</sub>	BMu	Q <sub>Su</sub>	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>y</sub>	cR <sub>maxn</sub>	cR <sub>maxs</sub>	cR <sub>maxt</sub>	cR <sub>maxb</sub>	cR <sub>maxh</sub>	cR <sub>maxα</sub>
		D	D'						cR <sub>my</sub>	R <sub>my</sub>	cR <sub>mp</sub>	cR <sub>mu</sub>	R <sub>mu</sub>	R <sub>su</sub>	
111	5	雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0	----	308.0	2592 2592	842 1425	842 1.693	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.83	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No. 13)
111	6	雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0	----	308.0	1008 1008	327 852	327 2.604	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.54	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No. 14)
112	7	雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0	----	308.0	4266 4266	1385 1618	1385 1.168	1.28	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	1.26	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No. 15)
112	9	雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0	----	308.0	1101 1101	358 780	358 2.181	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.67	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No. 16)
116	5	雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0	----	308.0	172 172	56 187	56 3.349	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.31	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No. 18)
116	5	雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0	----	308.0	174 174	56 209	56 3.706	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.26	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No. 19)
119	2	雑壁	曲げ壁 (フレーム面外)	0	----	308.0	1160 1160	377 819	377 2.175	1.50	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	0.58	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No. 20)
122	1	雑壁	せん断壁 (フレーム面内)	0	----	308.0	17615 17615	5719 3936	3936 0.688	1.00	<雑壁 τ <sub>u</sub> >	1.48	N/mm <sup>2</sup>		(雑壁No. 27)

【RC鉛直部材の強度寄与係数】 Y方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

- 分類 : 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱、極脆性袖壁付柱、せん断袖壁付柱、曲げ袖壁付柱、曲げ壁、せん断壁、せん断柱型付壁、曲げ柱型付壁
- Q<sub>Su</sub>/Q<sub>Mu</sub> : せん断終局強度/曲げ終局強度時のせん断力  
 R<sub>my</sub>, R<sub>su</sub> : 柱の曲げ降伏層間変形角、せん断柱の終局時層間変形角  
 α<sub>m1</sub> : F 1=0.8の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m2</sub> : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m3</sub> : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m4</sub> : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>m5</sub> : 1.27 ≤ F 1の場合の曲げ柱の強度寄与係数  
 α<sub>s1</sub> : F 1=0.8の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s2</sub> : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s3</sub> : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s4</sub> : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合のせん断柱の強度寄与係数  
 α<sub>s5</sub> : 1.27 ≤ F 1の場合のせん断柱の強度寄与係数
- F, G-No. : F指標値とそのグループ番号  
 Q<sub>u</sub> : 保有せん断力 (kN)  
 F 1 : 第1グループのF指標値  
 α 1 : F 1=0.8の場合の強度寄与係数 α  
 α 2 : 1.0 ≤ F 1 < 1.1の場合の強度寄与係数 α  
 α 3 : 1.1 ≤ F 1 < 1.2の場合の強度寄与係数 α  
 α 4 : 1.2 ≤ F 1 < 1.27の場合の強度寄与係数 α  
 α 5 : 1.27 ≤ F 1の場合の強度寄与係数 α  
 \*印は、強度寄与係数を直接指定した場合を示す。 極脆性柱・せん断柱・曲げ柱それぞれで最小となるαに“<”付を出力
- R 1 : 第1グループの終局強度時変形角 以下に各グループが第1グループになる場合のF 1との対応を示す。

・RC階、混合RC階

G-No.	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F1	0.8	1.0	1.1	1.2	1.27	1.4	1.5	1.75	2.0	2.25	2.6	3.0	3.2
R1	1/500	1/250	1/200	1/167	1/150	1/135	1/125	1/100	1/82	1/66	1/50	1/35	1/30

< 3階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub>	R <sub>my</sub>	R <sub>su</sub>	α 1	α s1	α 2	α s2	α 3	α s3	α 4	α s4	α 5	α s5	
									α m1		α m2		α m3		α m4		α m5		
102	3	曲げ柱	2.60	(11)	112	1/150	<0.510 >	<0.720 >	<0.825 >	<0.929 >	<1.000 >								
		曲げ柱	2.60	(11)	106	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	114	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	106	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	112	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	106	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	112	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
103	1	曲げ柱	1.91	(8)	362	1/150	<0.510 >	<0.720 >	<0.825 >	<0.929 >	<1.000 >								
		曲げ柱	1.90	(8)	363	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
104	1	曲げ柱	2.60	(11)	294	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	104	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	102	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	109	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	101	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								
		曲げ柱	2.60	(11)	101	1/150	0.510	0.720	0.825	0.929	1.000								

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_u}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$	$\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$	$\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$	$\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$	$\alpha m5$	$\alpha s5$
	7	曲げ柱	2.60	(11)	105	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
	9	曲げ柱	2.60	(11)	293	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
105	1	曲げ柱	2.60	(11)	307	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
	3	曲げ柱	1.54	(7)	251	1/185	0.559			0.817			0.947			1.000			<1.000 >		
	4	6	せん断壁	1.00	(2)	7400	---	1.000*		1.000*											
	7	曲げ柱	1.44	(6)	256	1/185	<0.559 >			<0.817 >			<0.947 >			<1.000 >			<1.000 >		
	9	曲げ柱	2.60	(11)	308	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
106	1	曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
	9	曲げ柱	2.60	(11)	308	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
107	1	曲げ柱	2.60	(11)	306	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
	3	曲げ柱	2.31	(10)	217	1/150	<0.510 >			<0.720 >			<0.825 >			<0.929 >			<1.000 >		
	7	曲げ柱	2.25	(10)	221	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
	9	曲げ柱	2.60	(11)	306	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
108	1	曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
	9	曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
109	1	曲げ柱	2.60	(11)	306	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
	3	せん断柱	1.25	(4)	280	1/150	<0.518 >			<0.731 >			<0.838 >			<0.943 >					
	4	6	せん断壁	1.00	(2)	3885	---	0.650	0.518	0.720	0.731		0.825	0.838		0.929	0.943				
	7	極脆性柱	0.80	(1)	564	---	<1.000 >														
	9	曲げ柱	2.60	(11)	314	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
110	1	曲げ柱	1.65	(7)	369	1/150	<0.510 >			<0.720 >			<0.825 >			<0.929 >			1.000		
	9	曲げ柱	2.51	(10)	321	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
111	1	曲げ柱	1.65	(7)	369	1/150	0.510			0.720			0.825			0.929			1.000		
	3	せん断柱	1.21	(4)	300	1/150	0.540			0.762			0.874			0.983					
					0.944	1/162	0.510	0.540		0.720	0.762		0.825	0.874		0.929	0.983				

## &lt; 3階 &gt; RC

階	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
4			せん断柱	1.20	( 4)	311	1/150	0.550		0.776		0.889		1.000			
6	7		せん断壁	1.00	( 2)	0.928 1318	1/167 ---	0.510 0.650	0.550	0.720 1.000	0.776	0.825 0.889	0.889	0.929 1.000	1.000		
9			曲げ柱	2.60	(11)	314	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
112	1		曲げ柱	2.60	(11)	312	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)	312	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
113	1		曲げ柱	2.60	(11)	305	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
3			せん断柱	1.06	( 2)	309	1/185	<0.625 >		<0.914 >							
4			曲げ柱型付壁	1.50	( 7)	0.894 708	1/217 ---	0.559 0.650	0.625	0.817 1.000	0.914	1.000		1.000		1.000	
6			せん断柱型付壁	1.00	( 2)	1244	---	0.650		1.000							
7			せん断柱	1.05	( 2)	315	1/185	0.634		0.927							
9			曲げ柱	2.60	(11)	0.881 305	1/222 1/150	0.559 0.510	0.634	0.817 0.720	0.927	0.825		0.929		1.000	
114	1		曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115	1		曲げ柱	2.60	(11)	306	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
3			曲げ柱	2.25	(10)	221	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
7			曲げ柱	2.34	(10)	215	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)	306	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116	1		曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)	309	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
117	1		曲げ柱	2.60	(11)	307	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
3			曲げ柱	1.53	( 7)	252	1/185	0.559		0.817		0.947		1.000		1.000	
4	6		せん断壁	1.00	( 2)	7400	---	1.000*		1.000*							
7			曲げ柱	1.58	( 7)	250	1/185	0.559		0.817		0.947		1.000		1.000	
9			曲げ柱	2.60	(11)	307	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 3階 &gt; RC

階	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
118	1		曲げ柱	2.60	(11)	296	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3		曲げ柱	2.60	(11)	103	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4		曲げ柱	2.60	(11)	101	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	5		曲げ柱	2.60	(11)	110	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6		曲げ柱	2.60	(11)	100	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7		曲げ柱	2.60	(11)	107	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	2.60	(11)	294	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
119	1		曲げ柱	1.99	(8)	358	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.99	(8)	357	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
120	3		曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4		曲げ柱	2.60	(11)	104	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	5		曲げ柱	2.60	(11)	113	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6		曲げ柱	2.60	(11)	104	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7		曲げ柱	2.60	(11)	111	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
111	7	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	334		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
109	6	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	341		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
109	6	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	15		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

階	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
103	1		曲げ柱	2.34	(10)	298	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	3	4	せん断壁	1.00	(2)	4400	---	1.000*		1.000*							
	5		曲げ柱	2.60	(11)	324	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	6	7	せん断壁	1.00	(2)	4400	---	1.000*		1.000*							
	9		曲げ柱	2.37	(10)	295	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$ / $\frac{Q_{Mu}}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
104	1	曲げ柱	2.60	(11)	233	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	233	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
105	1	曲げ柱	2.60	(11)	243	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	290	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	243	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
106	1	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
107	1	曲げ柱	2.60	(11)	242	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	251	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	242	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
108	1	曲げ柱	2.60	(11)	247	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	221	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109	1	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	2282	---	0.650		1.000							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	2539	---	0.650		1.000							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
110	1	曲げ柱	2.60	(11)	254	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	209	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
111	1	曲げ柱	2.60	(11)	248	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	



## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$	$\frac{Q_u}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
	3	4	せん断壁	1.00	(2)	2329	---	---	0.650		1.000							
	5		曲げ柱	2.60	(11)	193	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7	せん断壁	1.00	(2)	1361	---	---	0.650		1.000							
	9		曲げ柱	2.60	(11)	204	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
112	1		曲げ柱	2.60	(11)	203	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	407	1/150	---	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
113	1		曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3		曲げ柱	1.27	(5)	455	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4	5	せん断壁	1.00	(2)	5100	---	---	1.000*		1.000*							
	6		曲げ柱	1.27	(5)	468	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7		曲げ柱	1.27	(5)	457	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	396	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
114	1		曲げ柱	2.60	(11)	210	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	404	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115	1		曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3		曲げ柱	1.27	(5)	454	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4	5	せん断壁	1.00	(2)	5100	---	---	1.000*		1.000*							
	6		曲げ柱	2.55	(10)	338	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7		曲げ柱	1.56	(7)	419	1/150	---	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	397	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116	1		曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	1.27	(5)	407	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
117	1		曲げ柱	2.60	(11)	198	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3		曲げ柱	1.51	(7)	423	1/150	---	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$	
	4	6	せん断壁	1.00	(2)	10000	---	1.000*		1.000*								
	7		曲げ柱	1.59	(7)	417	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	9		曲げ柱	1.27	(5)	398	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
118	1		曲げ柱	2.60	(11)	191	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	9		曲げ柱	1.27	(5)	382	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
119	1		せん断柱	1.21	(4)	455	1/150	<0.543 >		<0.766 >		<0.878 >		<0.988 >				
	3		曲げ柱	1.27	(5)	0.940 515	1/164 1/150	0.510	0.543	0.720	0.766	0.825	0.878	0.929	0.988		1.000	
	4		曲げ柱	1.27	(5)	466	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	5		曲げ柱	1.27	(5)	506	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	6		曲げ柱	1.27	(5)	462	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000		
	7		曲げ柱型付壁	1.50	(7)	1378	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
	9		せん断柱	1.21	(4)	456 0.938	1/150 1/164	0.544	0.544	0.767	0.767	0.879	0.879	0.990	0.990			
117	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	20		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
116	7	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	185		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
119	1	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	201		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
109	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	316		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	316		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	316		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	708		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
117	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	45		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		
117	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	40		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000		

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
103	1		曲げ柱	2.34	(10)	298	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	3	4	せん断壁	1.00	(2)	4400	---	1.000*		1.000*							
	5		曲げ柱	2.60	(11)	324	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
	6	7	せん断壁	1.00	(2)	4400	---	1.000*		1.000*							

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	$\frac{Q_u}{Q_{Su}}$ / $\frac{Q_{Mu}}{Q_{Mu}}$	$\frac{R_{my}}{R_{su}}$	$\alpha 1$ $\alpha_{m1}$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha_{m2}$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha_{m3}$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha_{m4}$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha_{m5}$	$\alpha s5$
	9	曲げ柱	2.37	(10)	295	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
104	1	曲げ柱	2.60	(11)	233	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	233	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
105	1	曲げ柱	2.60	(11)	243	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	290	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	243	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
106	1	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
107	1	曲げ柱	2.60	(11)	242	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	251	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	1900	---	1.000*		1.000*							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	242	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
108	1	曲げ柱	2.60	(11)	247	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	221	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
109	1	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	4 せん断壁	1.00	(2)	1583	---	0.650		1.000							
	5	曲げ柱	2.60	(11)	246	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	7 せん断壁	1.00	(2)	2612	---	0.650		1.000							
	9	曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
110	1	曲げ柱	2.60	(11)	254	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	曲げ柱	2.60	(11)	209	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

< 1 階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
111	1	曲げ柱	2.60 (11)	248	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	せん断壁	1.00 (2)	2392	---	0.650		1.000							
	5	曲げ柱	2.60 (11)	193	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	せん断壁	1.00 (2)	2150	---	0.650		1.000							
	9	曲げ柱	2.60 (11)	204	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
112	1	曲げ柱	2.60 (11)	203	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2	曲げ柱	2.60 (11)	69	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	曲げ柱型付壁	1.50 (7)	152	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
	4	曲げ柱	2.00 (9)	101	1/179	0.551		0.801		0.927		1.000		<1.000 >	
	5	曲げ柱	2.60 (11)	90	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	曲げ柱	2.60 (11)	75	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7	曲げ柱	2.60 (11)	86	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	せん断柱	1.06 (2)	511	1/174	0.627		0.908							
113	1	曲げ柱	2.60 (11)	201	1/150	0.510	0.627	0.720	0.908	0.825		0.929		1.000	
	2	曲げ柱	2.60 (11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	せん断柱	1.15 (3)	575	1/150	0.582		0.821		0.941					
	4	せん断柱	1.15 (3)	571	1/150	0.576	0.582	0.814	0.821	0.825	0.941				
	5	せん断柱	1.26 (4)	540	1/150	<0.510 >	<0.510 >	<0.721 >	<0.721 >	<0.826 >	<0.826 >	<0.929 >			
	6	せん断柱	1.14 (3)	576	1/150	0.583	0.510	0.823	0.721	0.825	0.826	0.929	0.929		
	7	せん断柱	1.14 (3)	577	1/150	0.585	0.510	0.825	0.721	0.825	0.826	0.943			
	9	せん断柱	1.06 (2)	510	1/174	0.624	0.585	0.905	0.720	0.825	0.825	0.946			
	10	曲げ柱	2.06 (9)	152	1/150	<0.510 >	0.624	<0.720 >	0.905	<0.825 >		<0.929 >		1.000	
	11	曲げ柱	1.77 (8)	164	1/150	<0.510 >		<0.720 >		<0.825 >		<0.929 >		<1.000 >	
114	1	曲げ柱	2.60 (11)	210	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

< 1階 > RC

フレーム	軸 - 軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
	2	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	7 せん断壁	1.00	(2)	5848	---	0.650		1.000							
	9	せん断柱	1.06	(2)	512	1/174	0.629		0.912							
	10	曲げ柱	2.47	(10)	0.864 134	1/216 1/150	0.544 0.510	0.629	0.788 0.720	0.912			0.825	0.929		1.000
	11	曲げ柱	2.47	(10)	134	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
115	1	曲げ柱	2.60	(11)	201	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	せん断柱	1.16	(3)	584	1/150	0.574		0.810		0.928					
	4	曲げ柱	2.49	(10)	0.889 333	1/178 1/150	0.540 0.510	0.574	0.720 0.720	0.810	0.825 0.825	0.928	0.929		1.000	
	5	曲げ柱	2.32	(10)	351	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	6	曲げ柱	2.60	(11)	303	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7	せん断柱	1.18	(3)	572	1/150	<0.558 >		<0.788 >		<0.903 >					
	9	せん断柱	1.07	(2)	0.914 510	1/171 1/174	0.510 0.624	0.558	0.720 0.903	0.788	0.825 0.903					
	10	曲げ柱	2.31	(10)	0.872 141	1/213 1/150	0.544 0.510	0.624	0.788 0.720	0.903			0.825	0.929		1.000
	11	曲げ柱	2.13	(9)	149	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
116	1	曲げ柱	2.60	(11)	200	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2	曲げ柱	2.60	(11)	67	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	曲げ柱	2.60	(11)	81	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	4	5 曲げ壁	1.29	(5)	2035	---	0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
	6	曲げ柱	2.60	(11)	48	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	7	曲げ柱	2.60	(11)	94	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9	せん断柱	1.04	(2)	518	1/174	0.644		0.932							
	10	曲げ柱	2.34	(10)	0.845 140	1/223 1/150	0.544 0.510	0.644	0.788 0.720	0.932			0.825	0.929		1.000
	11	曲げ柱	2.22	(9)	145	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	

< 1階 > RC

フレーム	軸	軸	分類	F	G-No.	Q <sub>Su</sub> /Q <sub>Mu</sub>	Q <sub>u</sub> /Q <sub>Mu</sub>	R <sub>my</sub> /R <sub>su</sub>	α <sub>1</sub> α <sub>m1</sub>	α <sub>s1</sub>	α <sub>2</sub> α <sub>m2</sub>	α <sub>s2</sub>	α <sub>3</sub> α <sub>m3</sub>	α <sub>s3</sub>	α <sub>4</sub> α <sub>m4</sub>	α <sub>s4</sub>	α <sub>5</sub> α <sub>m5</sub>	α <sub>s5</sub>
117	1		曲げ柱	2.60	(11)		198	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2		曲げ柱	2.60	(11)		66	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	3	7	せん断壁	1.00	(2)		15201	---	0.650		1.000							
	9		せん断柱	1.06	(2)		510	1/174	0.624		0.904							
	10		曲げ柱	2.33	(10)		0.872 140	1/213 1/150	0.544 0.510	0.624	0.788 0.720	0.904	0.825		0.929		1.000	
	11		曲げ柱	2.19	(9)		146	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
118	1		曲げ柱	2.60	(11)		191	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	2		曲げ柱	2.60	(11)		72	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		せん断柱	1.07	(2)		507	1/174	<0.616 >		<0.892 >							
	10		曲げ柱	2.34	(10)		0.883 140	1/209 1/150	0.544 0.510	0.616	0.788 0.720	0.892	0.825		0.929		1.000	
	11		曲げ柱	2.20	(9)		146	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
119	1		せん断柱	1.01	(2)		530	1/174	0.672		0.973							
	2		曲げ柱	2.60	(11)		0.810 68	1/239 1/150	0.544 0.510	0.672	0.788 0.720	0.973	0.825		0.929		1.000	
	3		せん断柱	1.12	(3)		639	1/150	0.599		0.846		0.969					
	7	9	せん断壁	1.00	(2)		0.851 3700	1/190 ---	0.510 0.650	0.599	0.720 1.000	0.846	0.825	0.969				
	10		曲げ柱	2.25	(10)		144	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	11		曲げ柱	2.20	(9)		146	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
121	2		せん断柱型付壁	1.00	(2)		453	---	0.650		1.000							
	8		曲げ柱	1.88	(8)		160	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	9		曲げ柱	2.21	(9)		145	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	10		曲げ柱	2.17	(9)		147	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
	11		曲げ柱	2.28	(10)		142	1/150	0.510		0.720		0.825		0.929		1.000	
122	8	10	せん断壁	1.00	(2)		6482	---	0.650		1.000							

< 1 階 > RC

FL	軸	軸	分類	F	G-No.	Qu QSu/QMu	Rmy Rsu	$\alpha 1$ $\alpha m1$	$\alpha s1$	$\alpha 2$ $\alpha m2$	$\alpha s2$	$\alpha 3$ $\alpha m3$	$\alpha s3$	$\alpha 4$ $\alpha m4$	$\alpha s4$	$\alpha 5$ $\alpha m5$	$\alpha s5$
116	7	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	878		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
109	1	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	327		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	1	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	327		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
109	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	349		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	349		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	3	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	349		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	842		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
111	6	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	327		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
112	7	雑壁	曲げ壁	1.28	(5)	1385		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
112	9	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	358		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
116	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	56		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
116	5	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	56		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
119	2	雑壁	曲げ壁	1.50	(7)	377		0.650		1.000		1.000		1.000		1.000	
122	1	雑壁	せん断壁	1.00	(2)	3936		0.650		1.000							





【鉛直部材の諸元：(伏図)】 Y方向 負加力時 2次診断

..... : X方向の壁      ---- : Y方向の壁  
上段 : 保有せん断力    下段 : F指標, 破壊形式  
鉛直部材の分類 S : せん断柱    X : 極脆性柱    □ : その他

破壊形式

CB : 曲げ柱                      CS : せん断柱                      CSS : 極脆性柱                      CWB : 曲げ袖壁付柱                      CWS : せん断袖壁付柱                      CWSS : 極脆性袖壁付柱  
WCB : 曲げ柱型付壁                      WCS : せん断柱型付壁  
WB : 曲げ壁                      WS : せん断壁

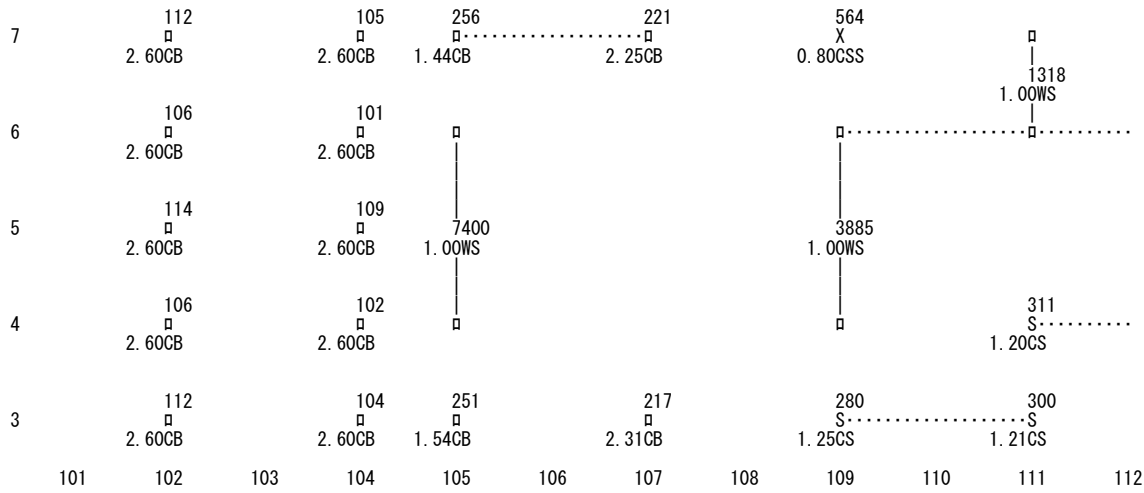
< 3 階 > RC

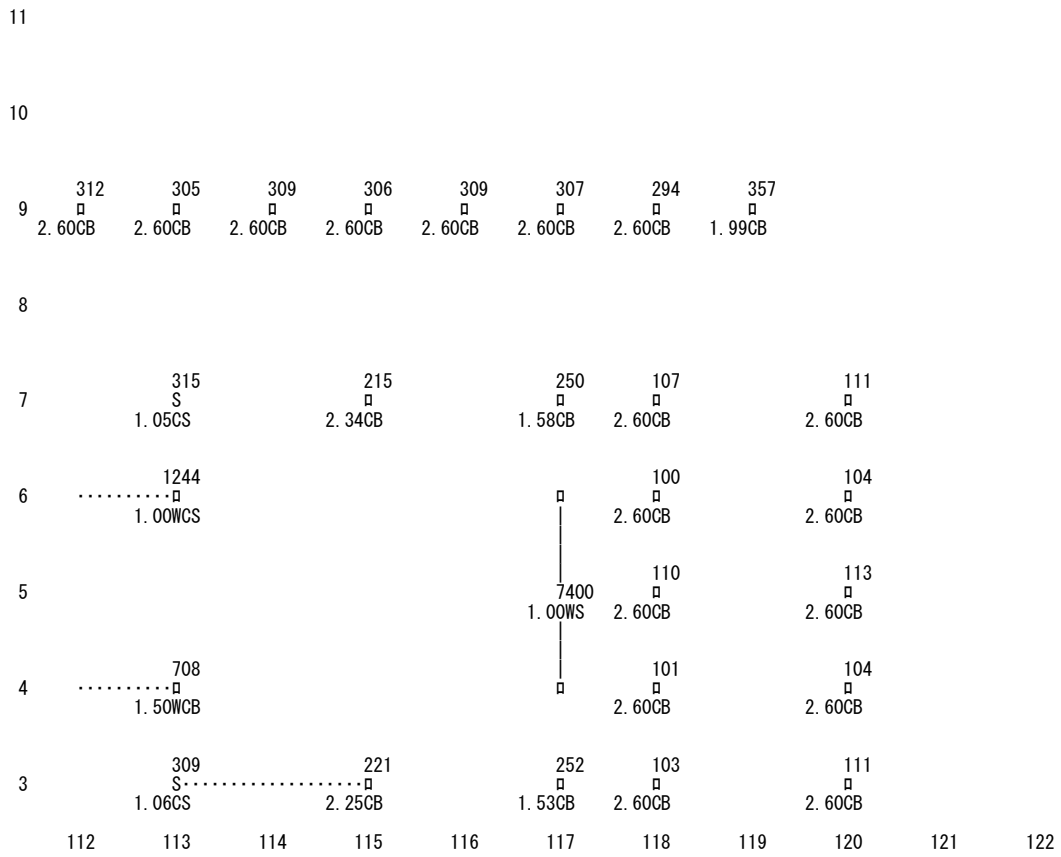
11

10

9  
 363 □ 293 □ 308 □ 308 □ 306 □ 309 □ 314 □ 321 □ 314 □ 312 □  
 1.90CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.60CB 2.51CB 2.60CB 2.60CB

8





3

.....

2

1

	362	294	307	309	306	309	306	369	369	312
	□	□	□	□	□	□	□	□	□	□
	1. 91CB	2. 60CB	2. 60CB	2. 60CB	2. 60CB	2. 60CB	2. 60CB	1. 65CB	1. 65CB	2. 60CB

101      102      103      104      105      106      107      108      109      110      111      112

3	.....							
2								
1	312 □ 2.60CB	305 □ 2.60CB	309 □ 2.60CB	306 □ 2.60CB	309 □ 2.60CB	307 □ 2.60CB	296 □ 2.60CB	358 □ 1.99CB

112      113      114      115      116      117      118      119      120      121      122

< 2階 > RC

11

10

9	295 □ 2.37CB	233 □ 2.60CB	243 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	242 □ 2.60CB	221 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	209 □ 2.60CB	204 □ 2.60CB	407 □ 1.27CB
---	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------

8

7	□   4400   1.00WS   □	□   1900   1.00WS   □	□   1900   1.00WS   □	□.....□   2539   1.00WS   □.....□	□   1361   1.00WS   □
---	---	---	---	---	---

6

5	324 □ 2.60CB	290 □ 2.60CB	251 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	193 □ 2.60CB
---	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------

4

4	□   4400   1.00WS   □	□   1900   1.00WS   □	□   1900   1.00WS   □	□   2282   1.00WS   □	□   2329   1.00WS   □
---	---	---	---	---	---

3

101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

11

10

9            407            396            404            397            407            398            382            456  
              □            □            □            □            □            □            □            S  
              1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.27CB    1.21CS

8

7                    457                    419                    417                    1378  
                      □                    □                    □                    □                    □  
                      1.27CB                1.56CB                1.59CB                1.50WCB

6                    468                    338                                       462  
                      □                    □                                       □                    □  
                      1.27CB                2.55CB                                       1.27CB

5                    □                    □                    10000                    506  
                      |                    |                    |                    □                    □  
                      5100                5100                    1.00WS                    1.27CB  
                      1.00WS                1.00WS

4                    □                    □                    □                    □                    466  
                      |                    |                    |                    |                    □  
                      1.00WS                1.00WS                    1.00WS                    1.27CB

3                    455                    454                    423                    515  
                      □                    □                    □                    □                    □  
                      1.27CB                1.27CB                    1.51CB                    1.27CB

112            113            114            115            116            117            118            119            120            121            122

3

2

1	298 □ 2. 34CB	233 □ 2. 60CB	243 □ 2. 60CB	246 □ 2. 60CB	242 □ 2. 60CB	247 □ 2. 60CB	246 □ 2. 60CB	254 □ 2. 60CB	248 □ 2. 60CB	203 □ 2. 60CB
---	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------	---------------------

101      102      103      104      105      106      107      108      109      110      111      112



3	.....							
2								
1	203 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	210 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	200 □ 2.60CB	198 □ 2.60CB	191 □ 2.60CB	455 S 1.21CS

112      113      114      115      116      117      118      119      120      121      122

< 1階 > RC

11

10

9	295 □ 2.37CB	233 □ 2.60CB	243 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	242 □ 2.60CB	221 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	209 □ 2.60CB	204 □ 2.60CB	511 S 1.06CS
---	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------

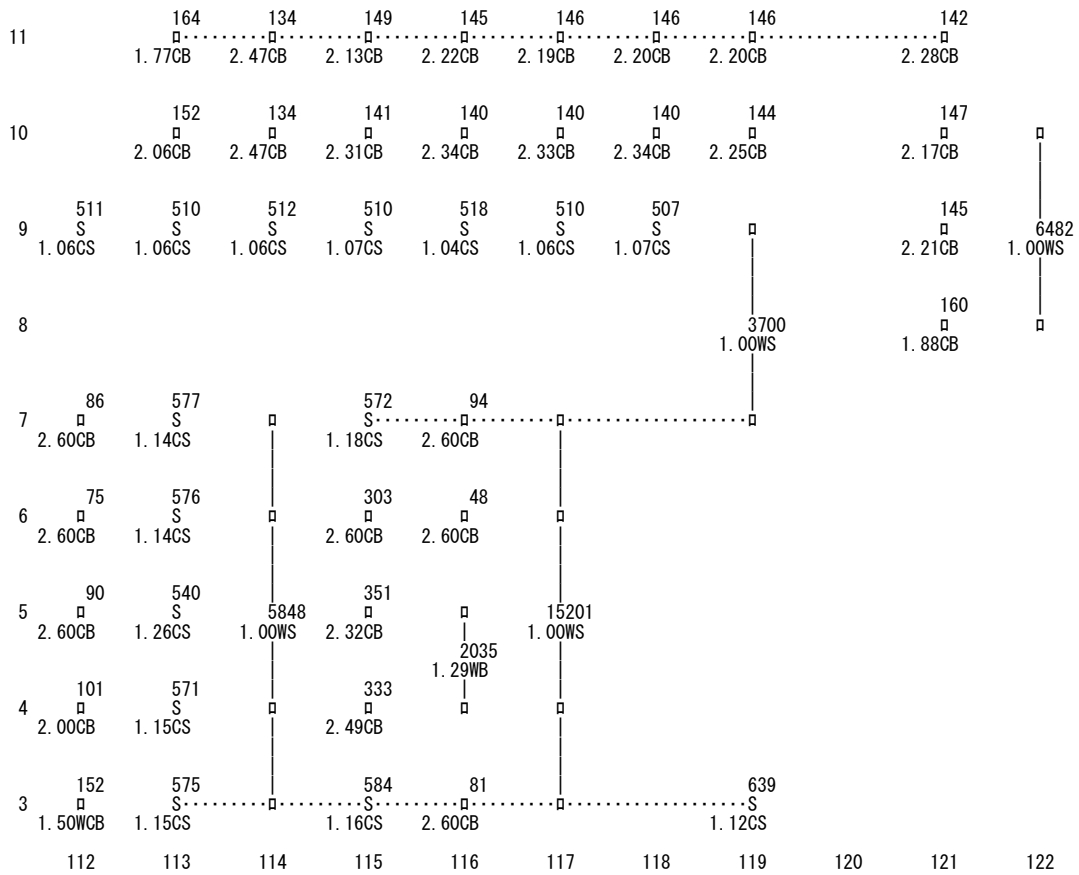
8

7	□ 4400 1.00WS □	□ 1900 1.00WS □	□ 1900 1.00WS □	□ 2612 1.00WS □	□ 2150 1.00WS □	86 □ 2.60CB
6	□	□	□	□	□	75 □ 2.60CB

5	324 □ 2.60CB	290 □ 2.60CB	251 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	193 □ 2.60CB	90 □ 2.60CB
---	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	--------------------	-------------------

4	□ 4400 1.00WS □	□ 1900 1.00WS □	□ 1900 1.00WS □	□ 1583 1.00WS □	□ 2392 1.00WS □	101 □ 2.00CB
3	□	□	□	□	□	152 □ 1.50WCB

101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----



3										.....	
2										69 □ 2.60CB	
1		298 □ 2.34CB	233 □ 2.60CB	243 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	242 □ 2.60CB	247 □ 2.60CB	246 □ 2.60CB	254 □ 2.60CB	248 □ 2.60CB	203 □ 2.60CB

101      102      103      104      105      106      107      108      109      110      111      112

3	.....										
2	69 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	67 □ 2.60CB	66 □ 2.60CB	72 □ 2.60CB	68 □ 2.60CB	453 □ 1.00WCS		
1	203 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	210 □ 2.60CB	201 □ 2.60CB	200 □ 2.60CB	198 □ 2.60CB	191 □ 2.60CB	530 S 1.01CS			
	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122

【鉛直部材の諸元：（軸組）】 Y方向 負加力時 2次診断

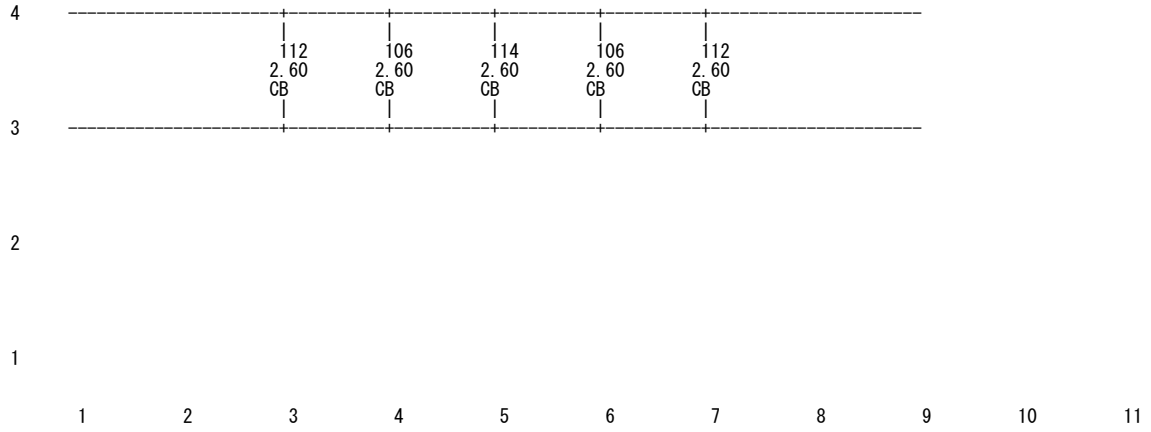
//// : 壁あり

上段 : 保有せん断力 中段 : F指標 下段 : 破壊形式

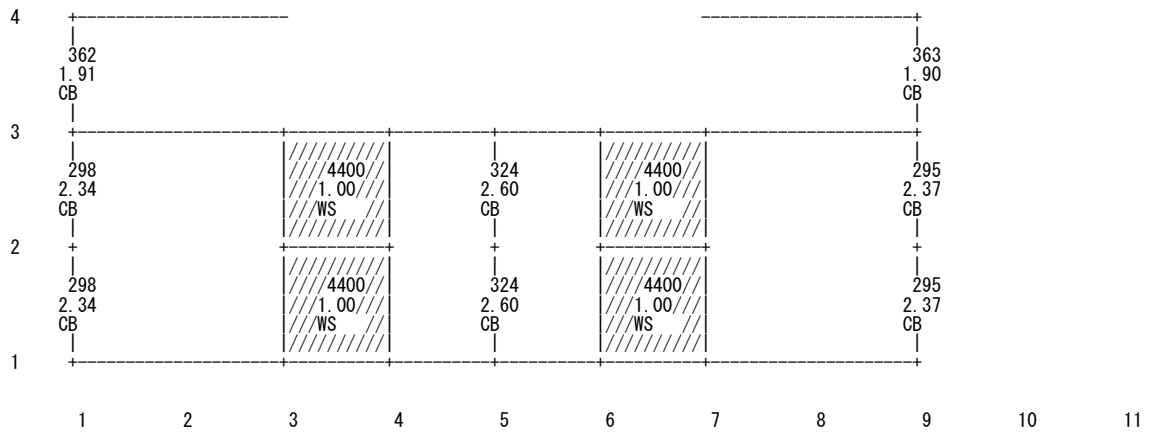
破壊形式

CB : 曲げ柱 CS : せん断柱 CSS : 極脆性柱 CWB : 曲げ袖壁付柱 CWS : せん断袖壁付柱 CWSS : 極脆性袖壁付柱  
WCB : 曲げ柱型付壁 WCS : せん断柱型付壁  
WB : 曲げ壁 WS : せん断壁

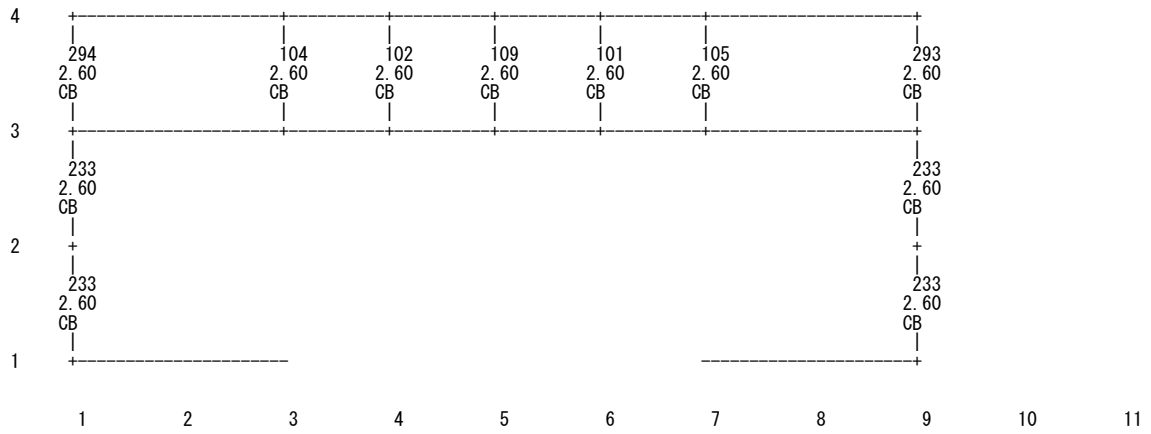
<102 フレーム>



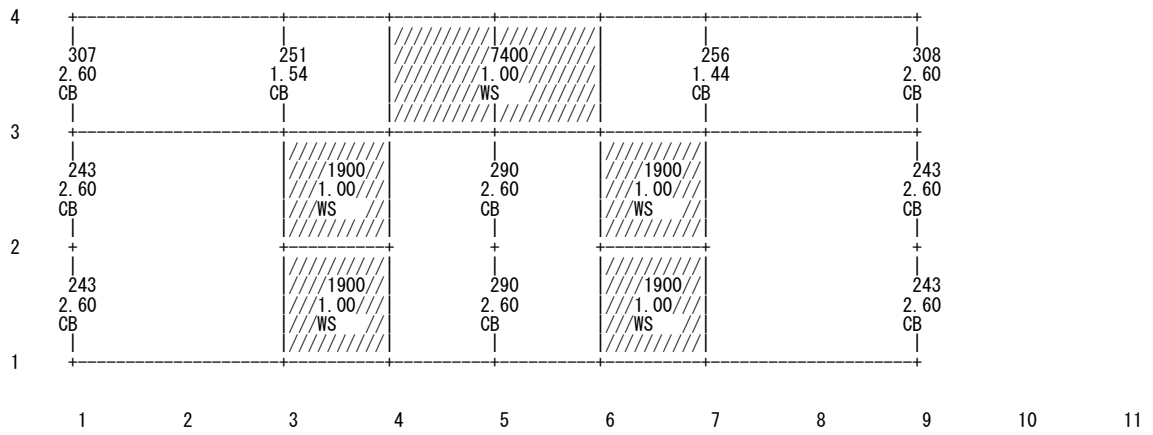
<103 フレーム>



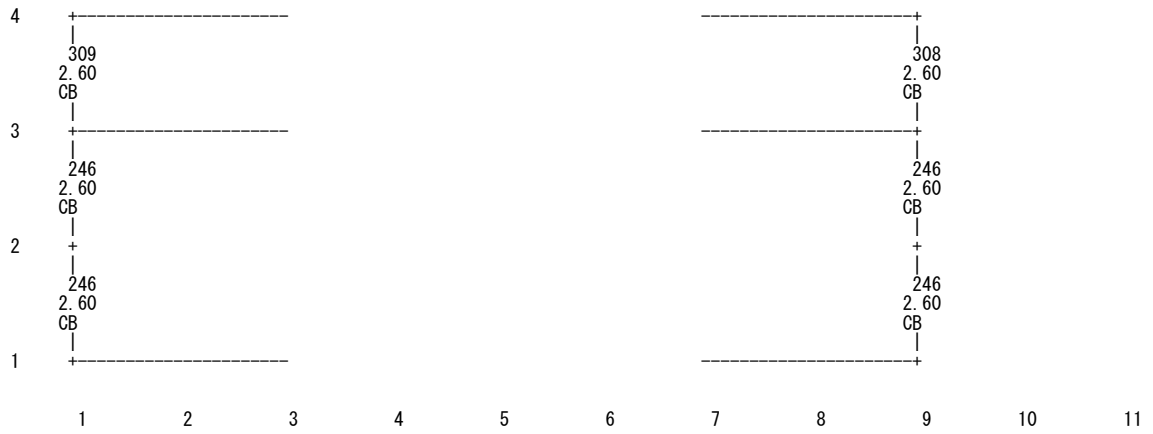
<104 フレーム>



<105 フレーム>

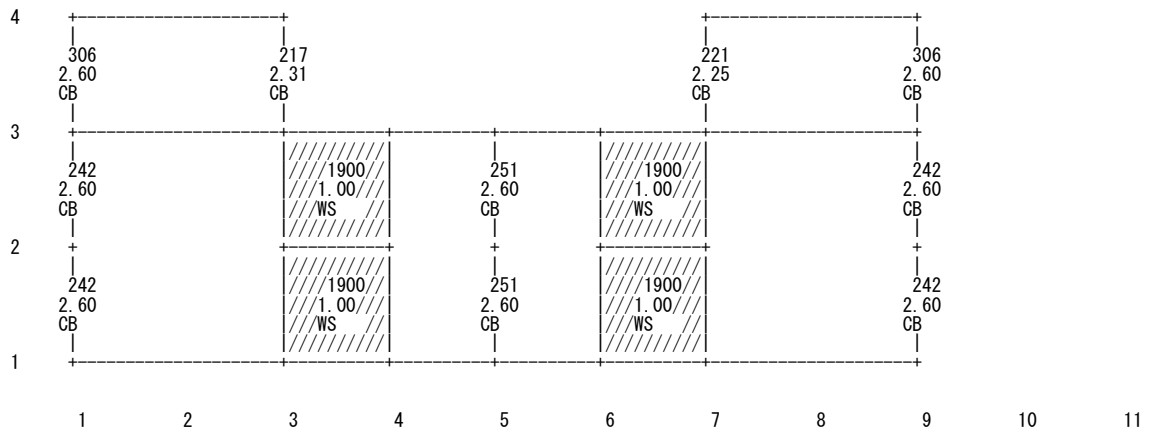


<106 フレーム>

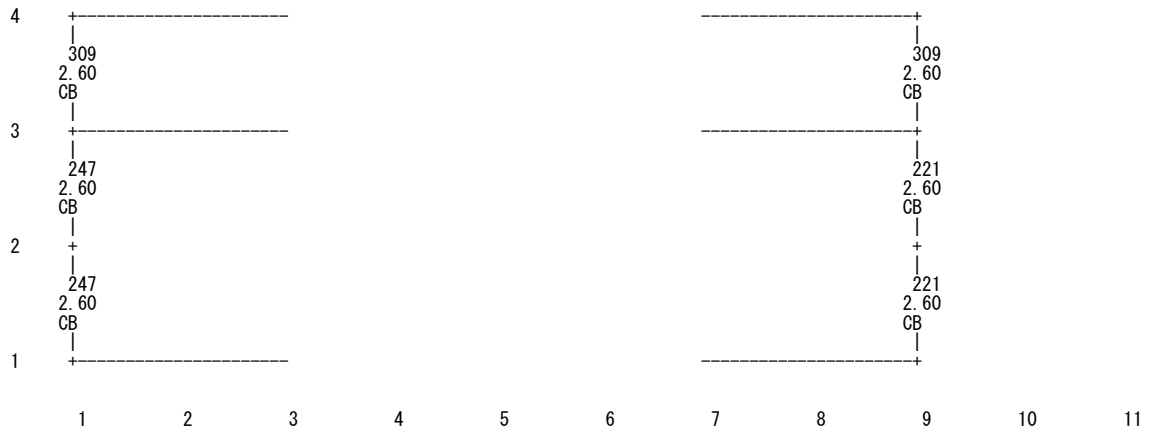




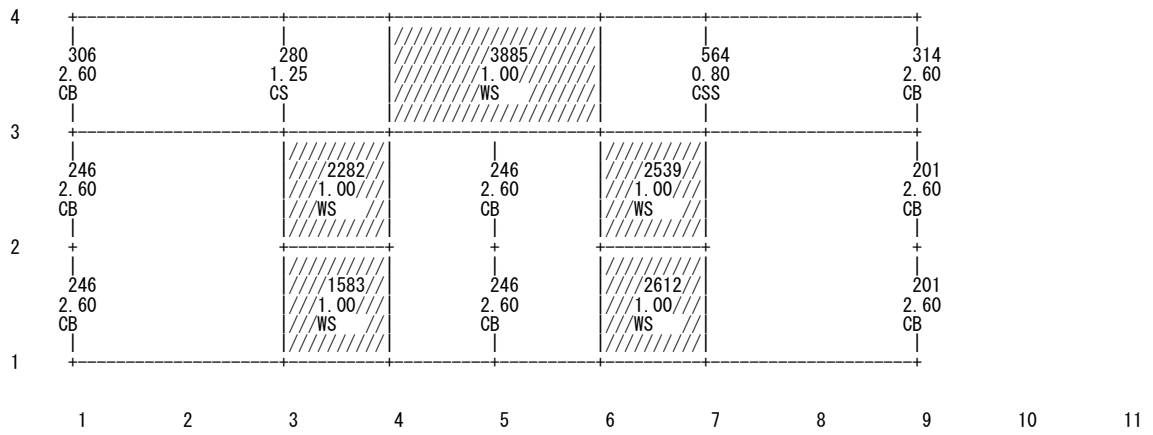
<107 フレーム>



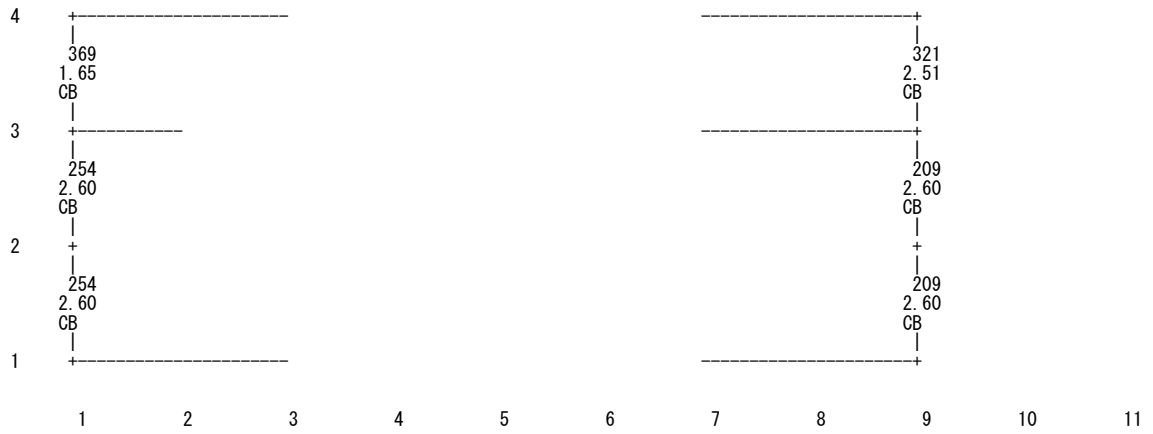
<108 フレーム>



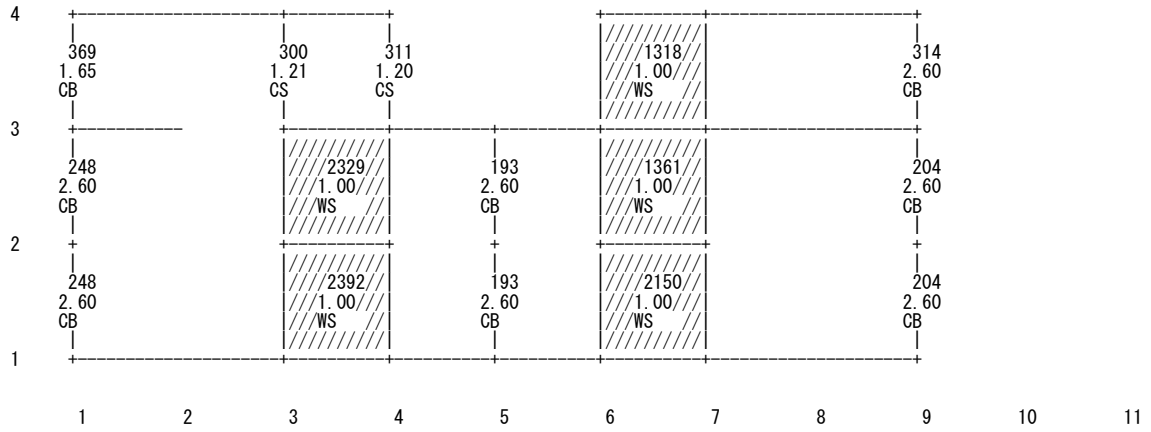
<109 フレーム>



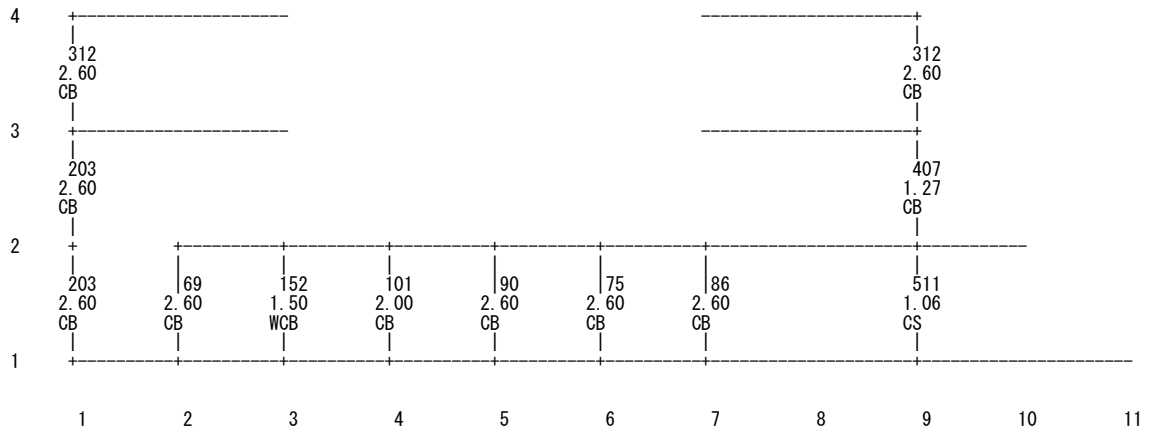
<110 フレーム>



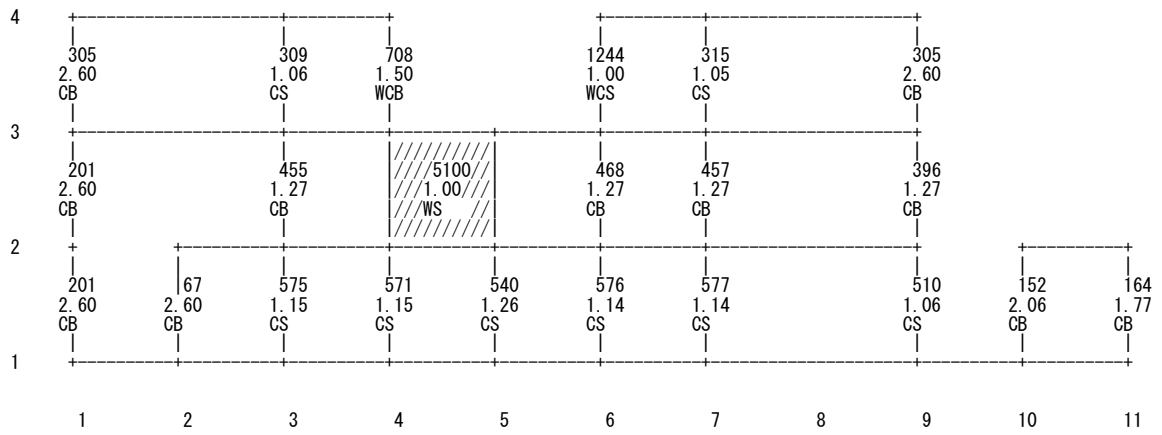
<111 フレーム>



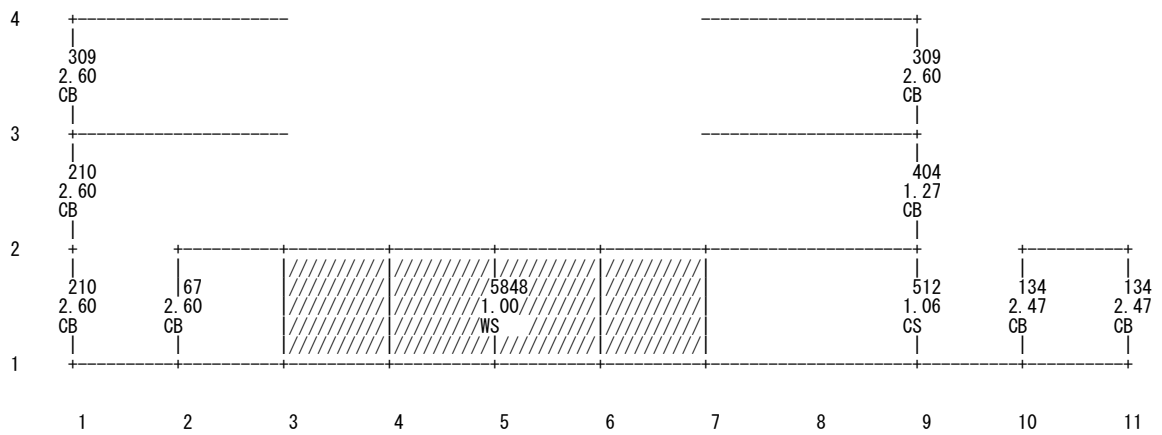
<112 フレーム>



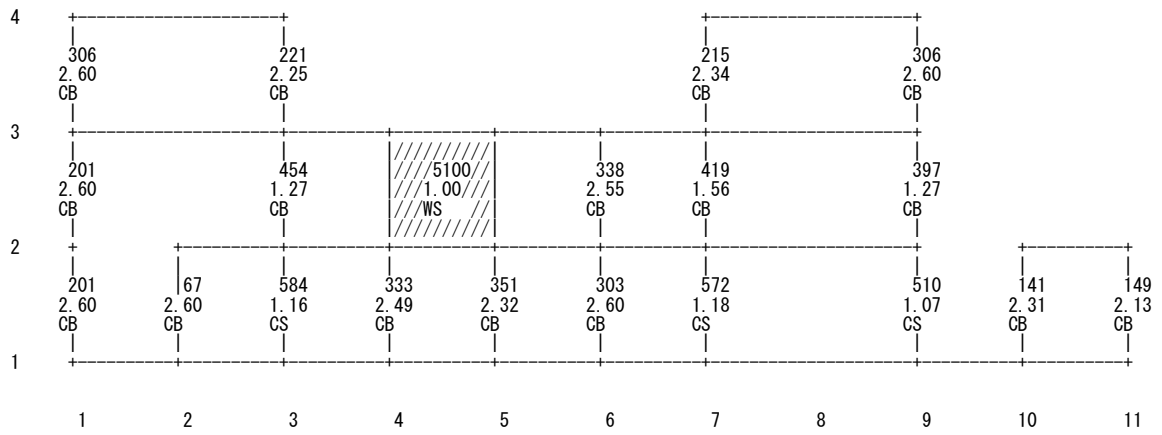
<113 フレーム>



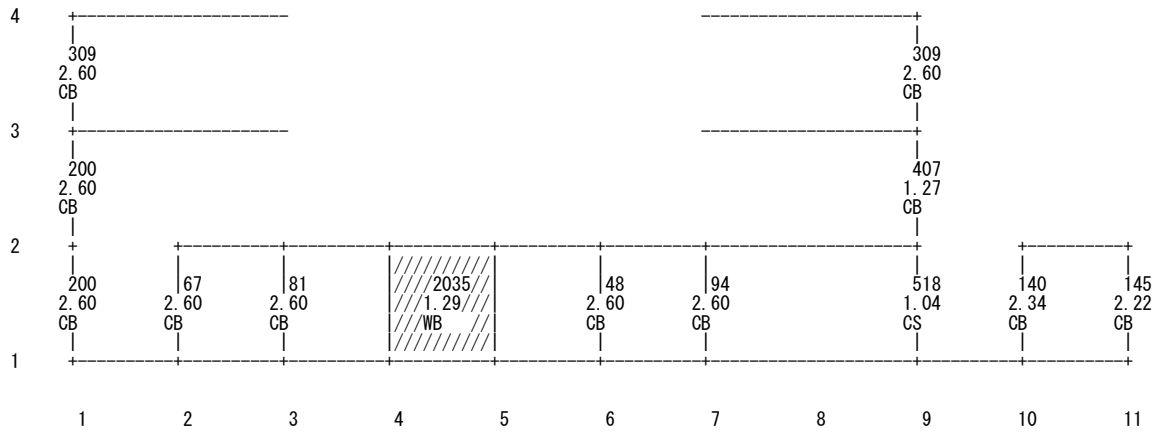
<114 フレーム>



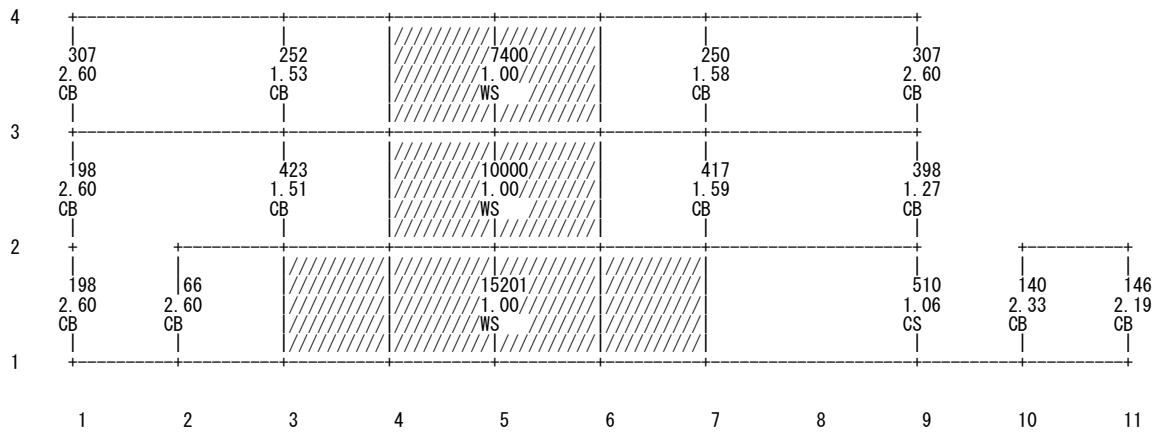
<115 フレーム>



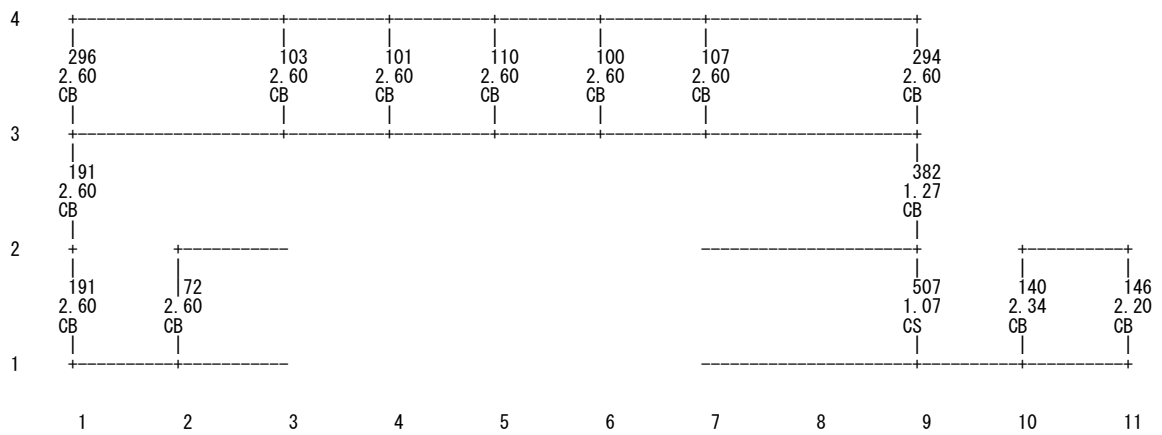
<116 フレーム>



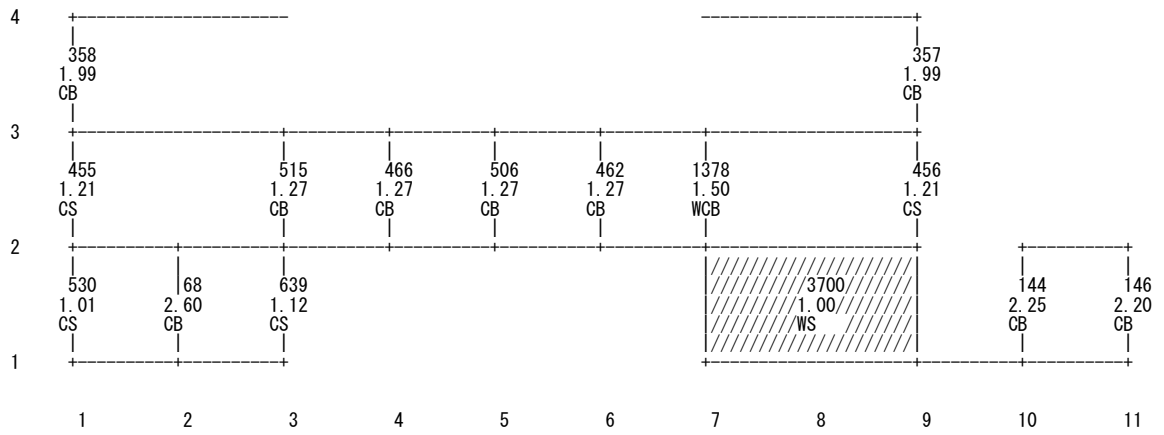
<117 フレーム>



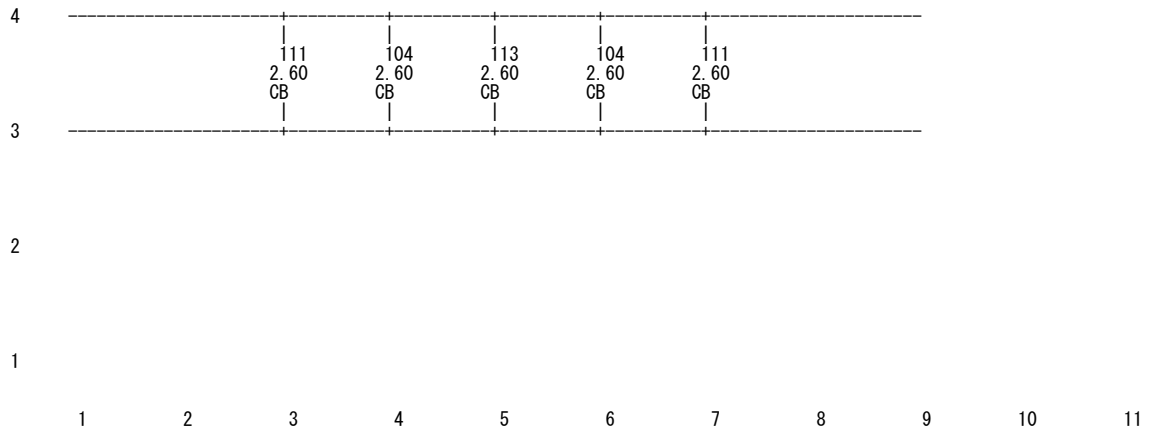
<118 フレーム>



<119 フレーム>



<120 フレーム>



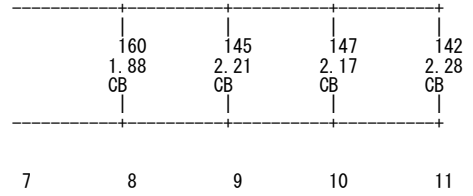
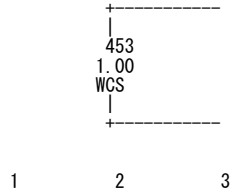
<121 フレーム>

4

3

2

1



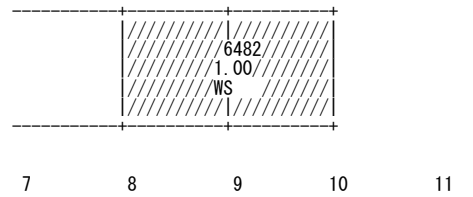
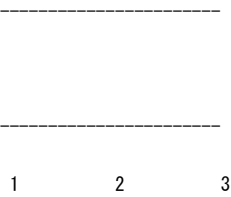
<122 フレーム>

4

3

2

1





【RC柱部材における残存軸耐力の $\eta r$ と軸力支持能力の $\eta R$ 】 Y方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

破壊形式 : 極脆性柱、せん断柱、曲げ柱  
極脆性袖壁付柱、せん断袖壁付柱、曲げ袖壁付柱  
せん断柱型付壁、曲げ柱型付壁

ho/D : 柱の内法寸法/柱せい  
帯筋量 : 帯筋本数又は帯筋断面積、帯筋間隔 (cm<sup>2</sup>, mm)  
pw : X方向帯筋量とY方向帯筋量の最小値 (%)  
Ac : 柱断面積 (cm<sup>2</sup>)  
Fc : コンクリート圧縮強度 (N/mm<sup>2</sup>)

F, Fu : 柱のF指標値、終局限界F指標値  
N : 柱軸力 (kN)  
 $\eta r_i, \eta R_i$  : 残存軸耐力、軸力支持能力の係数  
(i=1: Fu=1.0, 2: Fu=1.27, 3: Fu=2.0, 4: Fu=3.0)  
TYPE : 極脆性柱 (1: 0.4 < pw, 2: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 3: pw < 0.2)  
せん断柱 (4: 0.4 < pw, 5: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 6: pw < 0.2)  
曲げ柱 (7: 0.4 < pw, 8: 0.2 ≤ pw ≤ 0.4, 9: pw < 0.2)  
※ ho/Dが2以下の柱部材で、F<1.27の曲げ柱は、極脆性柱とする。

< 3階> RC Fc=17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	ho/D	帯筋量		pw	Ac	TYPE	$\eta R_1$	$\eta R_2$	$\eta R_3$	$\eta R_4$		
							X	Y									
102	3	曲げ柱	2.60	315	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	242	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	340	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	243	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	314	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	430	43*86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	200	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
103	1	曲げ柱	1.91	430	43*86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	1.90	432	43*86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
104	1	曲げ柱	2.60	155	43*86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	220	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	200	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	283	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	196	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	236	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	151	43*86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	208	43*86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	2.60	208	43*86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
105	1	曲げ柱	2.60	208	43*86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	1.54	305	55*55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2	
		曲げ柱	1.44	332	55*55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2	

&lt; 3 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			p <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	ηR1 ηr1	ηR2 ηr2	ηR3 ηr3	ηR4 ηr4
							X	Y								
106	9	曲げ柱	2.60	209	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	213	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
107	9	曲げ柱	2.60	212	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	203	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	2.31	395	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
108	7	曲げ柱	2.25	423	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	203	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	214	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
109	9	曲げ柱	2.60	215	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	201	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
110	3	せん断柱	1.25	372	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	0.4	---	---
	7	極脆性柱	0.80	934	55* 55	1.636	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	3	0.4	---	---	---
	9	曲げ柱	2.60	233	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
111	1	曲げ柱	1.65	215	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.51	261	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
112	1	曲げ柱	1.65	215	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	せん断柱	1.21	624	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	0.4	---	---
	4	せん断柱	1.20	765	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	0.4	---	---
	9	曲げ柱	2.60	234	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
113	1	曲げ柱	2.60	227	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	225	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	199	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	せん断柱	1.06	347	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	---	---	---
	4	曲げ柱型付壁	1.50	367	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 3階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			p w	A c	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y	Y							
-----																
	6	せん断柱型付壁	1.00	408	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	---	---	---
	7	せん断柱	1.05	413	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	6	0.4	0.0	0.0	0.0
	9	曲げ柱	2.60	200	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
114	1	曲げ柱	2.60	213	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	214	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
115	1	曲げ柱	2.60	203	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	2.25	422	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.34	383	55* 55	5.127	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	203	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
116	1	曲げ柱	2.60	214	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	214	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
117	1	曲げ柱	2.60	206	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	1.53	309	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	7	曲げ柱	1.58	295	55* 55	4.164	2-R9	2-R9	@250	0.093	3025	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	9	曲げ柱	2.60	207	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
118	1	曲げ柱	2.60	163	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	2.60	218	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	4	曲げ柱	2.60	195	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	288	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	6	曲げ柱	2.60	178	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.60	257	40* 40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	157	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
119	1	曲げ柱	1.99	410	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	9	曲げ柱	1.99	409	43* 86	3.279	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.0

< 3 階 > RC Fc= 17.6 (普通)																
階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>o</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
120	3	曲げ柱	2.60	298	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	4	曲げ柱	2.60	228	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	321	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	6	曲げ柱	2.60	219	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.60	304	40*40	7.050	2-R9	2-R9	@250	0.127	1600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
																0.0
																0.0
																0.0
																0.0
																0.0
																0.0
< 2 階 > RC Fc= 17.6 (普通)																
階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>o</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
103	1	曲げ柱	2.34	848	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	1194	120*55	8.982	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.37	827	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
																0.0
104	1	曲げ柱	2.60	356	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	357	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
																0.0
105	1	曲げ柱	2.60	433	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	1036	70*70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	433	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
																0.0
106	1	曲げ柱	2.60	456	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	452	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
																0.0
107	1	曲げ柱	2.60	424	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	658	70*70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	425	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
																0.0
108	1	曲げ柱	2.60	460	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	457	43*86	6.405	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
																0.0
109	1	曲げ柱	2.60	398	43*86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
																0.0

&lt; 2階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
	5	曲げ柱	2.60	609	70* 70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	458	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
110	1	曲げ柱	2.60	416	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	528	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
111	1	曲げ柱	2.60	418	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	530	70* 70	8.671	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	486	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
112	1	曲げ柱	2.60	479	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	472	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
113	1	曲げ柱	2.60	463	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	1.27	909	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
	6	曲げ柱	1.27	987	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
	7	曲げ柱	1.27	921	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
	9	曲げ柱	1.27	422	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
114	1	曲げ柱	2.60	542	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	457	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
115	1	曲げ柱	2.60	463	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	1.27	1169	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	---	---
	6	曲げ柱	2.55	496	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	1.56	959	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	426	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
116	1	曲げ柱	2.60	452	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	472	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	---
117	1	曲げ柱	2.60	432	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

## &lt; 2階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
	3	曲げ柱	1.51	979	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
	7	曲げ柱	1.59	944	70* 70	4.271	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	---
	9	曲げ柱	1.27	433	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	0.0
118	1	曲げ柱	2.60	368	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	1.27	359	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	---	0.0
119	1	せん断柱	1.21	828	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	0.4	---	0.0
	3	曲げ柱	1.27	1064	120* 55	5.436	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	4	曲げ柱	1.27	828	120* 55	5.655	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	5	曲げ柱	1.27	1148	120* 55	5.655	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	6	曲げ柱	1.27	795	120* 55	5.655	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	---	0.0
	7	曲げ柱型付壁	1.50	1239	120* 55	5.436	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	---
	9	せん断柱	1.21	834	43* 86	3.477	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	0.4	---	0.0

## &lt; 1階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
103	1	曲げ柱	2.34	877	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	1238	120* 55	8.982	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.37	857	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
104	1	曲げ柱	2.60	385	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	387	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
105	1	曲げ柱	2.60	462	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	1075	70* 70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	463	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
106	1	曲げ柱	2.60	485	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

階	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	帯筋量			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub>	η <sub>R2</sub>	η <sub>R3</sub>	η <sub>R4</sub>
							X	Y				η <sub>r1</sub>	η <sub>r2</sub>	η <sub>r3</sub>	η <sub>r4</sub>	
107	9	曲げ柱	2.60	482	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	454	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	696	70* 70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
108	9	曲げ柱	2.60	454	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	490	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	492	43* 86	6.405	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
109	1	曲げ柱	2.60	535	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.60	647	70* 70	7.057	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	493	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
110	1	曲げ柱	2.60	643	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	562	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	554	43* 86	5.744	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
111	5	曲げ柱	2.60	575	70* 70	8.671	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	曲げ柱	2.60	521	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	1	曲げ柱	2.60	514	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
112	2	曲げ柱	2.60	112	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱型付壁	1.50	278	35* 35	5.457	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	4	曲げ柱	2.00	176	35* 35	5.457	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.0
113	5	曲げ柱	2.60	369	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	6	曲げ柱	2.60	183	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.60	194	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
113	9	せん断柱	1.06	661	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	1	曲げ柱	2.60	497	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	2	曲げ柱	2.60	93	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2

< 1階 >		RC		Fc= 17.6 (普通)												
ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h0/D	帯筋量			p w	A c	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y				$\eta r1$	$\eta r2$	$\eta r3$	$\eta r4$	
113	3	せん断柱	1.15	1183	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---
	4	せん断柱	1.15	1132	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0
	5	せん断柱	1.26	917	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0
	6	せん断柱	1.14	1194	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0
	7	せん断柱	1.14	1209	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	0.0	0.0
	9	せん断柱	1.06	651	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	10	曲げ柱	2.06	148	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.0
	11	曲げ柱	1.77	246	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.0
114	1	曲げ柱	2.60	577	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	2	曲げ柱	2.60	86	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	せん断柱	1.06	675	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	10	曲げ柱	2.47	14	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	11	曲げ柱	2.47	12	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
115	1	曲げ柱	2.60	498	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	2	曲げ柱	2.60	88	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	せん断柱	1.16	1461	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---
	4	曲げ柱	2.49	925	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	5	曲げ柱	2.32	1058	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	6	曲げ柱	2.60	715	70* 70	5.314	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	せん断柱	1.18	1309	70* 70	3.257	2-R9	2-R9	@250	0.073	4900	6	0.4	0.4	---	---
	9	せん断柱	1.07	647	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	10	曲げ柱	2.31	65	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	11	曲げ柱	2.13	124	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.0
116	1	曲げ柱	2.60	487	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2



&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h0/D	帯筋量			p w	Ac	TYPE	$\eta R1$	$\eta R2$	$\eta R3$	$\eta R4$
							X	Y								
116	2	曲げ柱	2.60	91	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	曲げ柱	2.60	252	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	6	曲げ柱	2.60	172	35* 35	11.486	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	7	曲げ柱	2.60	282	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	せん断柱	1.04	746	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	10	曲げ柱	2.34	55	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	11	曲げ柱	2.22	95	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
117	1	曲げ柱	2.60	467	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	2	曲げ柱	2.60	80	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	せん断柱	1.06	649	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	10	曲げ柱	2.33	57	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	11	曲げ柱	2.19	103	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
118	1	曲げ柱	2.60	403	43* 86	7.058	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	2	曲げ柱	2.60	142	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	9	せん断柱	1.07	610	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	10	曲げ柱	2.34	54	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	11	曲げ柱	2.20	101	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
119	1	せん断柱	1.01	896	43* 86	2.651	2-R9	2-R9	@250	0.059	3698	6	0.4	---	---	---
	2	曲げ柱	2.60	13	35* 35	6.514	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	3	せん断柱	1.12	1519	120* 55	4.145	2-R9	2-R9	@250	0.042	6600	6	0.4	0.4	---	---
	10	曲げ柱	2.25	85	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
	11	曲げ柱	2.20	101	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2
121	2	せん断柱型付壁	1.00	512	35* 35	7.371	2-R9	2-R9	@250	0.145	1225	6	0.4	---	---	---
	8	曲げ柱	1.88	210	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2

&lt; 1 階 &gt; RC Fc= 17.6 (普通)

ルーム	軸	崩壊形式	F	N	Dx*Dy	h <sub>0</sub> /D	/---帯筋量---/ X Y			ρ <sub>w</sub>	A <sub>c</sub>	TYPE	η <sub>R1</sub> η <sub>r1</sub>	η <sub>R2</sub> η <sub>r2</sub>	η <sub>R3</sub> η <sub>r3</sub>	η <sub>R4</sub> η <sub>r4</sub>
121	9	曲げ柱	2.21	97	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	---
	10	曲げ柱	2.17	112	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	---
	11	曲げ柱	2.28	75	45* 45	5.511	2-R9	2-R9	@250	0.113	2025	9	0.4	0.4	0.3	0.2 0.0

## 【RC柱部材の残存軸耐力と軸力支持能力】 Y方向 負加力時 2次診断

## &lt;記号説明&gt;

F, Fu : 柱のF指標値, 終局限界F指標値  
 N : 柱軸力 (kN)  
 NR : 軸力支持能力 (kN)  
 Nr : 残存軸耐力 (kN)  
 \*印は、軸耐力を直接指定した場合を示す。

## &lt; 3階&gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00				
102	3	2.60	315	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0					
	4	2.60	242	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0					
	5	2.60	340	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0					
	6	2.60	243	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0					
	7	2.60	314	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0					
103	1	1.91	430	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	---	---	---	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0					
	9	1.90	432	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	---	---	---	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0					
104	1	2.60	155	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0					
					3	2.60	220	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
								Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
					4	2.60	200	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
Nr :	---	---	---					---	---	---	---	---	---	---	0					
	5	2.60	283	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0					
	6	2.60	196	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0					
	7	2.60	236	NR :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---				
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0					

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
104	9	2.60	151	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
105	1	2.60	208	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	3	1.54	305	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	---	---	---	---	---	0
	7	1.44	332	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	---	---	---	---	---	---	0
	9	2.60	209	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
106	1	2.60	213	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	9	2.60	212	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
107	1	2.60	203	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	3	2.31	395	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	---	---	0
	7	2.25	423	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	---	---	0
	9	2.60	203	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
108	1	2.60	214	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	9	2.60	215	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
109	1	2.60	201	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0
	3	1.25	372	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	7	0.80	934	NR : Nr :	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	9	2.60	233	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---	0

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
110	1	1.65	215	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	---	---	---	---	---
	9	2.51	261	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	---	---
111	1	1.65	215	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	---	---	---	---	---
	3	1.21	624	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---
	4	1.20	765	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---
	9	2.60	234	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
112	1	2.60	227	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
	9	2.60	225	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
113	1	2.60	199	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
	3	1.06	347	NR : Nr :	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	4	1.50	367	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	---	---	---	---	---
	6	1.00	408	NR : Nr :	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	7	1.05	413	NR : Nr :	2130	2130	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	9	2.60	200	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
114	1	2.60	213	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
	9	2.60	214	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
115	1	2.60	203	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---

< 3 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
115	3	2.25	422	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	---	---
	7	2.34	383	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	1597	1597	1065	---	---
	9	2.60	203	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
116	1	2.60	214	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
	9	2.60	214	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
117	1	2.60	206	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
	3	1.53	309	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	---	---	---	---	---
	7	1.58	295	NR : Nr :	2130	2130	2130	2130	2130	1597	1597	---	---	---	---	---
	9	2.60	207	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
118	1	2.60	163	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
	3	2.60	218	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
	4	2.60	195	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
	5	2.60	288	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
	6	2.60	178	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
	7	2.60	257	NR : Nr :	1126	1126	1126	1126	1126	845	845	845	845	563	563	---
	9	2.60	157	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
119	1	1.99	410	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	---	---	---	---

## &lt; 3階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
119	9	1.99	409	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 0	0 0	0 0	0 0	0 0
120	3	2.60	298	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	4	2.60	228	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	5	2.60	321	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	6	2.60	219	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0
	7	2.60	304	NR : Nr :	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	1126 1126	845 845	845 845	845 845	845 845	563 563	563 563	0 0

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
103	1	2.34	848	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 0	0 0	0 0
	5	2.60	1194	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	3485 3485	3485 3485	3485 3485	3485 3485	2323 2323	2323 2323	0 0
	9	2.37	827	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 0	0 0	0 0
104	1	2.60	356	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 1302	1302 1302	0 0
	9	2.60	357	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 1302	1302 1302	0 0
105	1	2.60	433	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 1302	1302 1302	0 0
	5	2.60	1036	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	0 0
	9	2.60	433	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 1302	1302 1302	0 0
106	1	2.60	456	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1302	1302 1302	1302 1302	0 0

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
106	9	2.60	452	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
107	1	2.60	424	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	5	2.60	658	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	----	0
	9	2.60	425	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
108	1	2.60	460	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	9	2.60	457	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
109	1	2.60	398	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	5	2.60	609	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	----	0
	9	2.60	458	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
110	1	2.60	416	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	9	2.60	528	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
111	1	2.60	418	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	5	2.60	530	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	----	0
	9	2.60	486	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
112	1	2.60	479	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	9	1.27	472	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	----	0
113	1	2.60	463	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0



< 2 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
113	3	1.27	909	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
6	1.27	987	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
7	1.27	921	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
9	1.27	422	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
114	1	2.60	542	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
9	1.27	457	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
115	1	2.60	463	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
3	1.27	1169	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
6	2.55	496	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0
7	1.56	959	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0
9	1.27	426	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
116	1	2.60	452	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
9	1.27	472	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0
117	1	2.60	432	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
3	1.51	979	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0
7	1.59	944	NR :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0
9	1.27	433	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0

## &lt; 2階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
118	1	2.60	368	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	9	1.27	359	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
119	1	1.21	828	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	3	1.27	1064	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	4	1.27	828	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	5	1.27	1148	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	6	1.27	795	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	7	1.50	1239	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	3485 3485	3485 3485	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0
	9	1.21	834	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0	0 0

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
103	1	2.34	877	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	0 0	0 0
	5	2.60	1238	NR : Nr :	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	4646 4646	3485 3485	3485 3485	3485 3485	3485 3485	2323 2323	2323 2323	0 0
	9	2.37	857	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	0 0	0 0
104	1	2.60	385	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
	9	2.60	387	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0
105	1	2.60	462	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	0 0

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	
105	5	2.60	1075	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	----	0
	9	2.60	463	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
106	1	2.60	485	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	9	2.60	482	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
107	1	2.60	454	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	5	2.60	696	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	----	0
	9	2.60	454	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
108	1	2.60	490	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	9	2.60	492	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
109	1	2.60	535	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	5	2.60	647	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	----	0
	9	2.60	493	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
110	1	2.60	643	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	9	2.60	562	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
111	1	2.60	554	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0
	5	2.60	575	NR : Nr :	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	3450 3450	2587 2587	2587 2587	2587 2587	2587 2587	1725 1725	1725 1725	----	0
	9	2.60	521	NR : Nr :	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	2603 2603	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1953 1953	1302 1302	1302 1302	----	0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
112	1	2.60	514	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	2	2.60	112	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	3	1.50	278	NR :	862	862	862	862	862	647	647	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0
	4	2.00	176	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0	0	0
	5	2.60	369	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431
Nr :				---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
6	2.60	183	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431	---
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
7	2.60	194	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	647	431	431	---
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
9	1.06	661	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
			Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
113	1	2.60	497	NR :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	2	2.60	93	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
	3	1.15	1183	NR :	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	4	1.15	1132	NR :	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	5	1.26	917	NR :	3450	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0
6	1.14	1194	NR :	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
7	1.14	1209	NR :	3450	3450	3450	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
9	1.06	651	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
10	2.06	148	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	
			Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0

< 1 階 > RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
113	11	1.77	246	NR : Nr :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	0	0	0	0
114	1	2.60	577	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	0
	2	2.60	86	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	0
	9	1.06	675	NR : Nr :	2603	2603	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	10	2.47	14	NR : Nr :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	0	0
	11	2.47	12	NR : Nr :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	0	0
115	1	2.60	498	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	0
	2	2.60	88	NR : Nr :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	0
	3	1.16	1461	NR : Nr :	3450	3450	3450	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	4	2.49	925	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	0	0
	5	2.32	1058	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	0	0
	6	2.60	715	NR : Nr :	3450	3450	3450	3450	3450	2587	2587	2587	2587	1725	1725	0
	7	1.18	1309	NR : Nr :	3450	3450	3450	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	9	1.07	647	NR : Nr :	2603	2603	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	10	2.31	65	NR : Nr :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	0	0
	11	2.13	124	NR : Nr :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	0	0	0
116	1	2.60	487	NR : Nr :	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	0

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
116	2	2.60	91	NR	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	3	2.60	252	NR	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	6	2.60	172	NR	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
Nr				---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
7	2.60	282	NR	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---	
			Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
9	1.04	746	NR	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	
			Nr	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
10	2.34	55	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	713	---	
			Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
11	2.22	95	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	
			Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
117	1	2.60	467	NR	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	2	2.60	80	NR	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	9	1.06	649	NR	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
Nr				---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
10	2.33	57	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	713	---	
			Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
11	2.19	103	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	
			Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
118	1	2.60	403	NR	2603	2603	2603	2603	2603	1953	1953	1953	1953	1302	1302	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	2	2.60	142	NR	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
				Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0
	9	1.07	610	NR	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
Nr				---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
10	2.34	54	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	713	---	
			Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	
11	2.20	101	NR	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	
			Nr	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	

## &lt; 1階 &gt; RC

フレーム	軸	F	N	Fu	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00
119	1	1.01	896	NR :	2603	2603	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	2	2.60	13	NR :	862	862	862	862	862	647	647	647	647	431	431	---
3	1.12	1519	NR :	4646	4646	4646	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
10	2.25	85	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	713	---	---
11	2.20	101	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	1069	---	---	---
121	2	1.00	512	NR :	862	862	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
				Nr :	---	---	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	8	1.88	210	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	---	---	---	---
	9	2.21	97	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	---	---	---
	10	2.17	112	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	---	---	---
11	2.28	75	NR :	1426	1426	1426	1426	1426	1069	1069	1069	1069	713	---	---	
				Nr :	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	0	0

## 【第2種構造要素の検討が必要な柱部材】 Y方向 負加力時 2次診断

上段：F 指標, 破壊形式

中段：作用軸力(N)

下段：残存軸耐力(Nr) 又は 軸力支持能力(NR)

(Nr&lt;N の場合は "\*" を表示します)

(検討を省略する場合はNr='---' と表示します)

破壊形式

CB：曲げ柱

CWB：曲げ袖壁付柱

WCB：曲げ柱型付壁

WB：曲げ壁

CS：せん断柱

CWS：せん断袖壁付柱

WCS：せん断柱型付壁

WS：せん断壁

CSS：極脆性柱

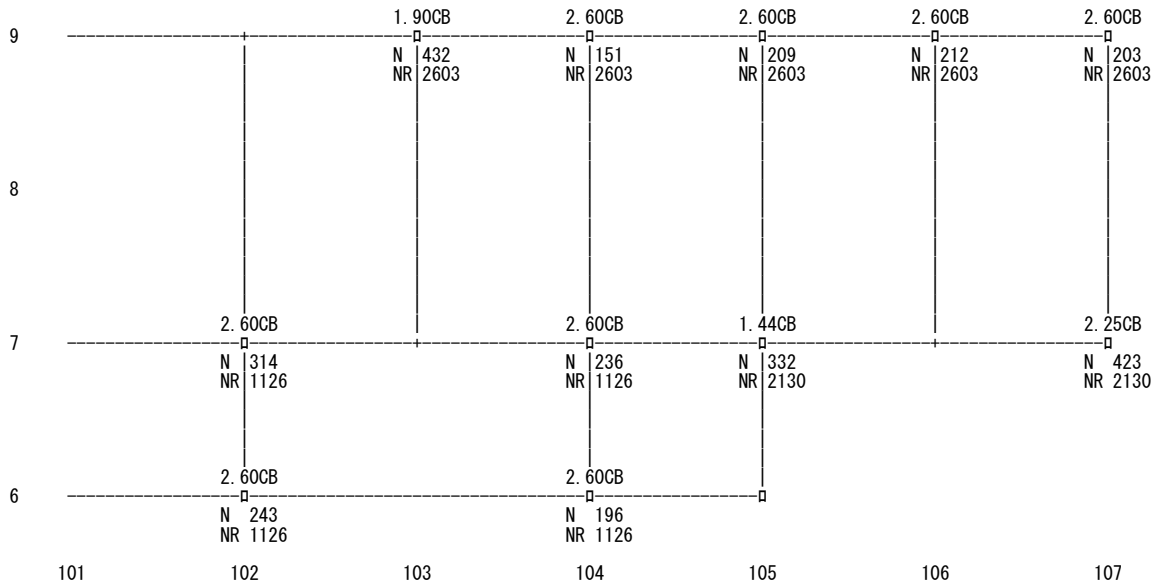
CWSS：極脆性袖壁付柱



< 3 階 > 検討 F=0.80 要検討柱 0 箇所

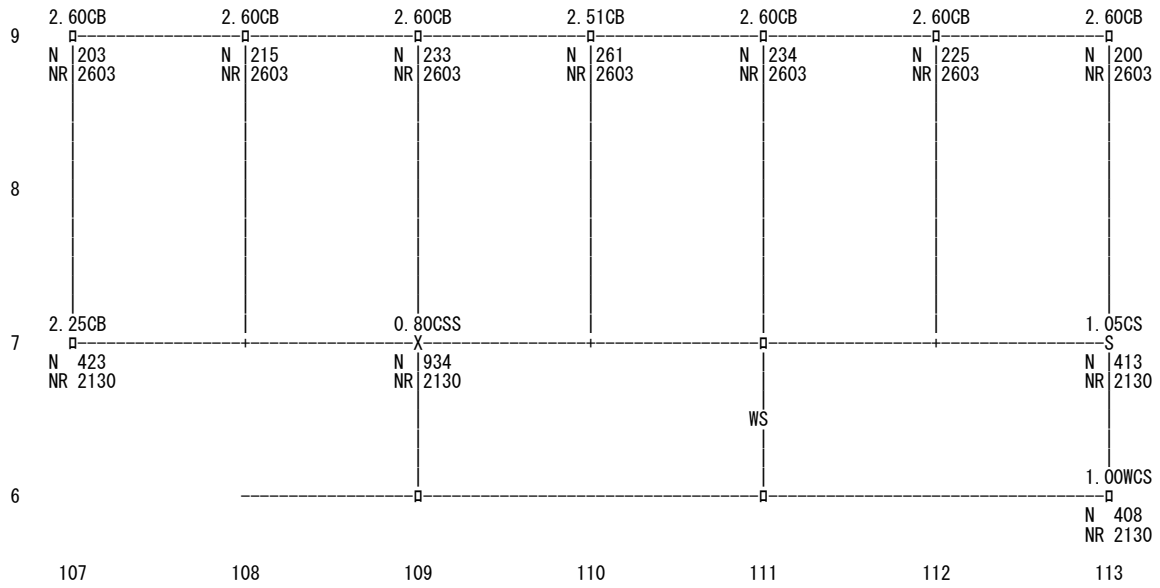
11

10



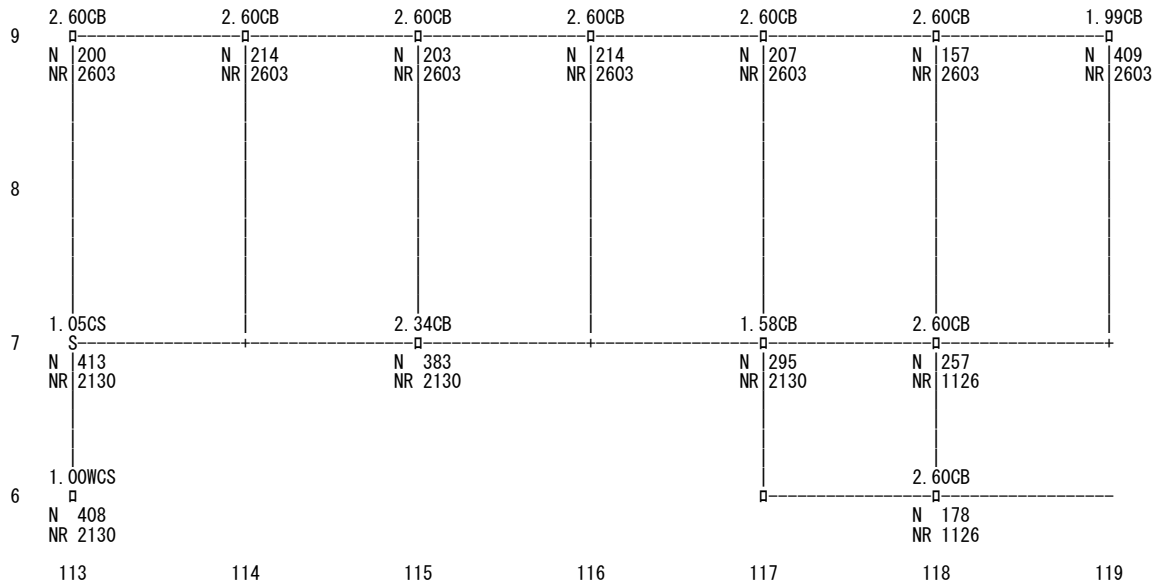
11

10



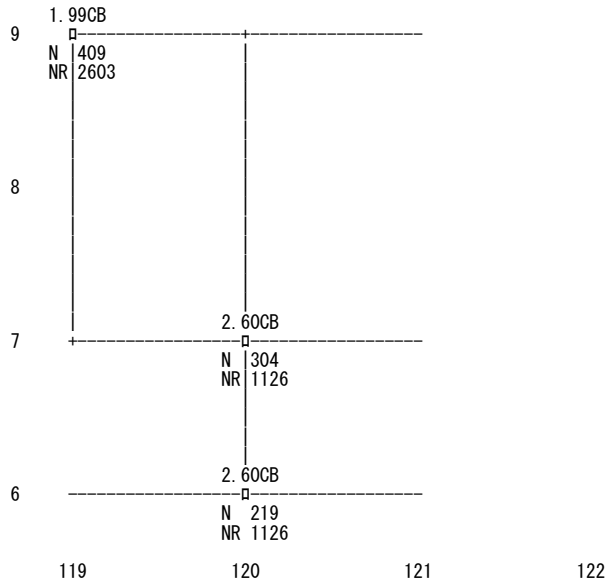
11

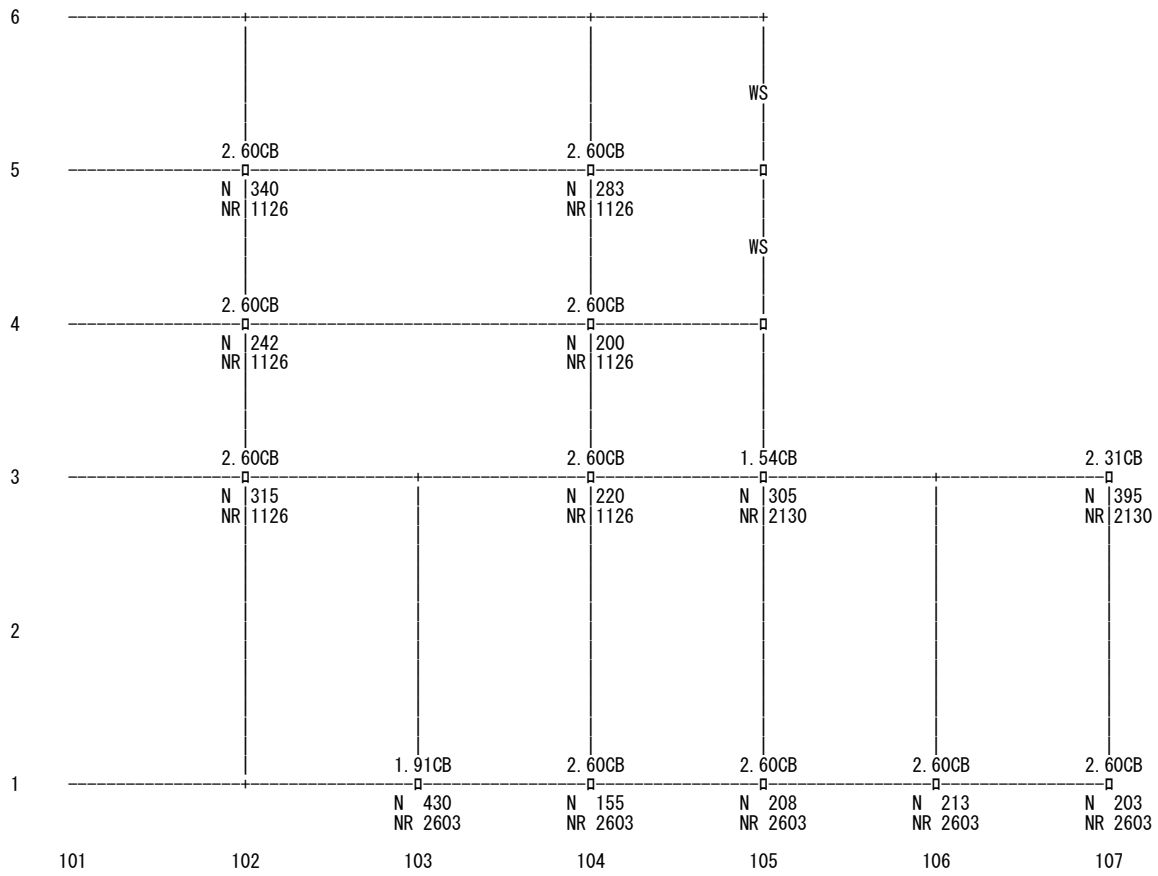
10

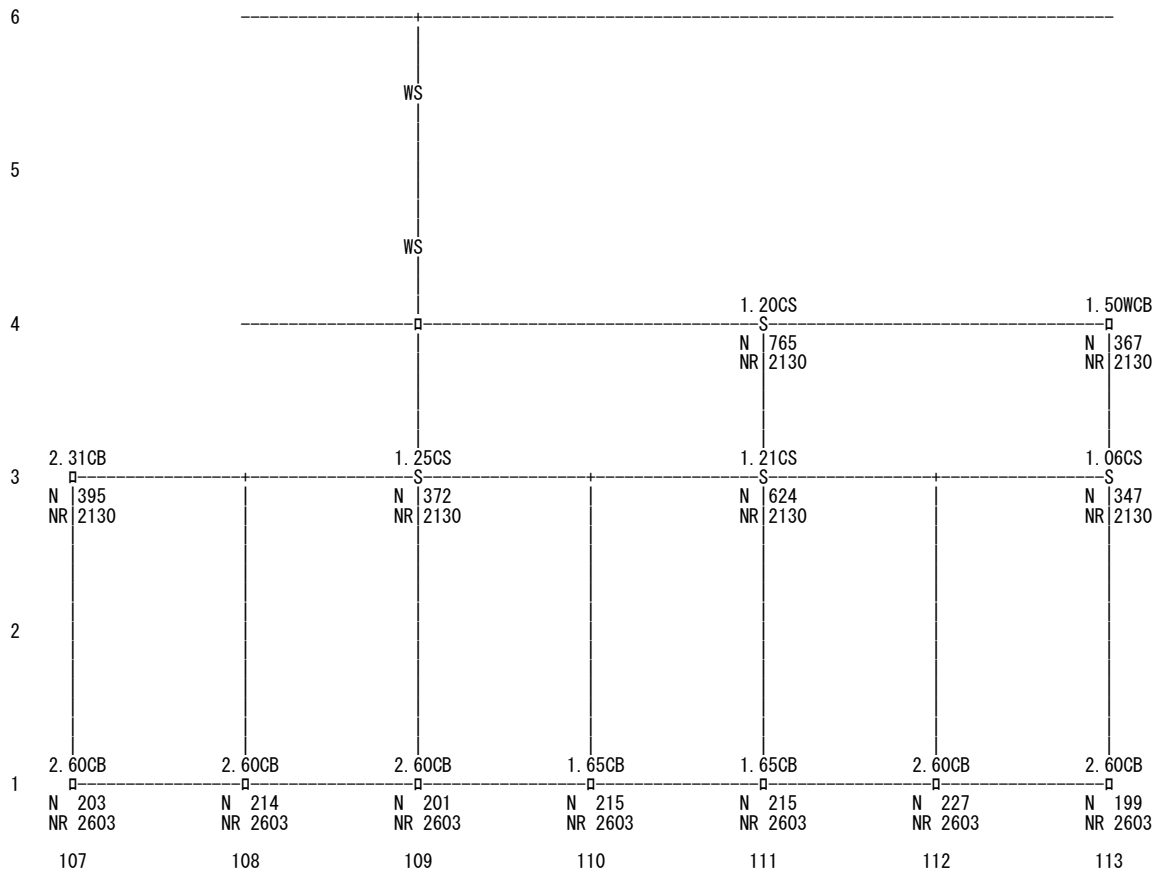


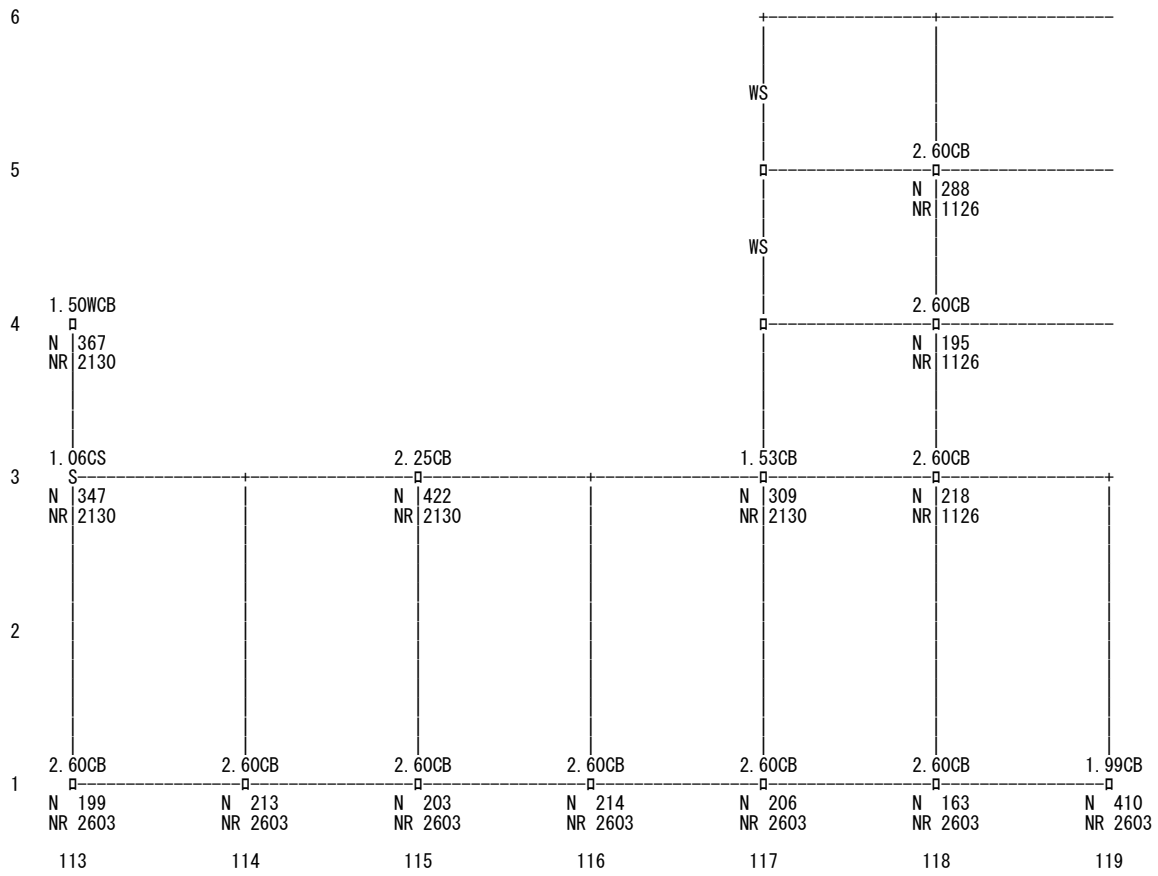
11

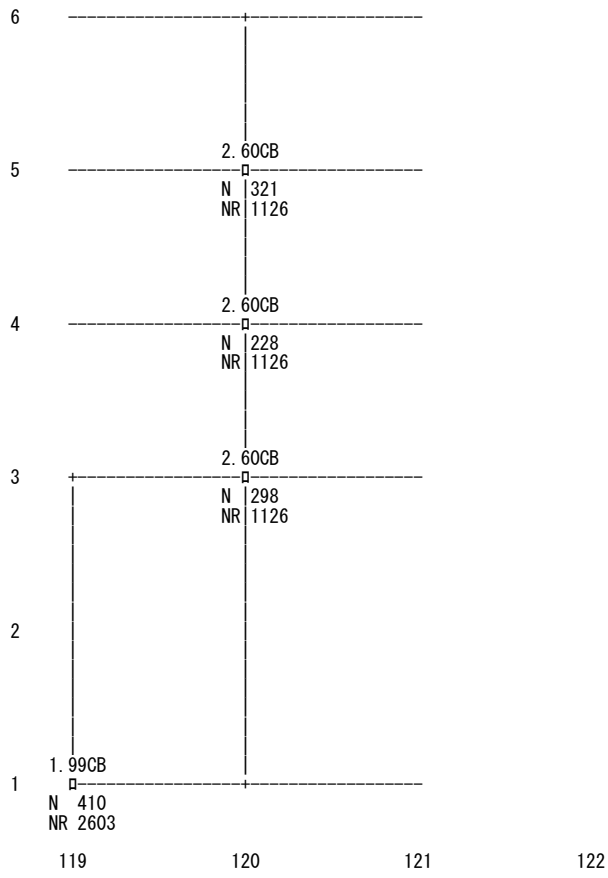
10









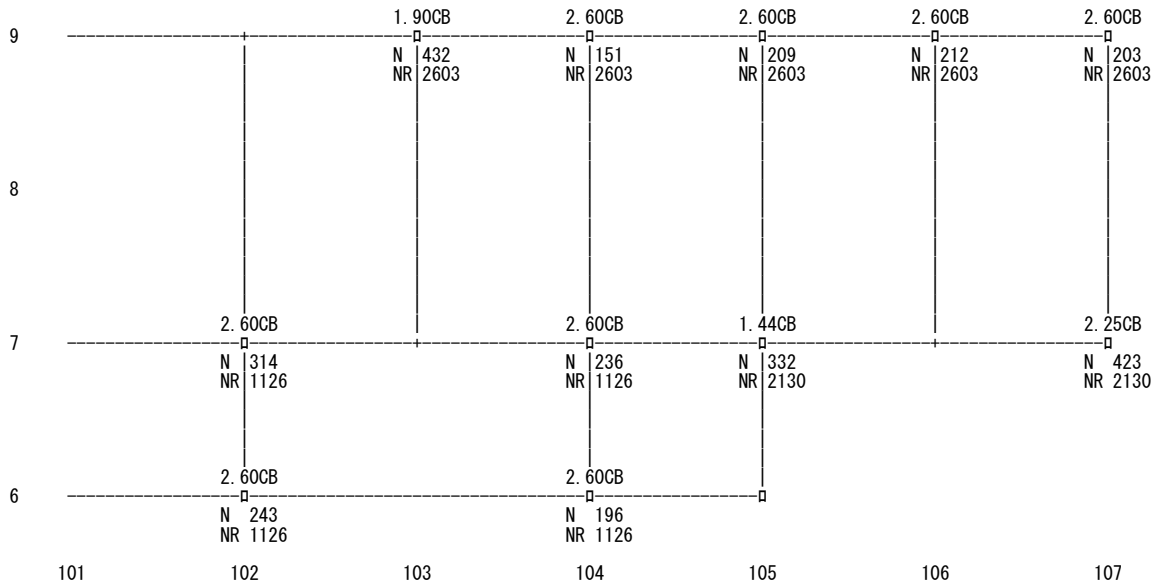




< 3 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 1 箇所

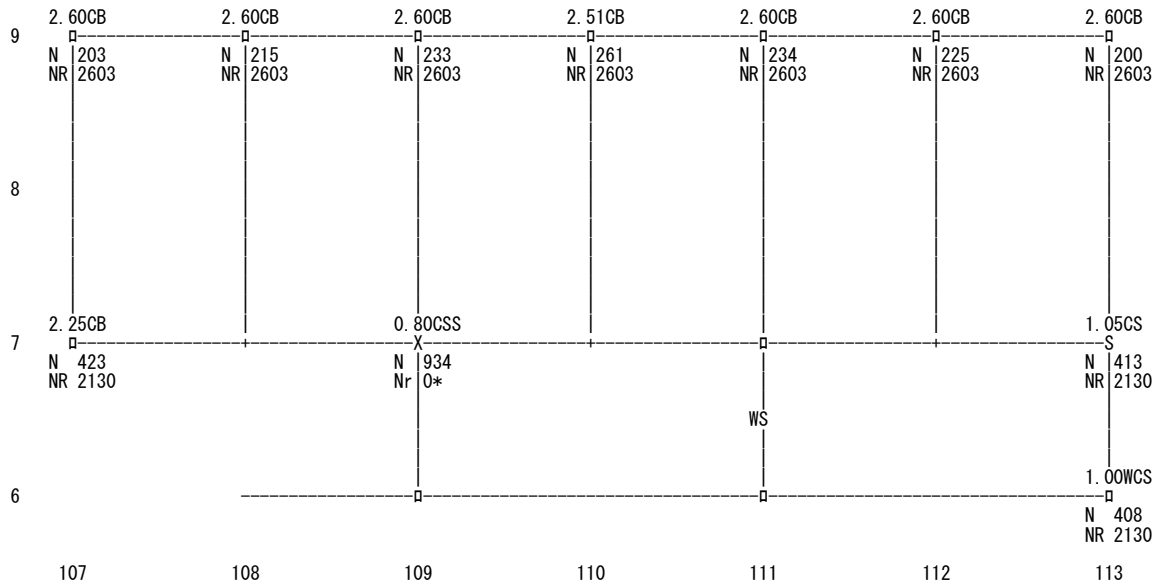
11

10



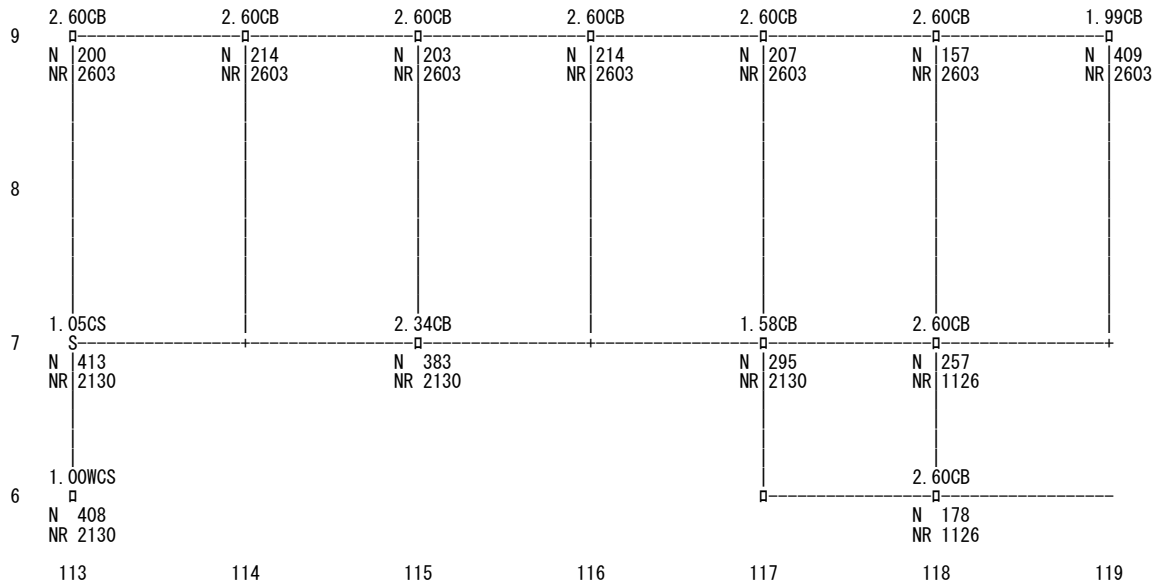
11

10



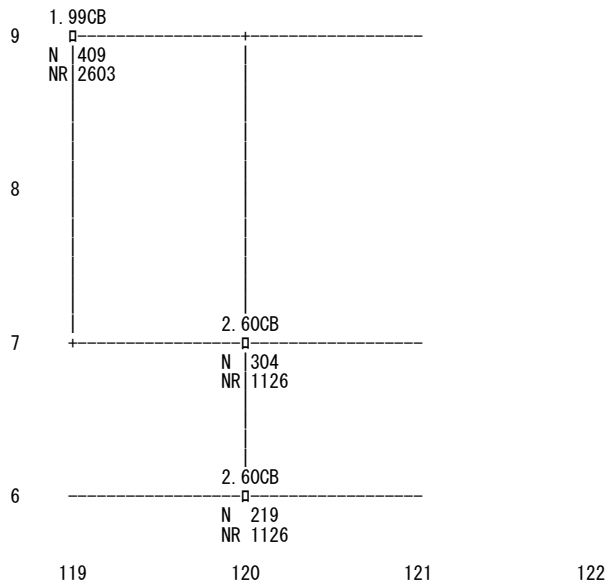
11

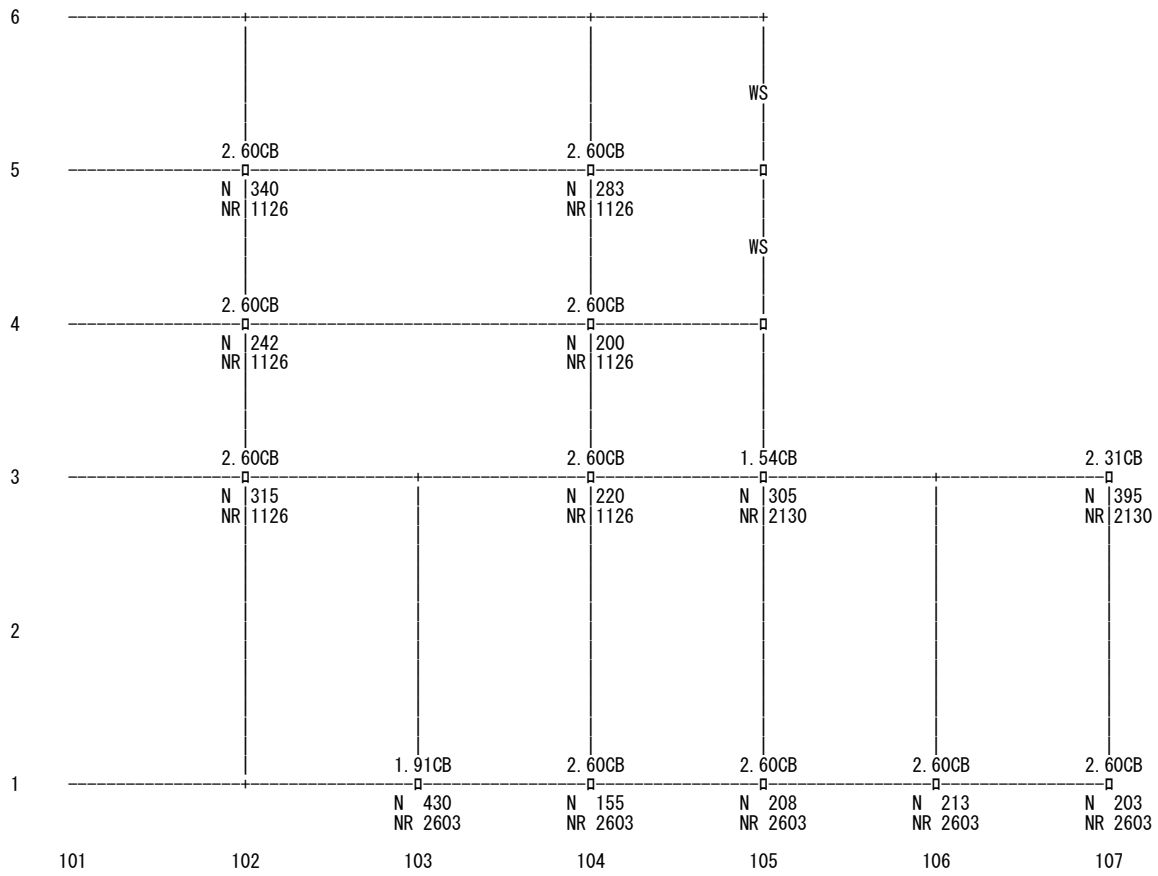
10

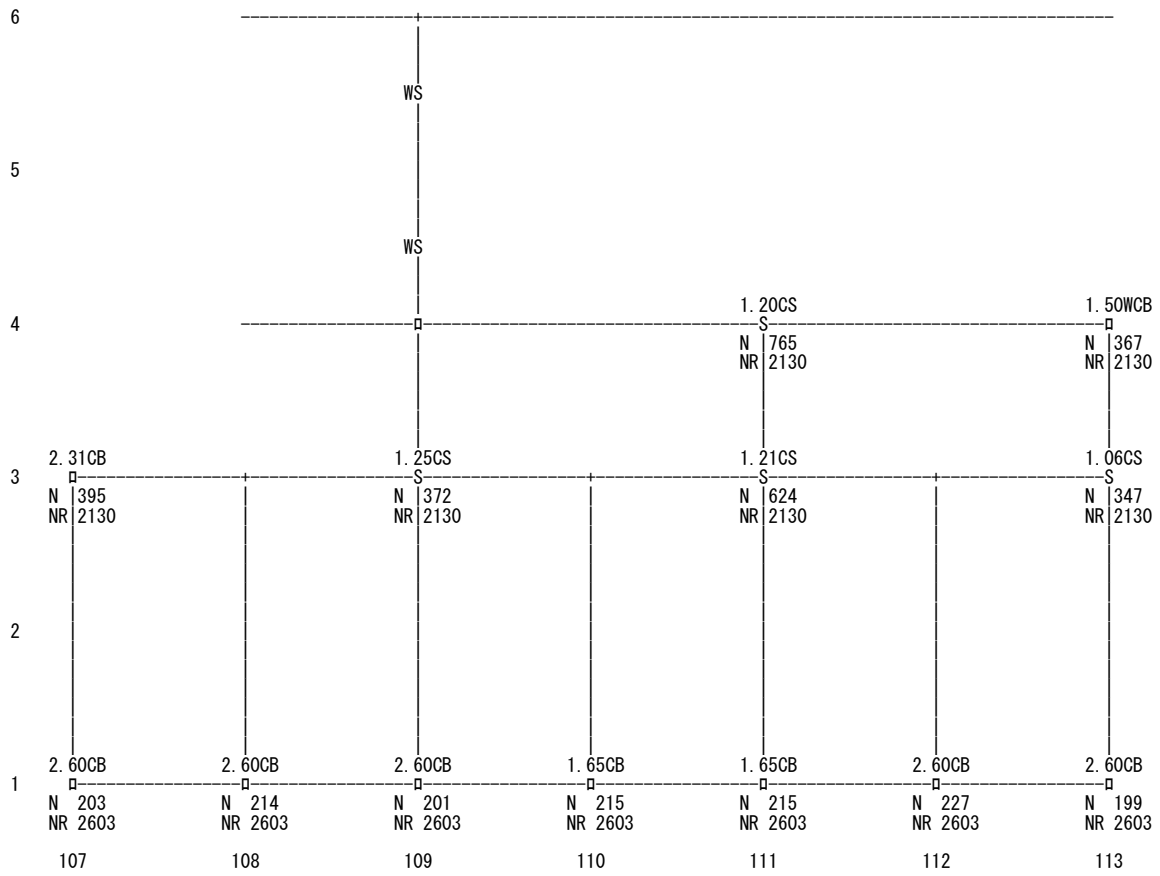


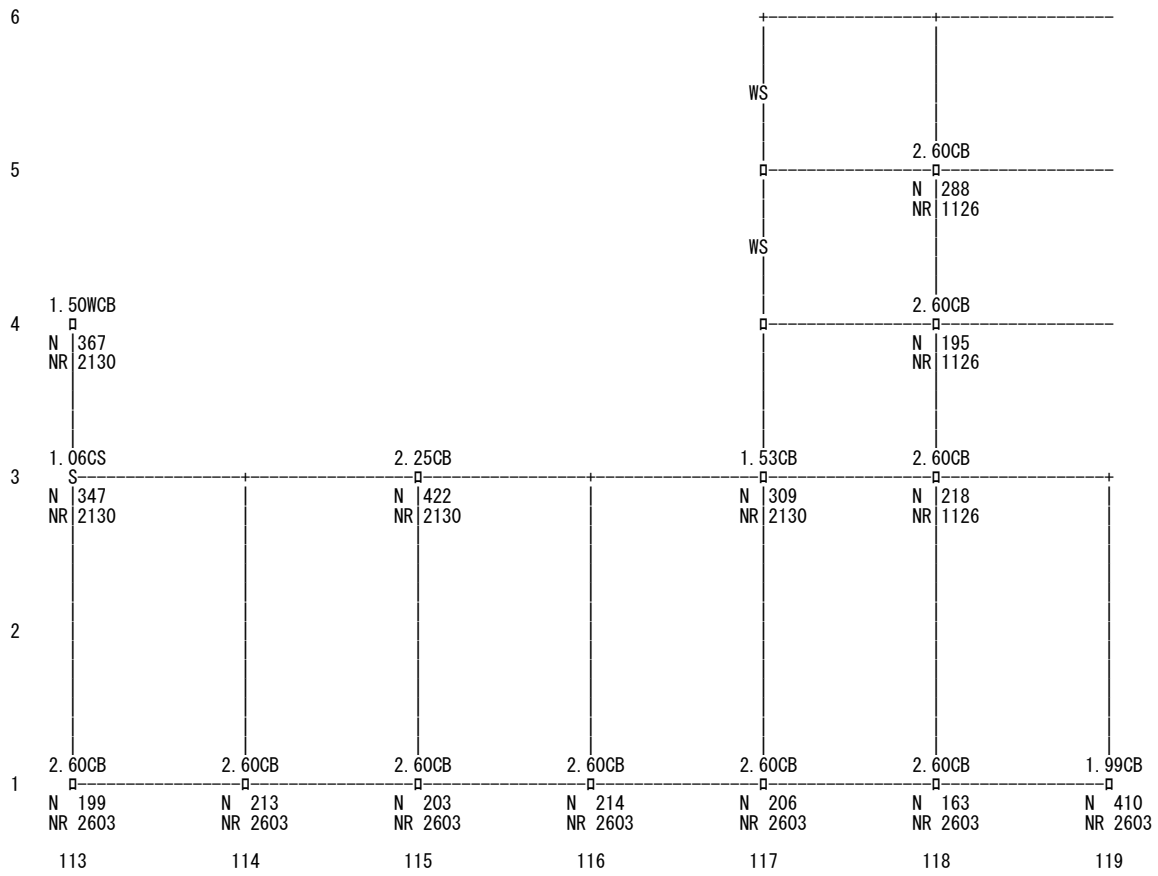
11

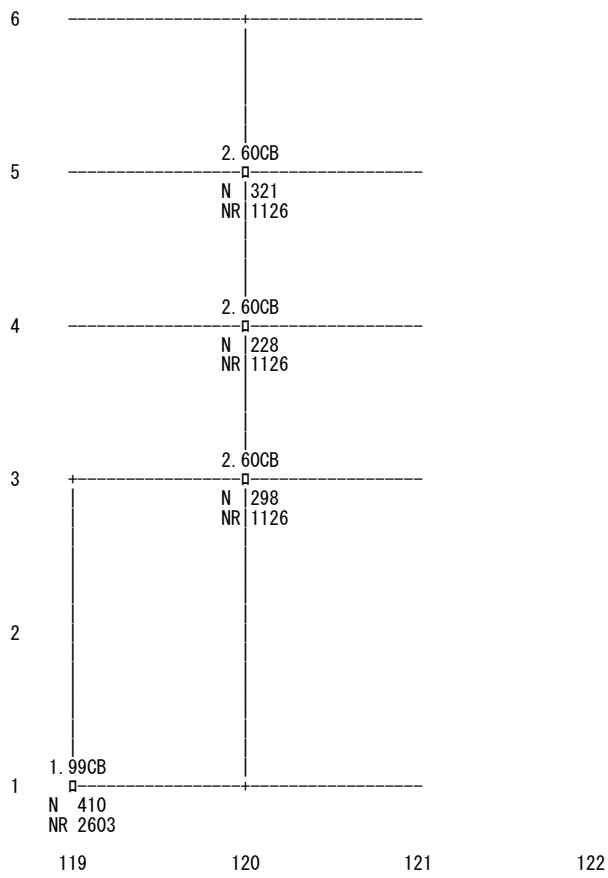
10









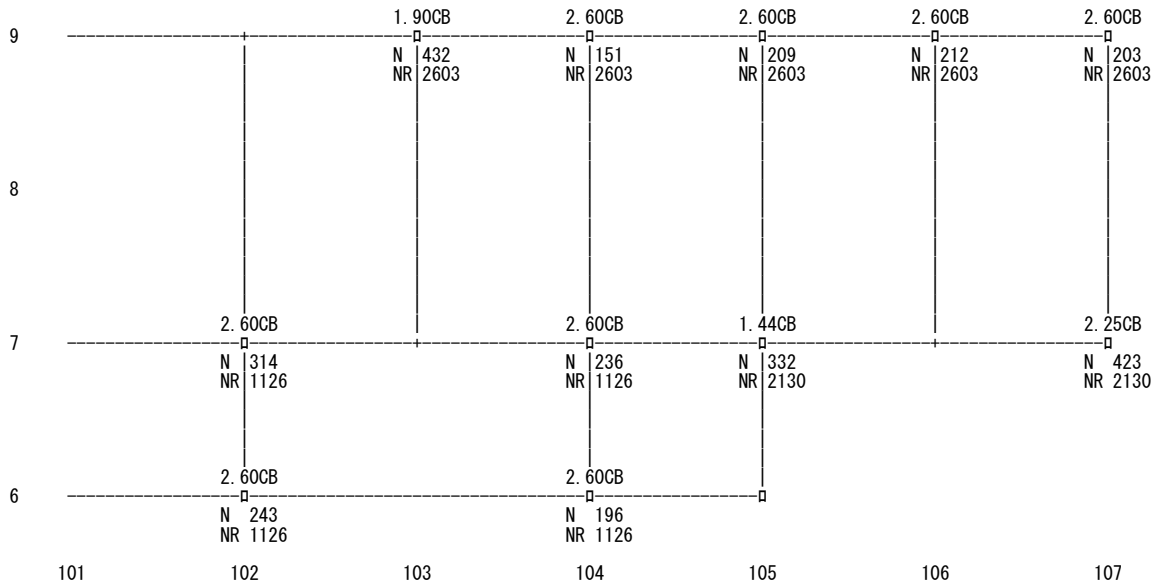




< 3 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 4 箇所

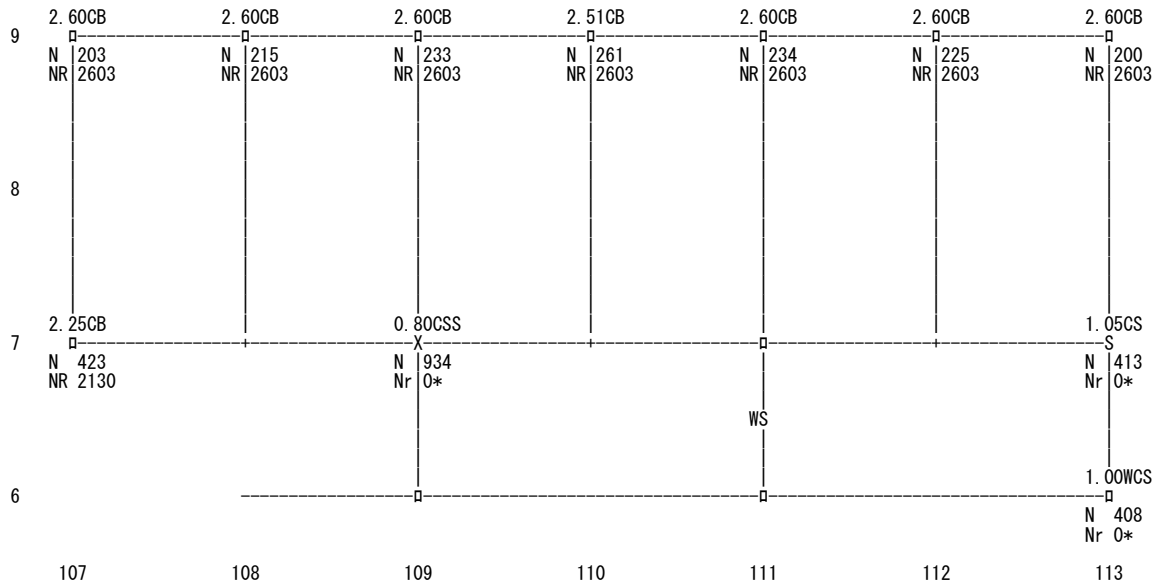
11

10



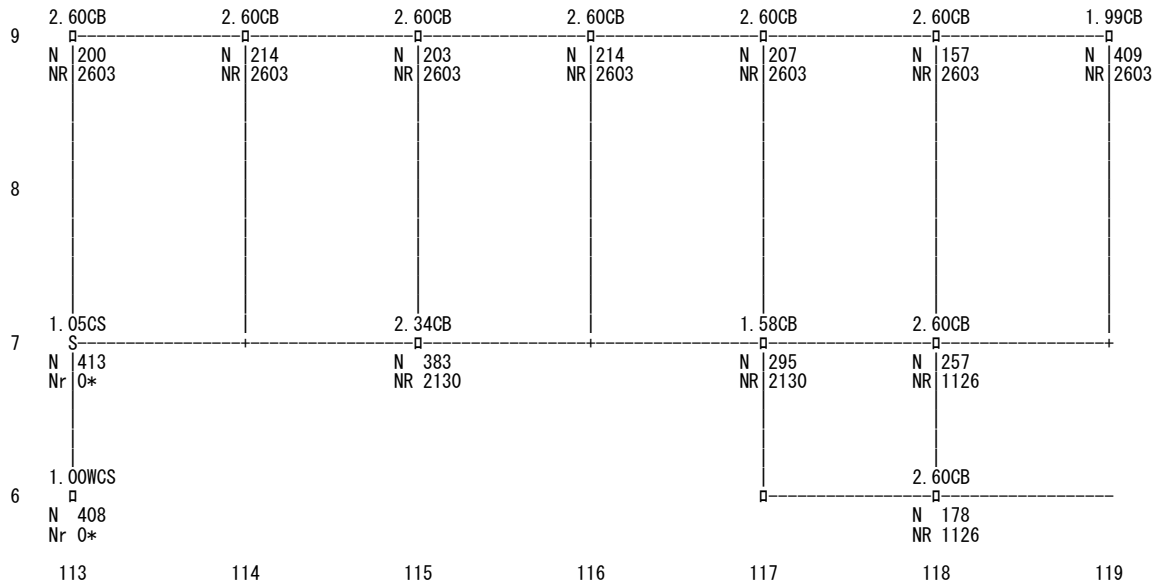
11

10



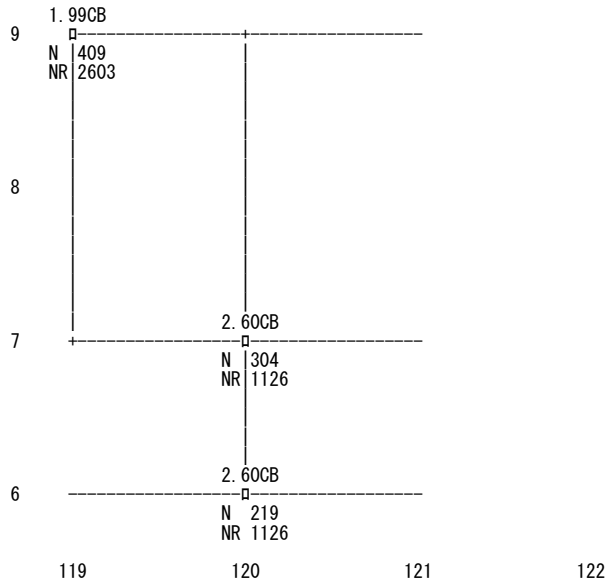
11

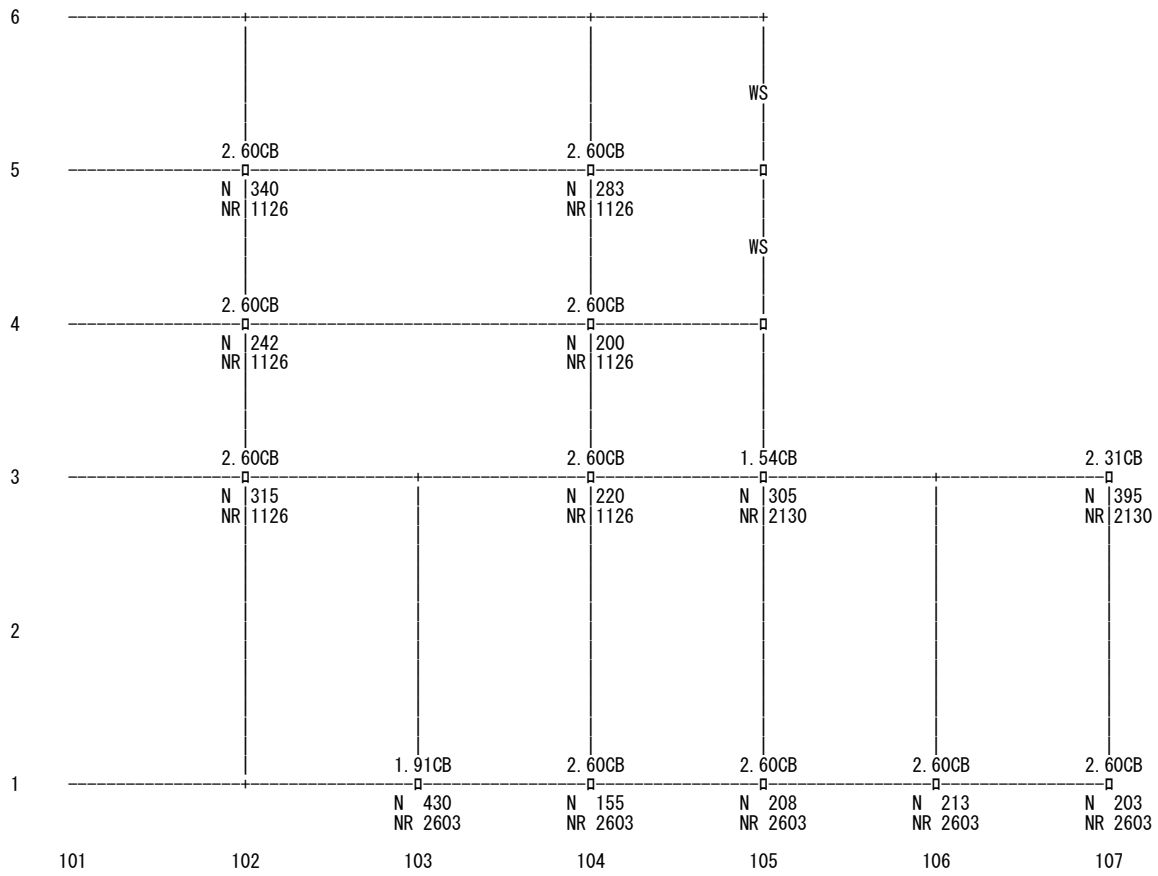
10

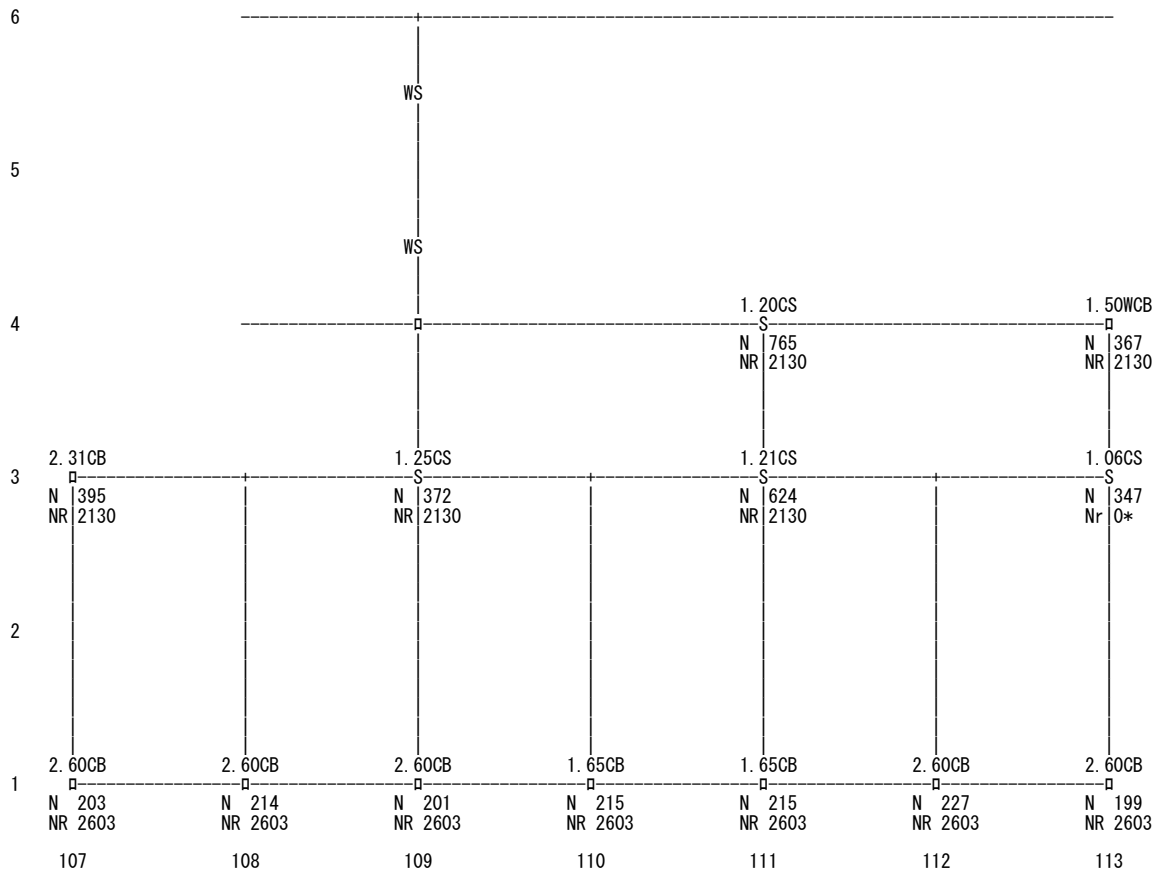


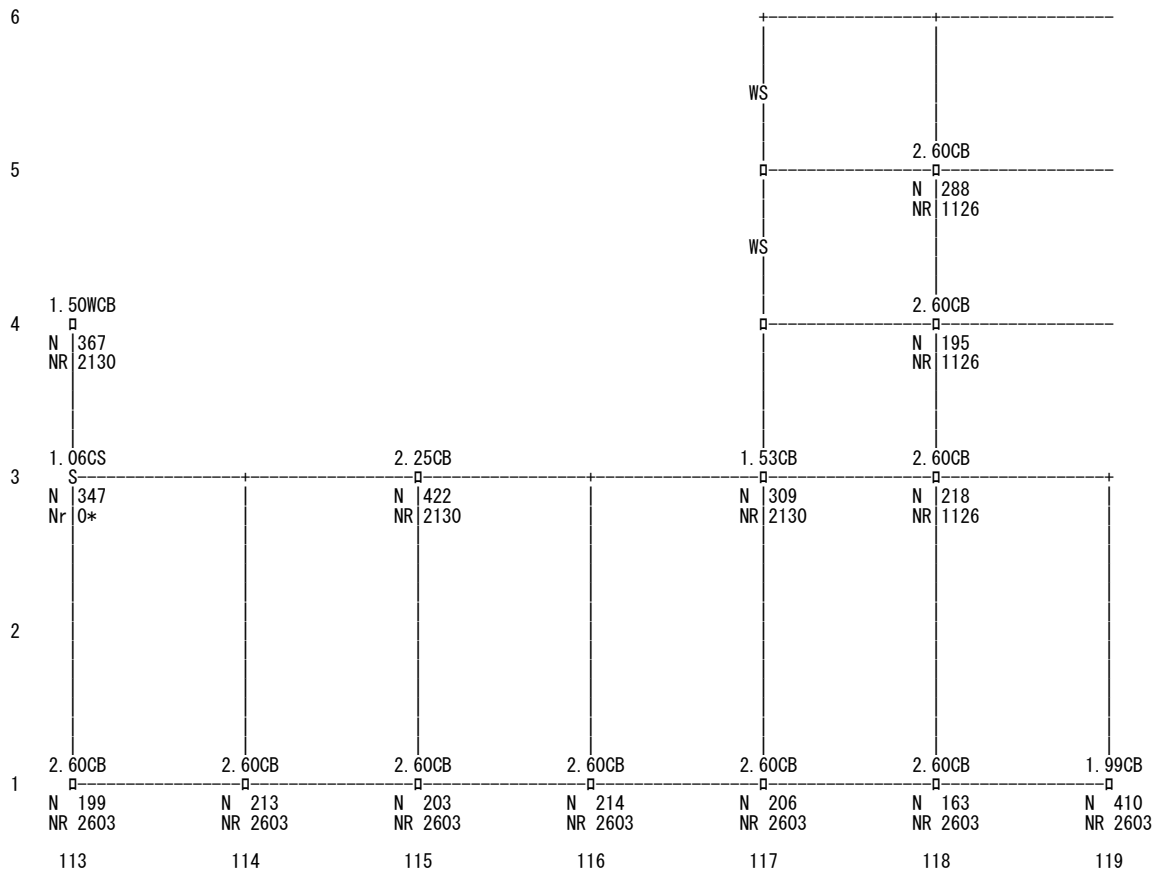
11

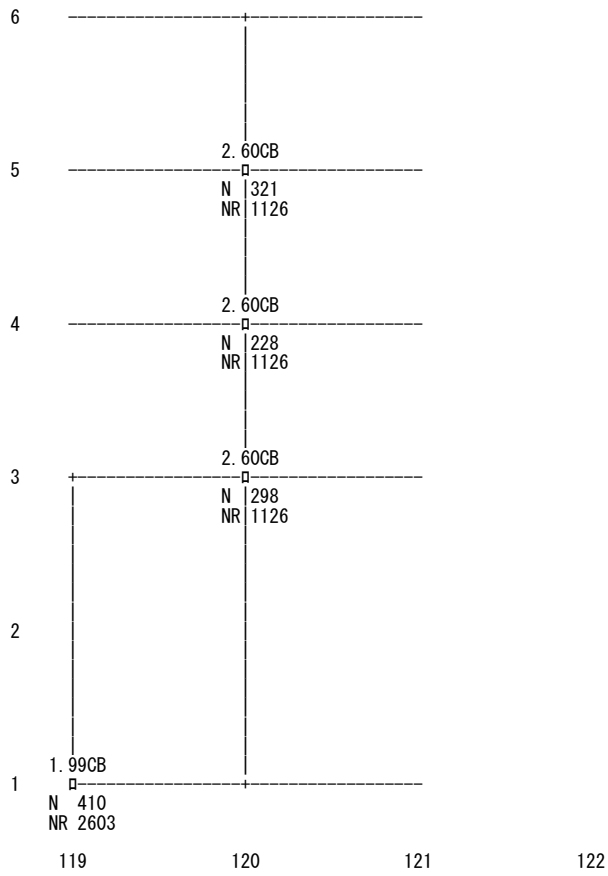
10









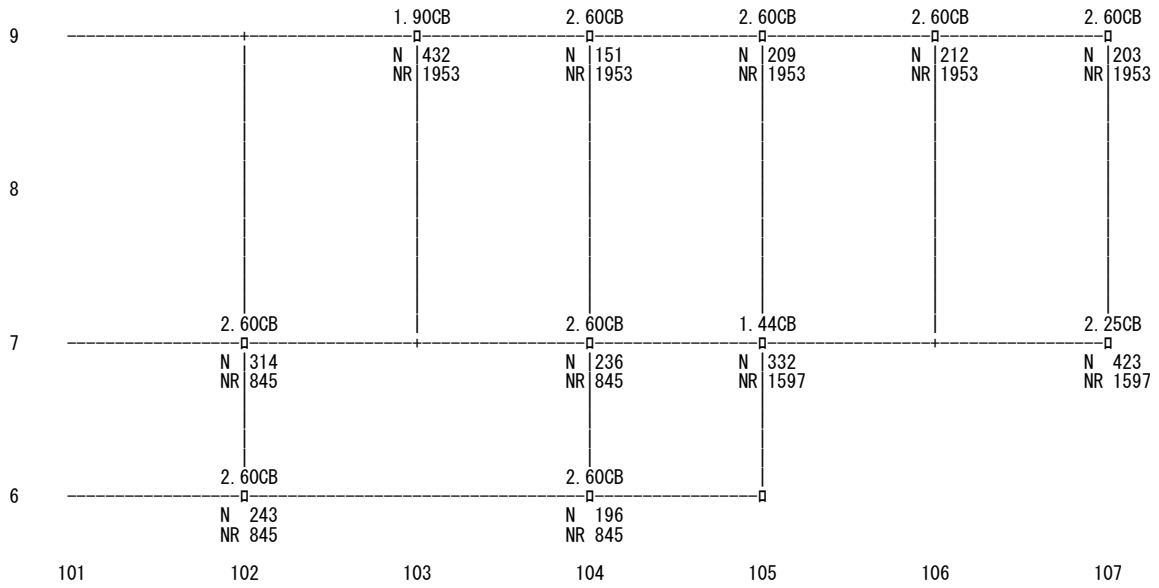




< 3 階 > 検討 F=1.40 要検討柱 7 箇所

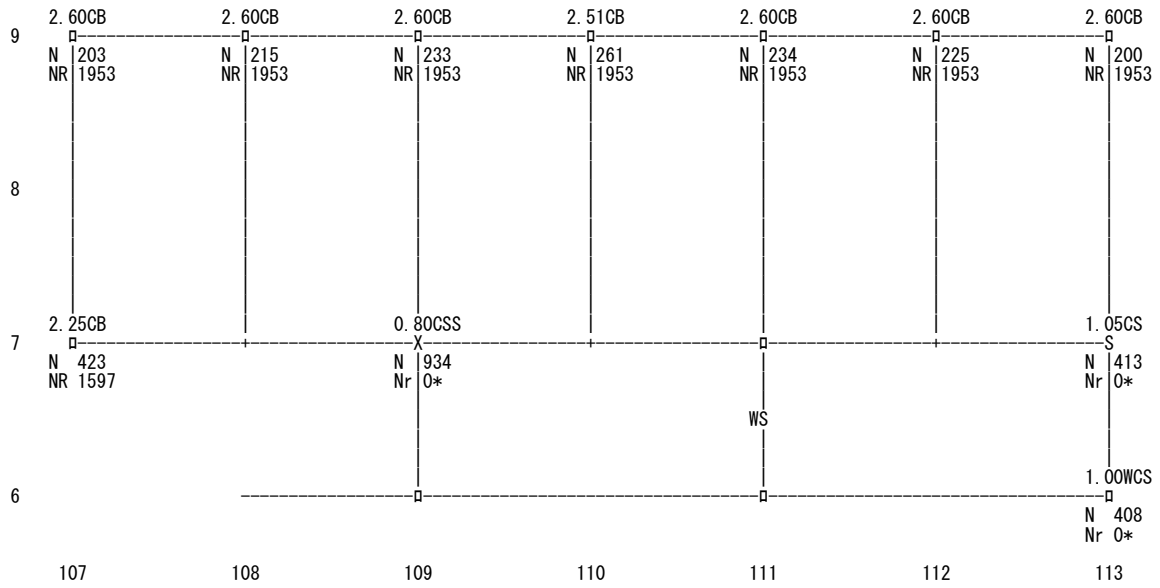
11

10



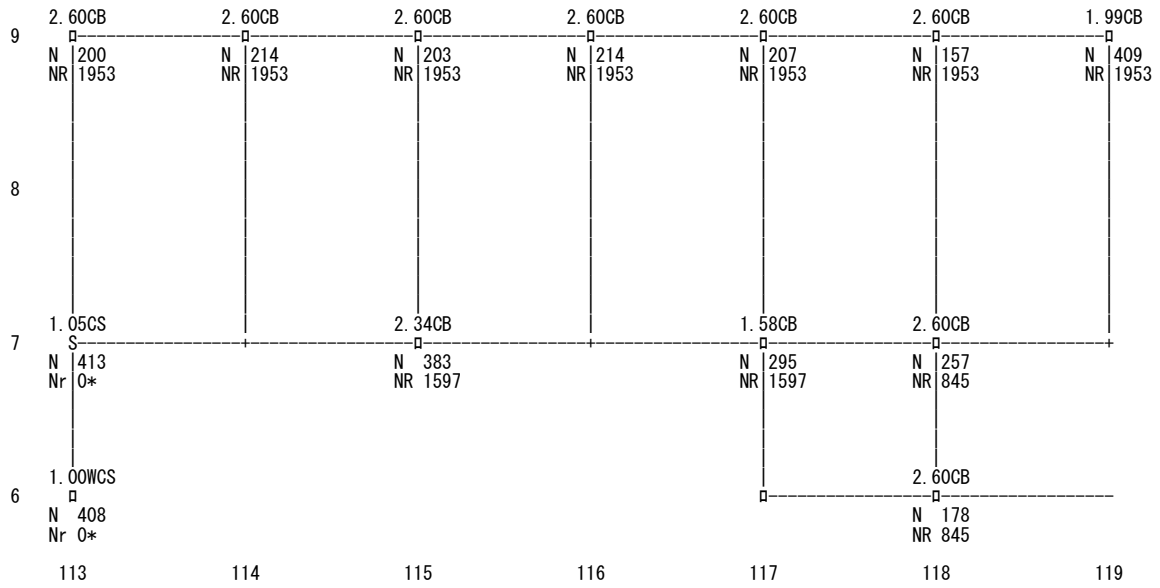
11

10



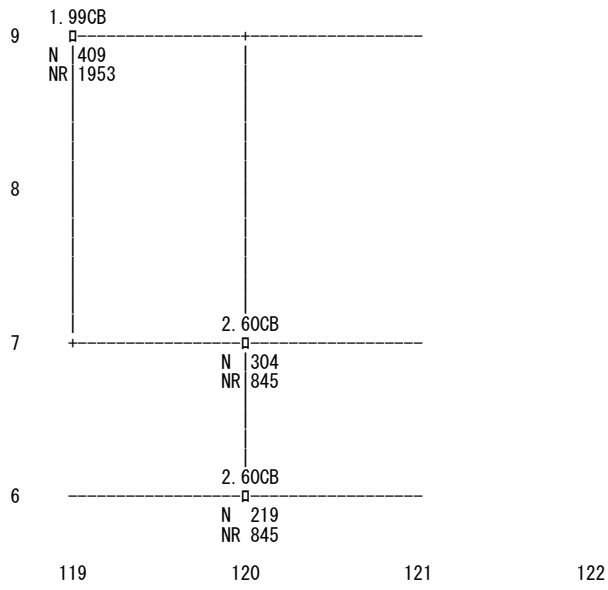
11

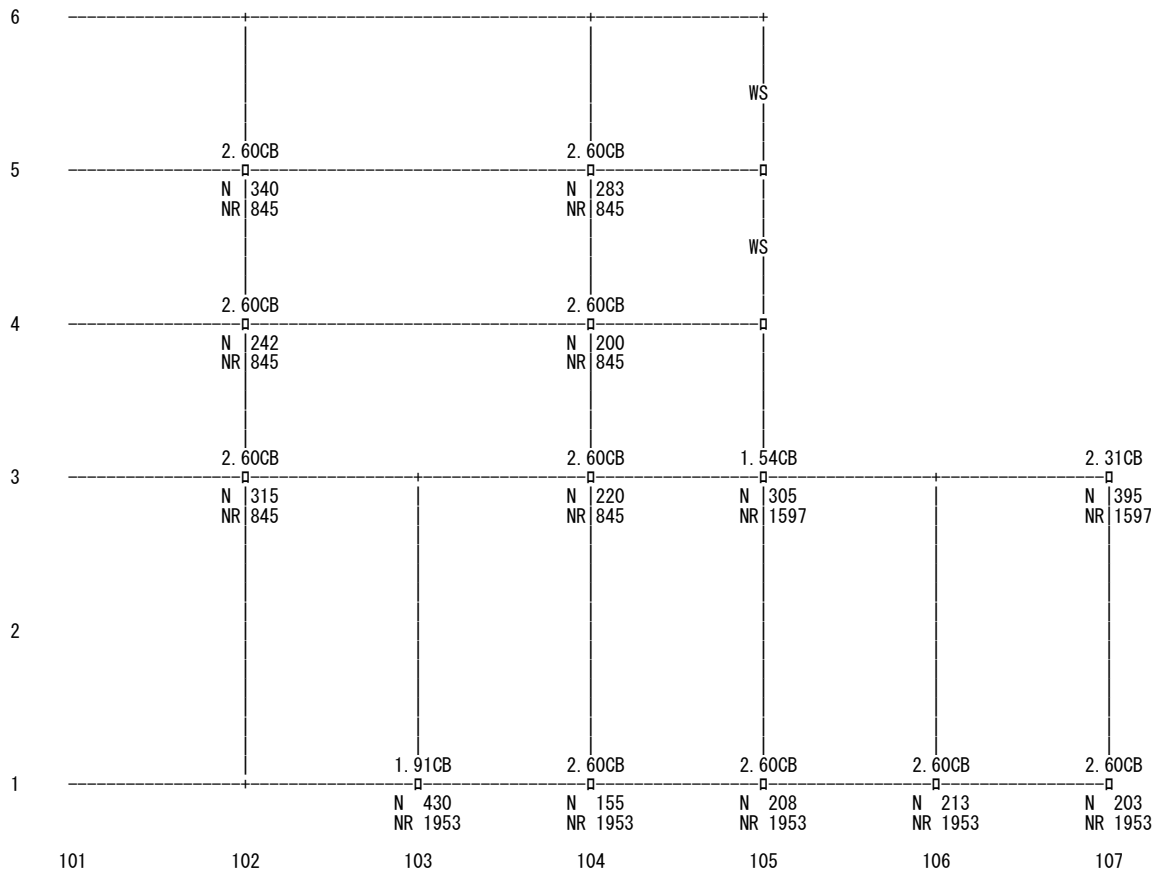
10

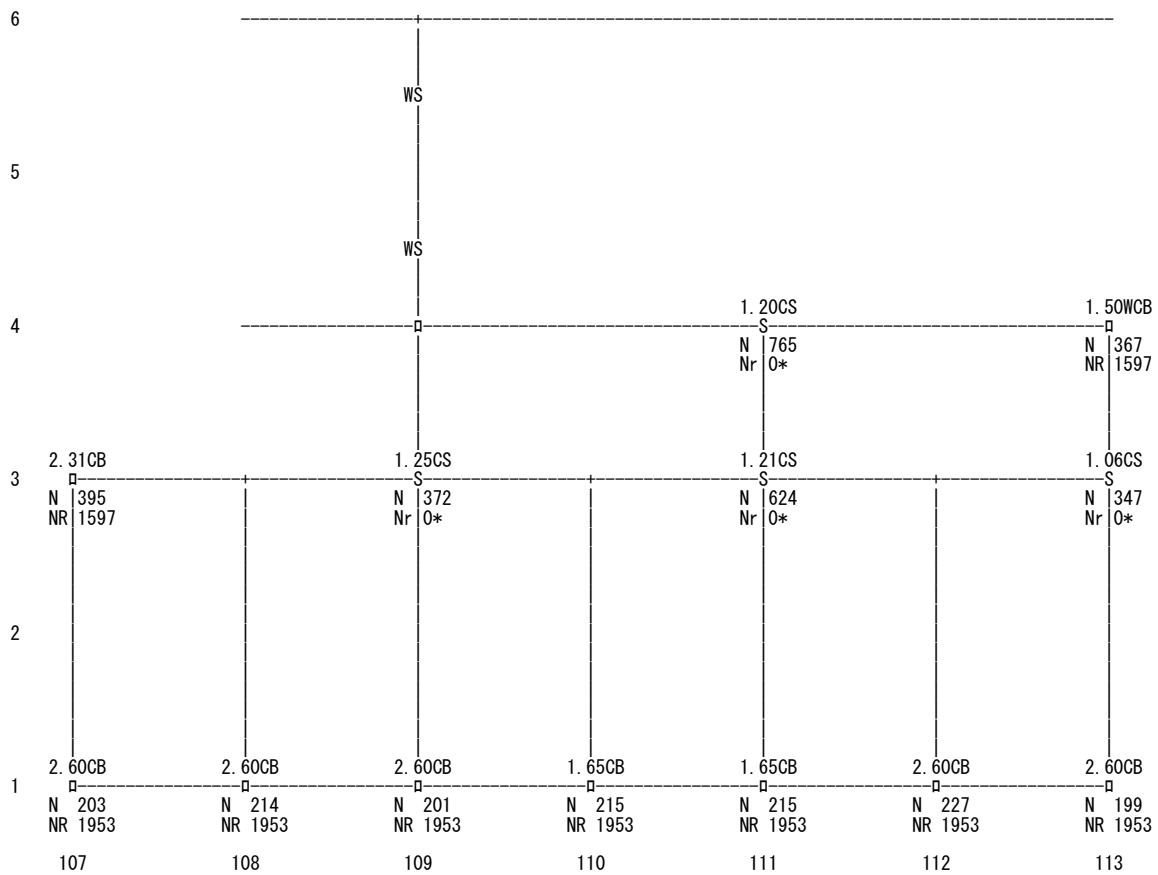


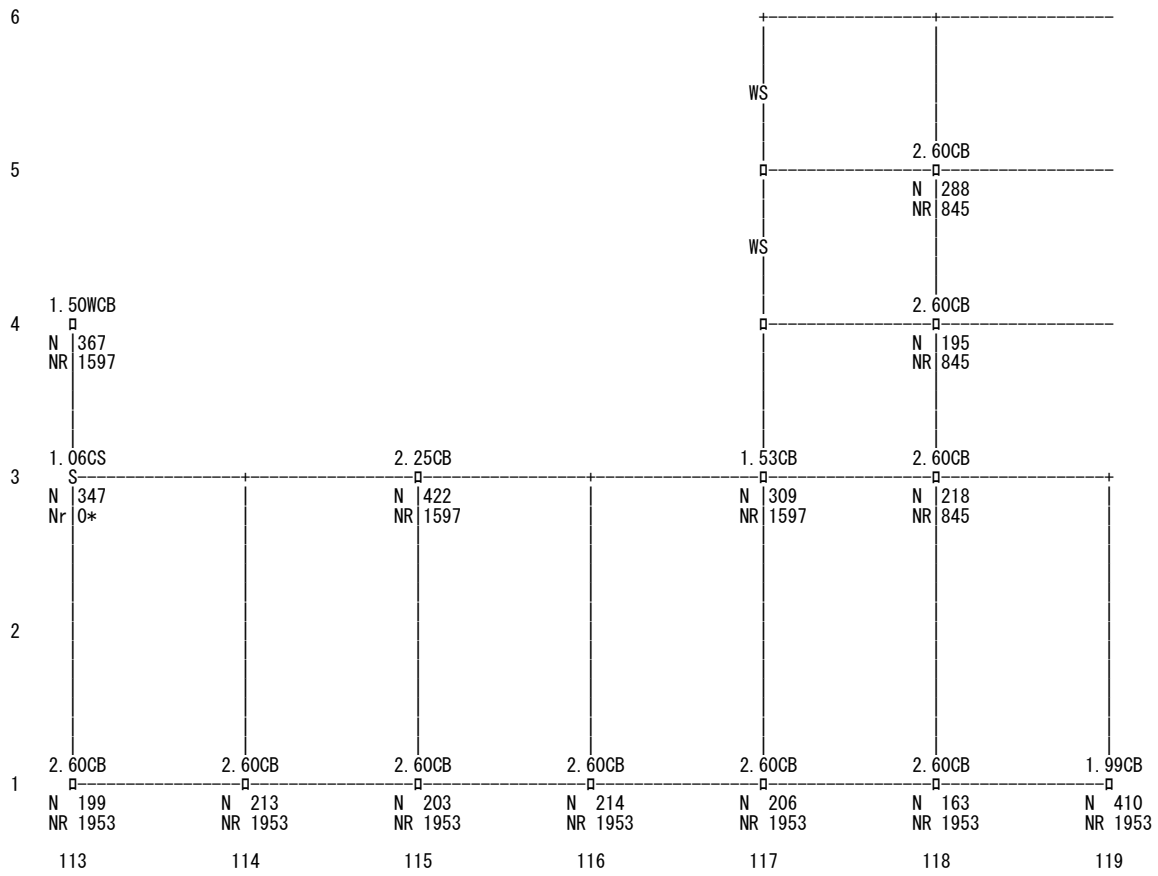
11

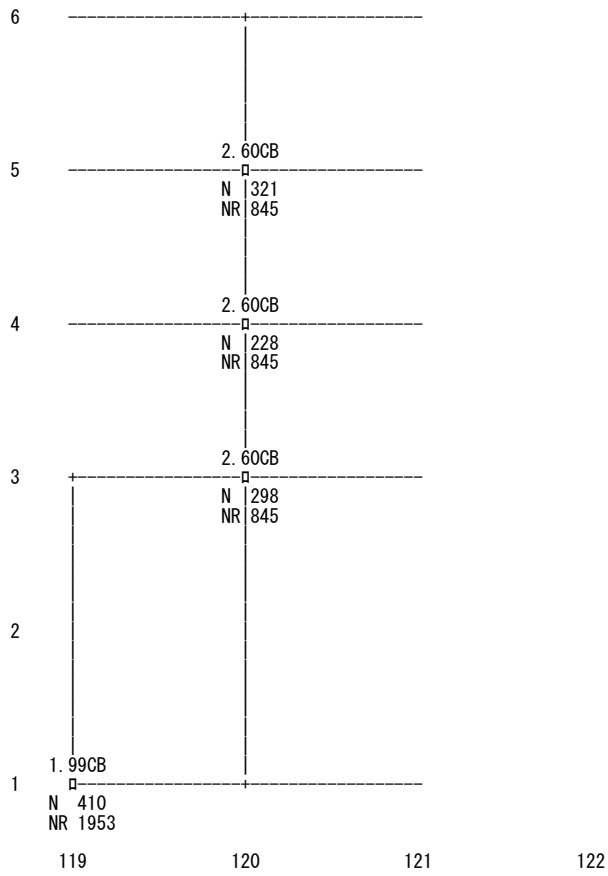
10









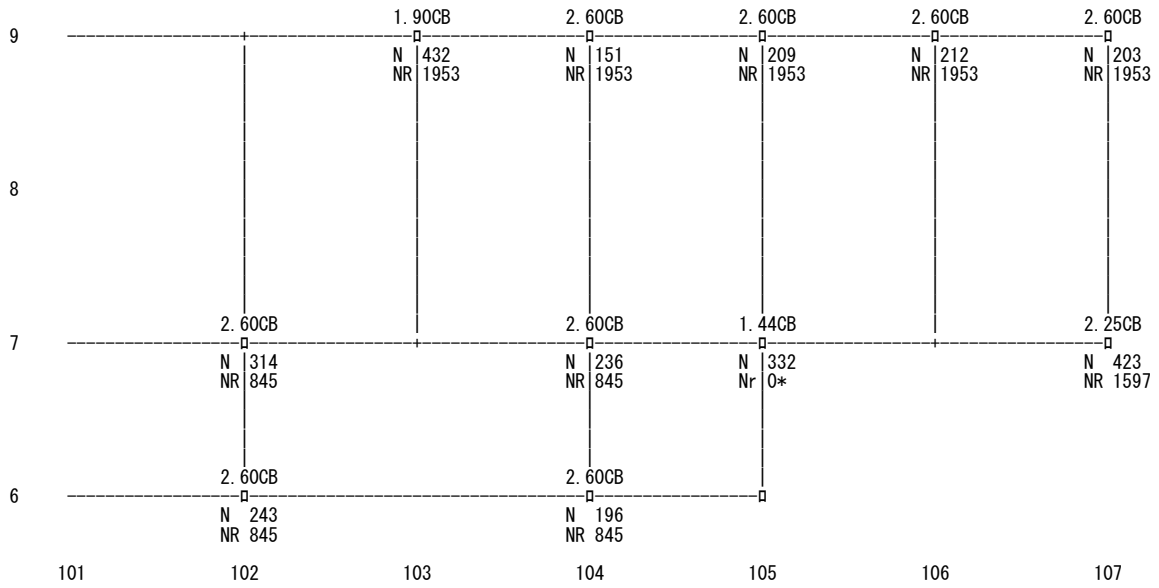




< 3 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 8 箇所

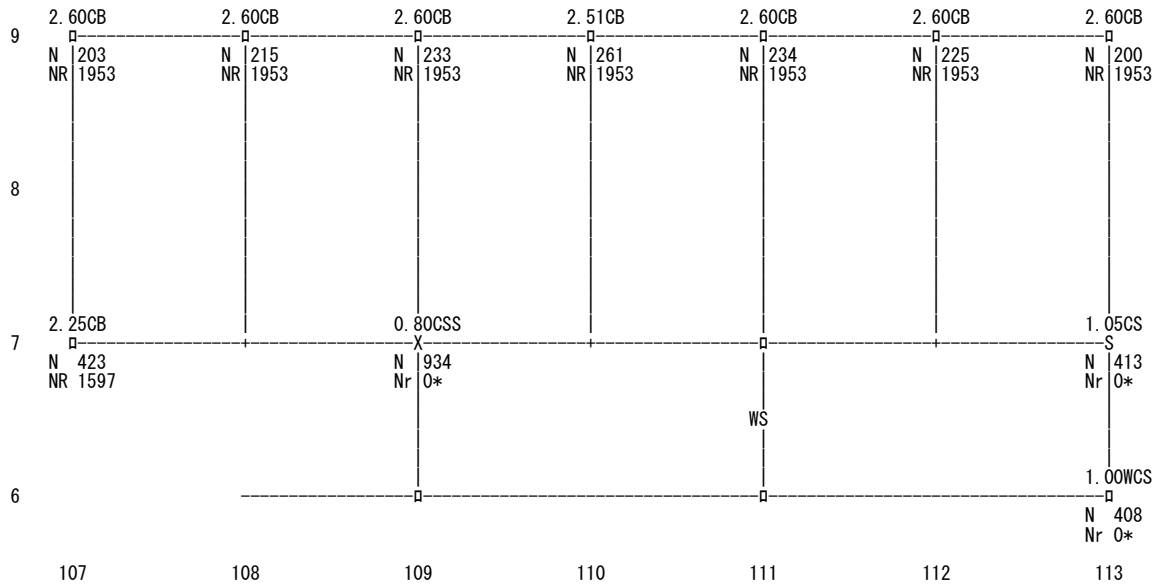
11

10



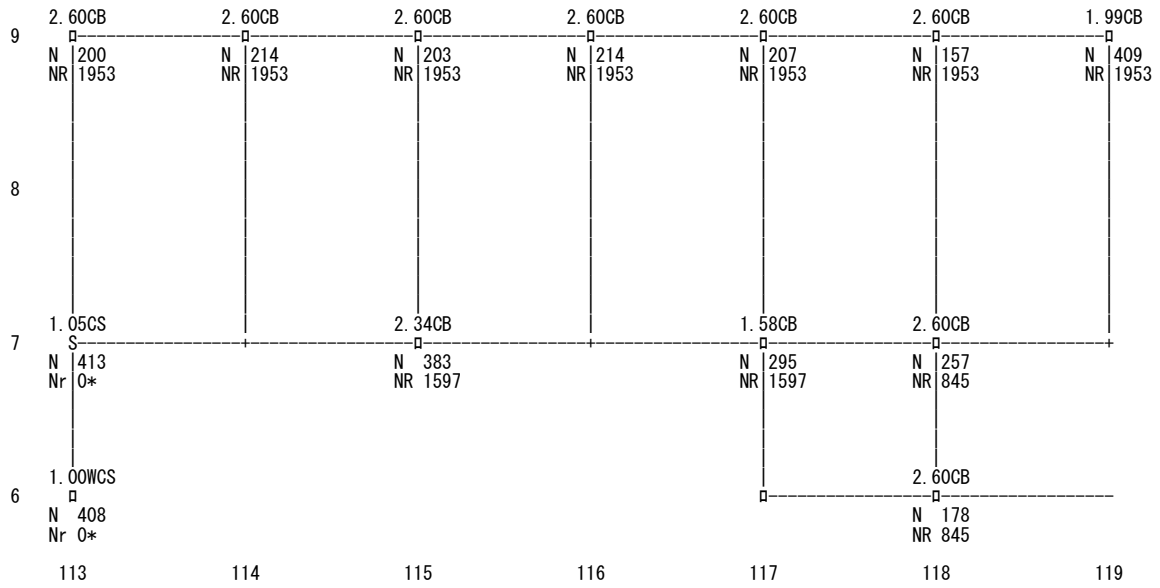
11

10



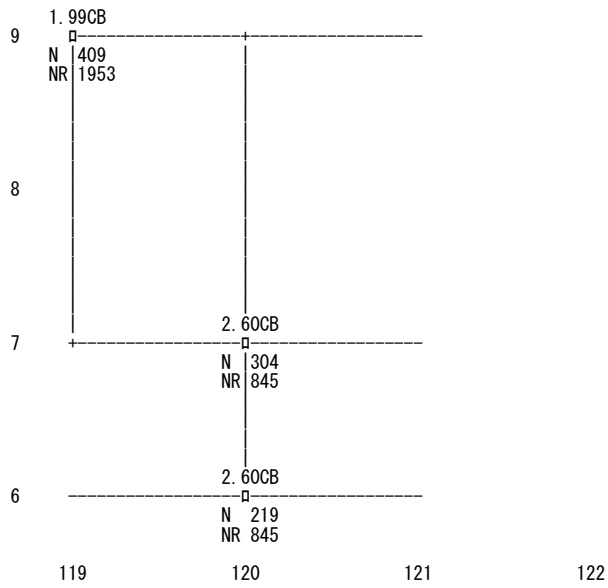
11

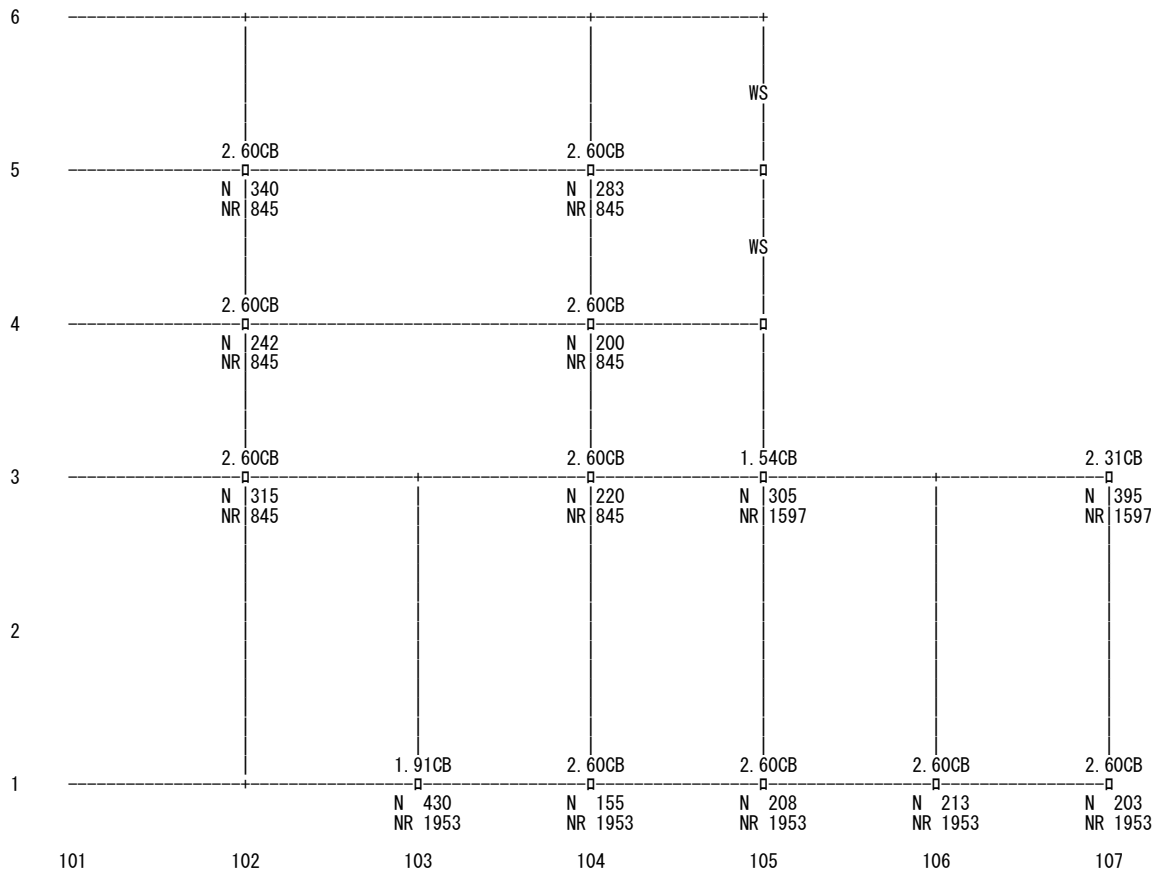
10

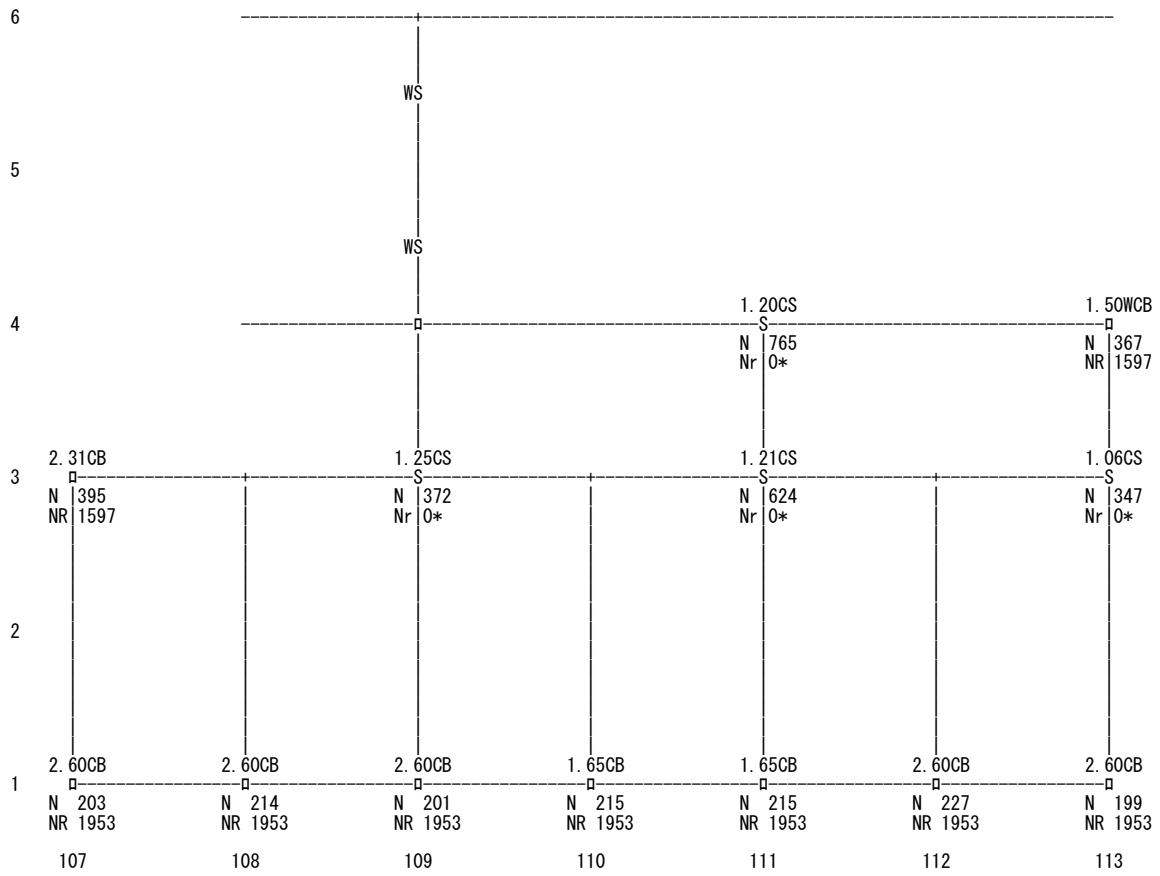


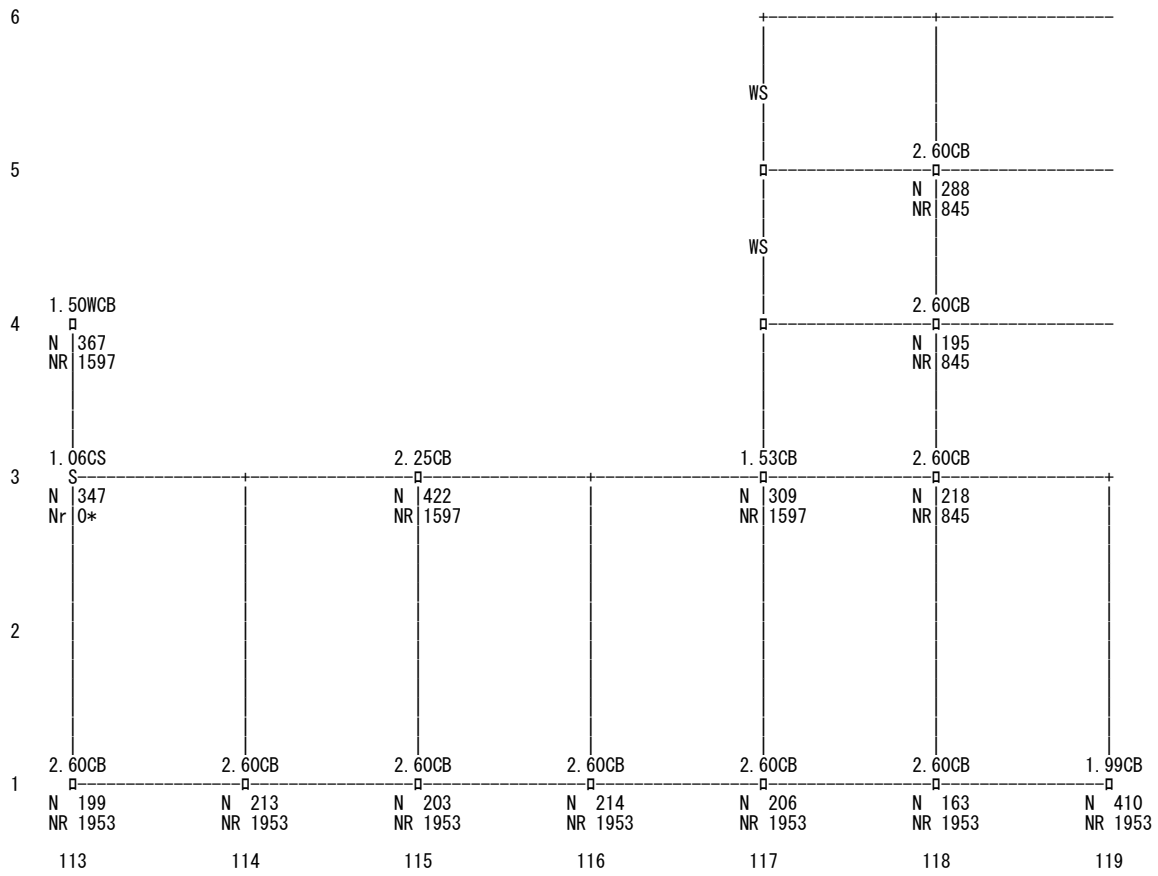
11

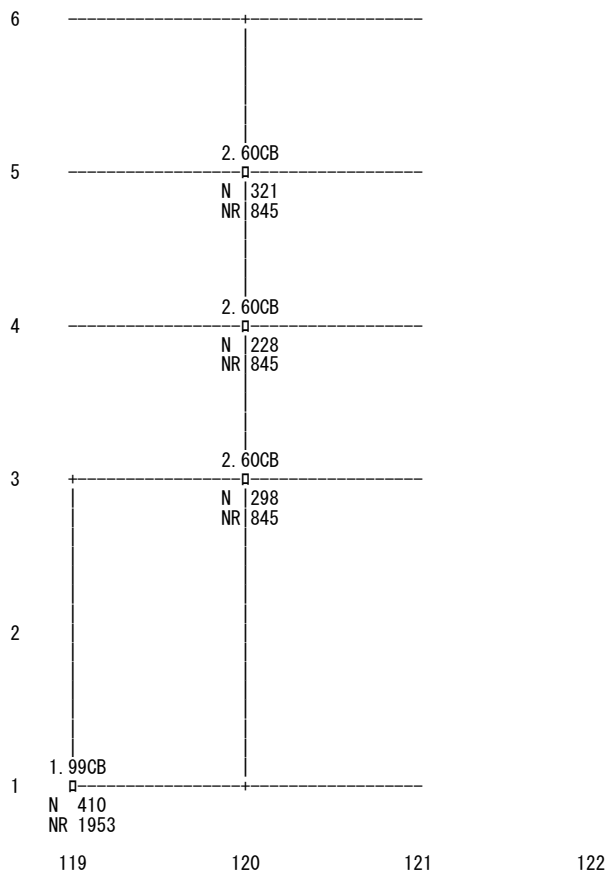
10









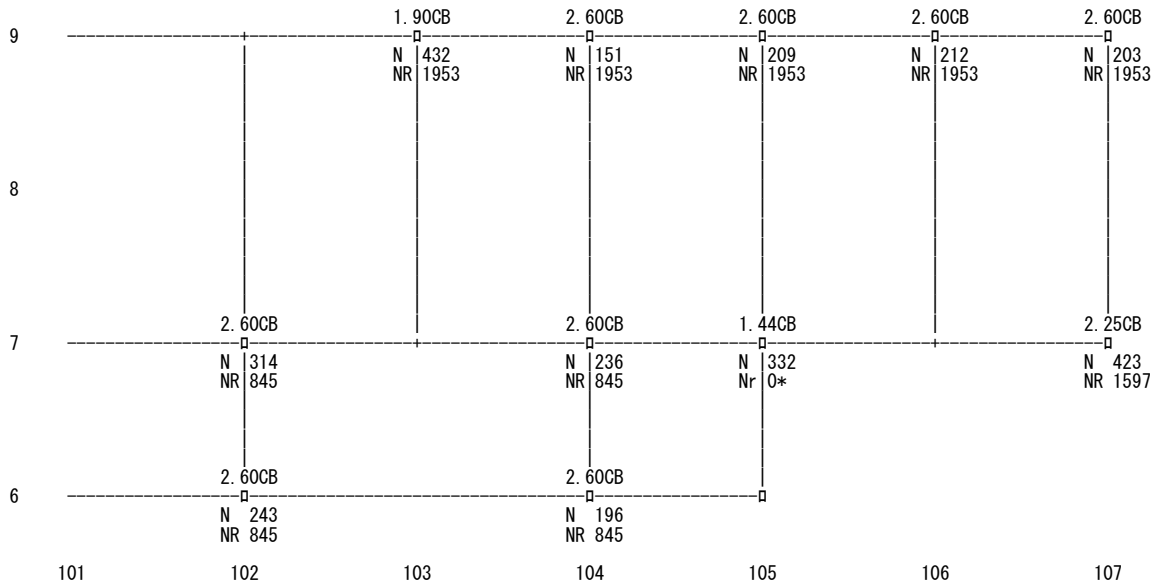




< 3 階 > 検討 F=1.75 要検討柱 14 箇所

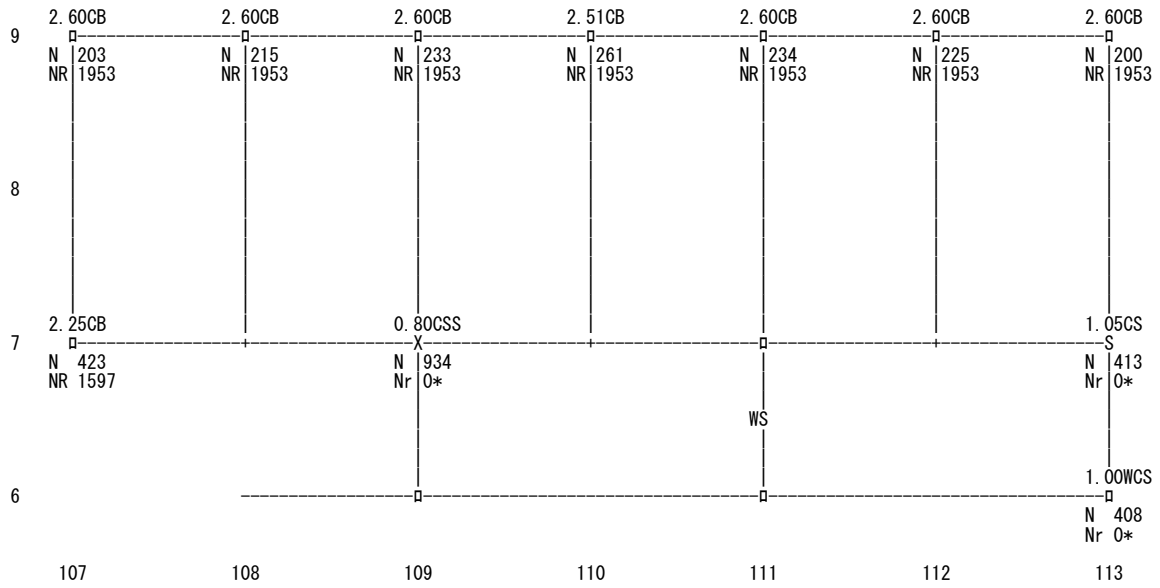
11

10



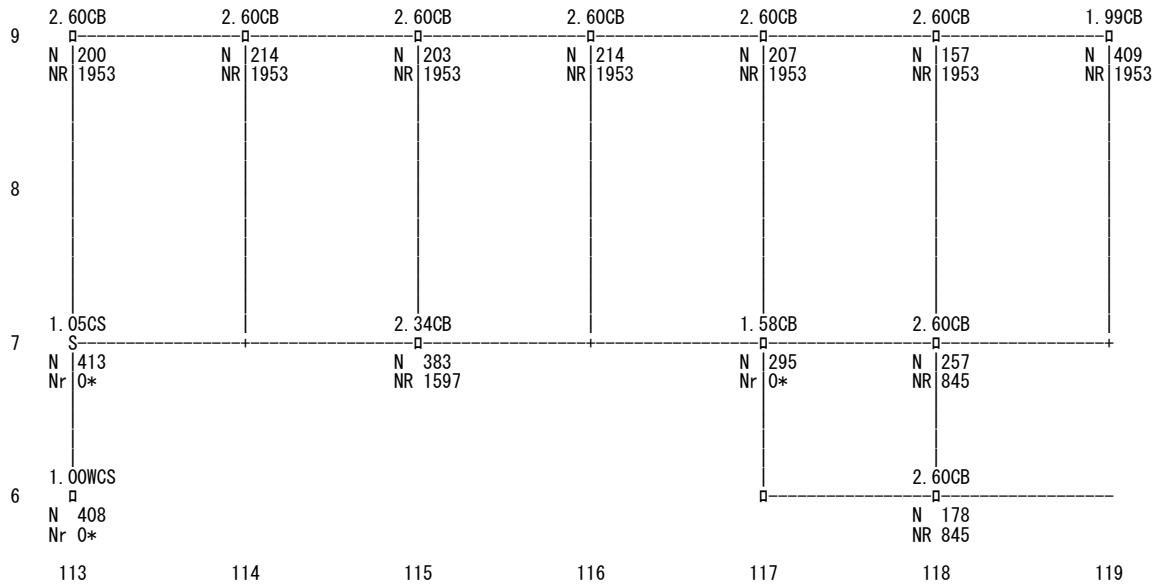
11

10



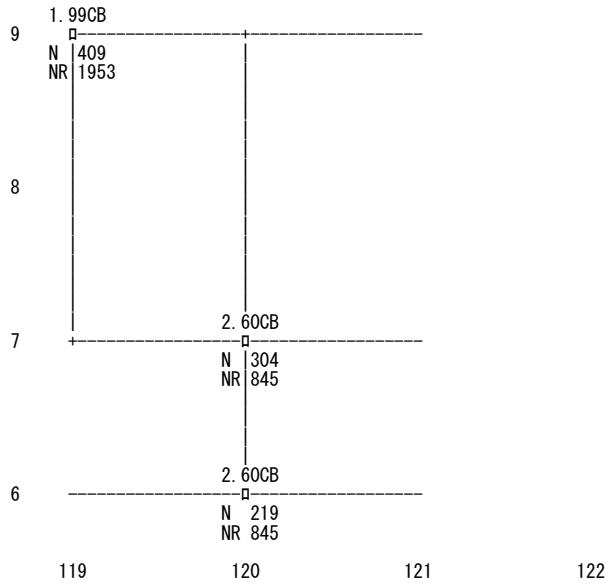
11

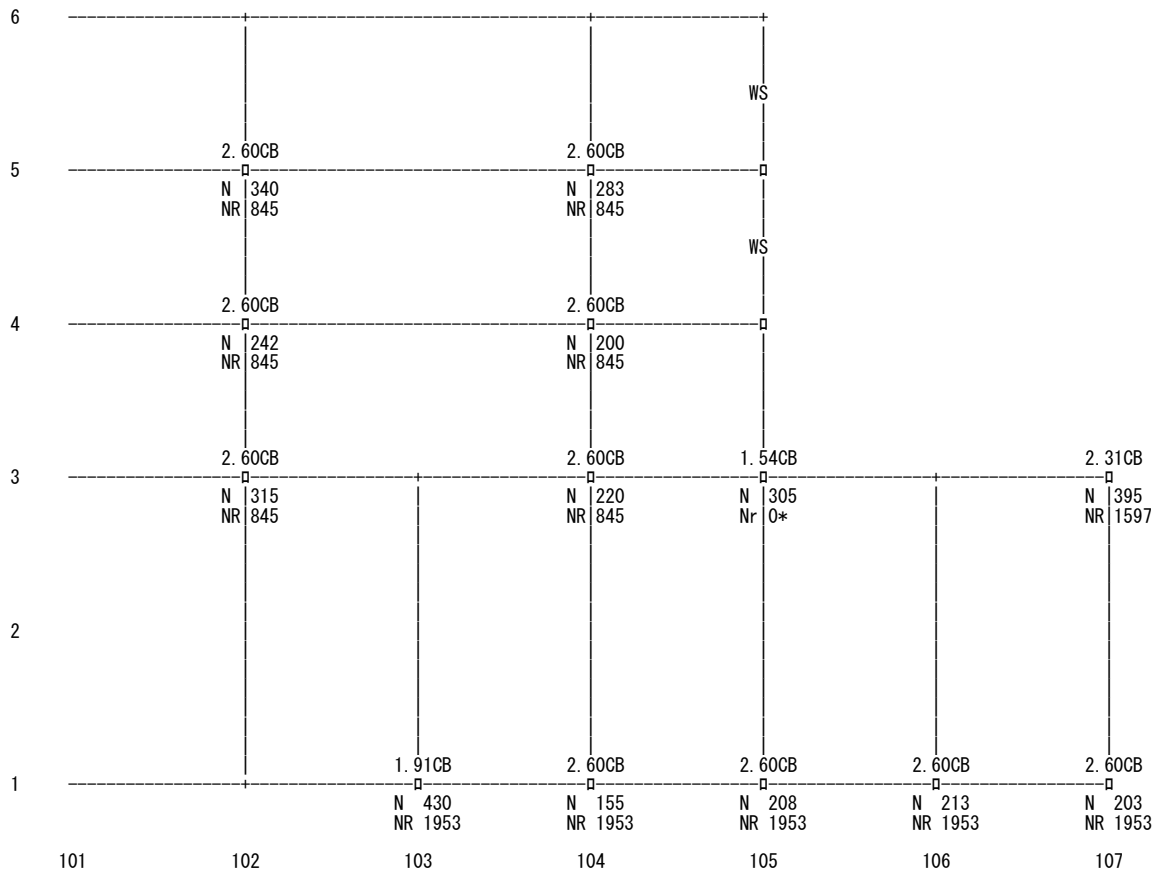
10

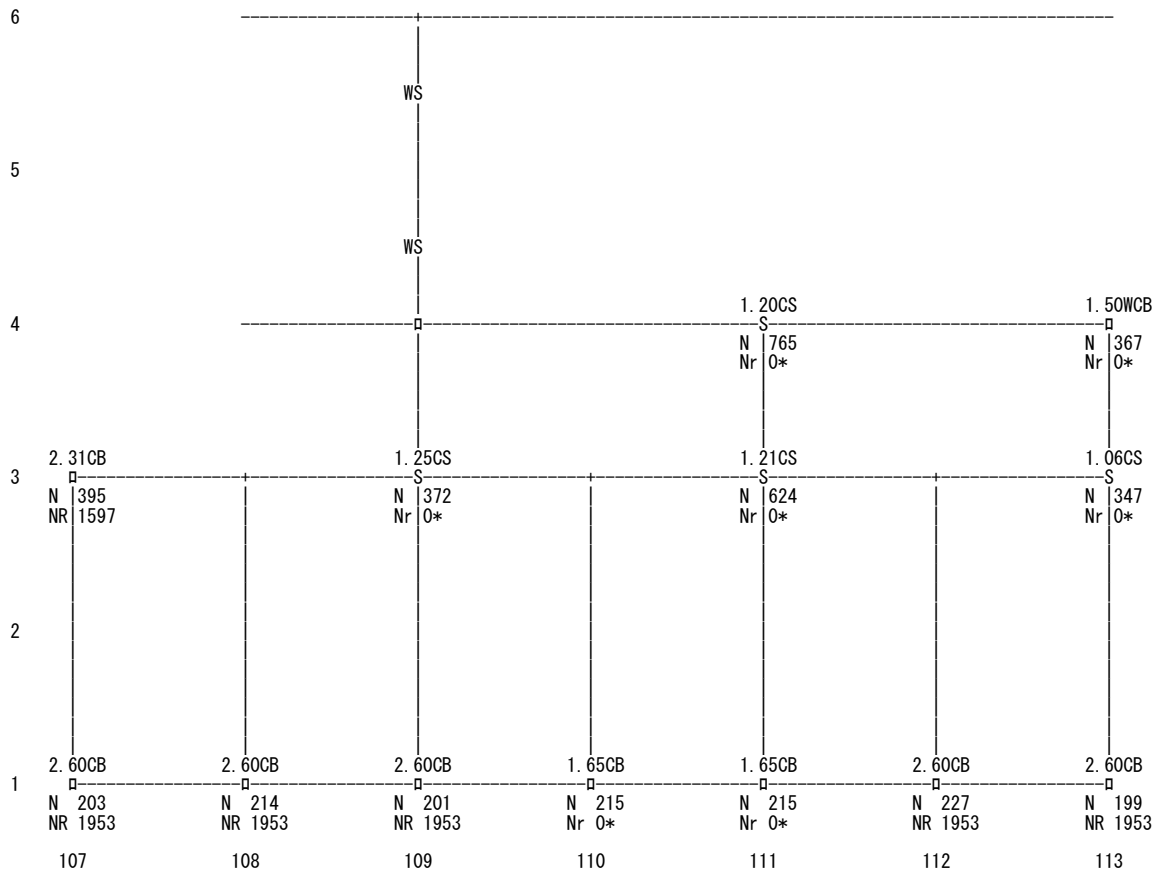


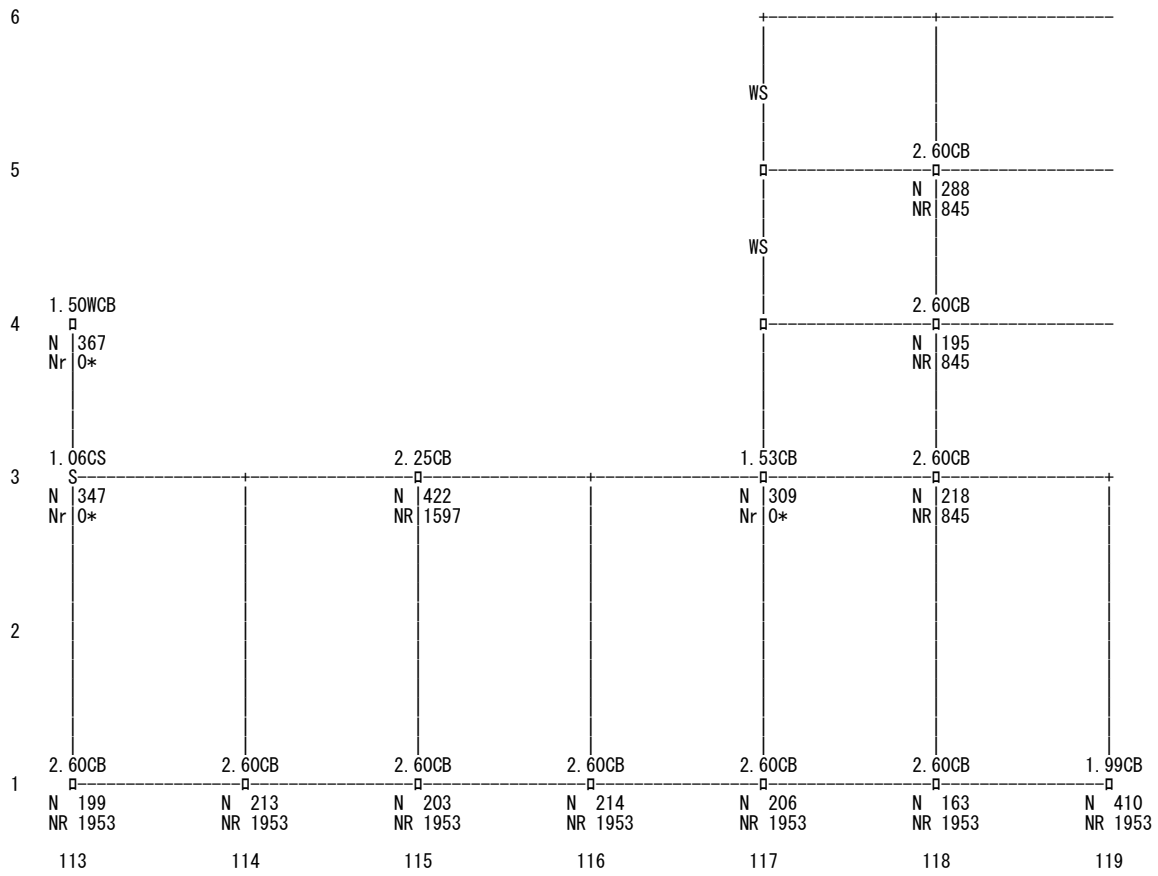
11

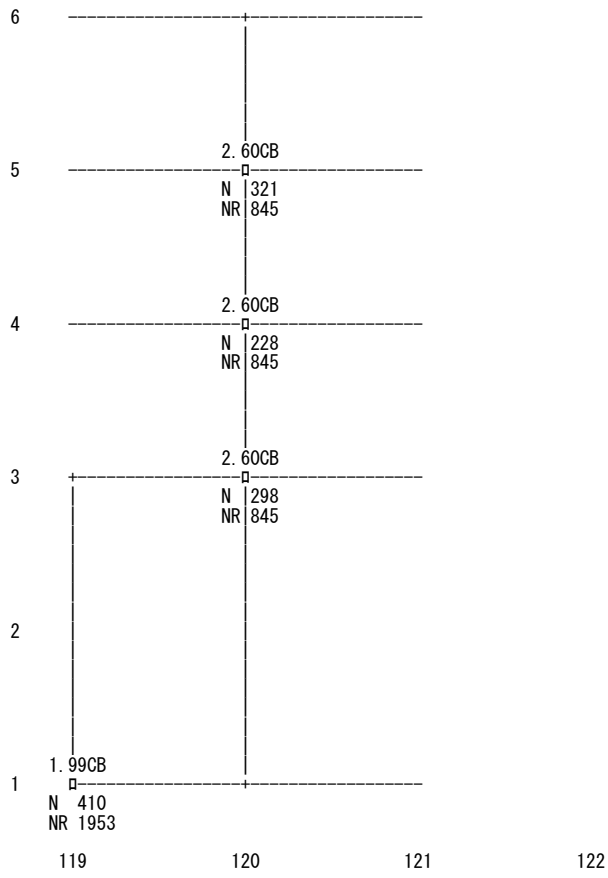
10









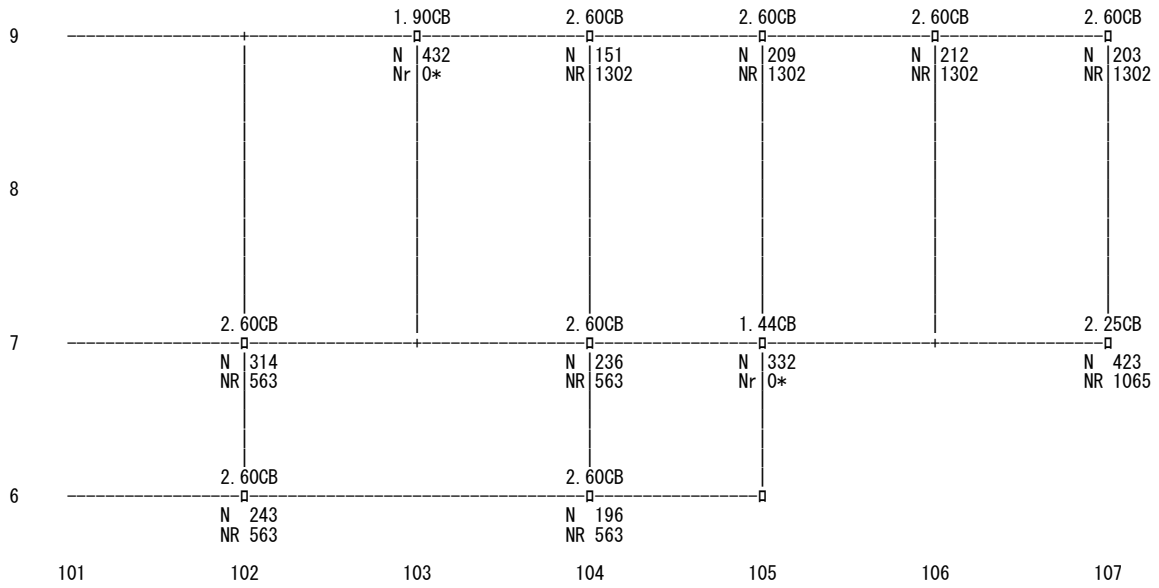




< 3 階 > 検討 F=2.25 要検討柱 18 箇所

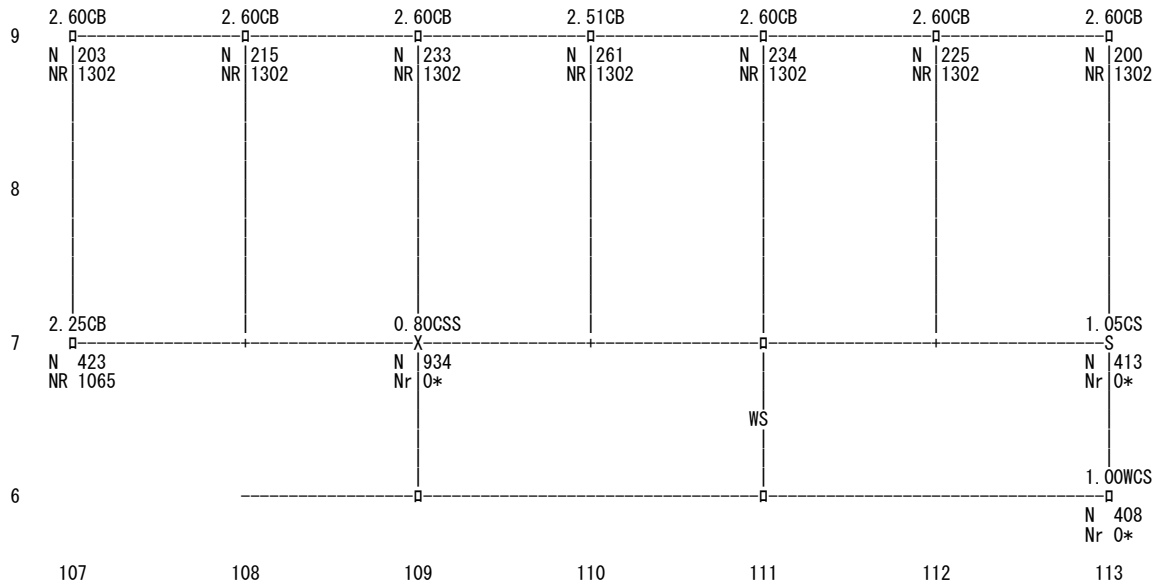
11

10



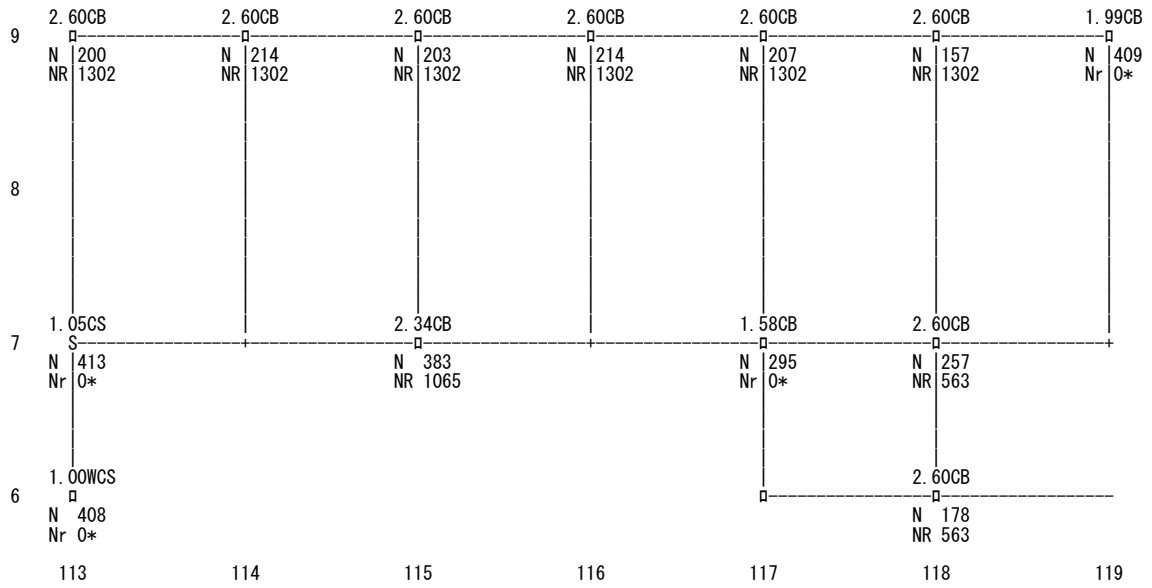
11

10



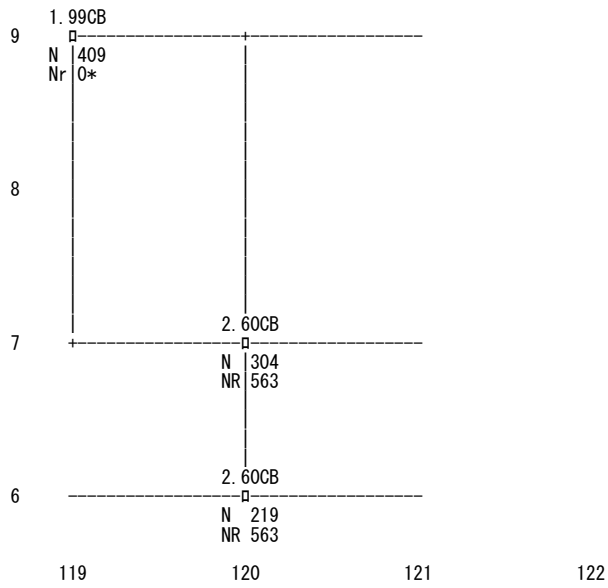
11

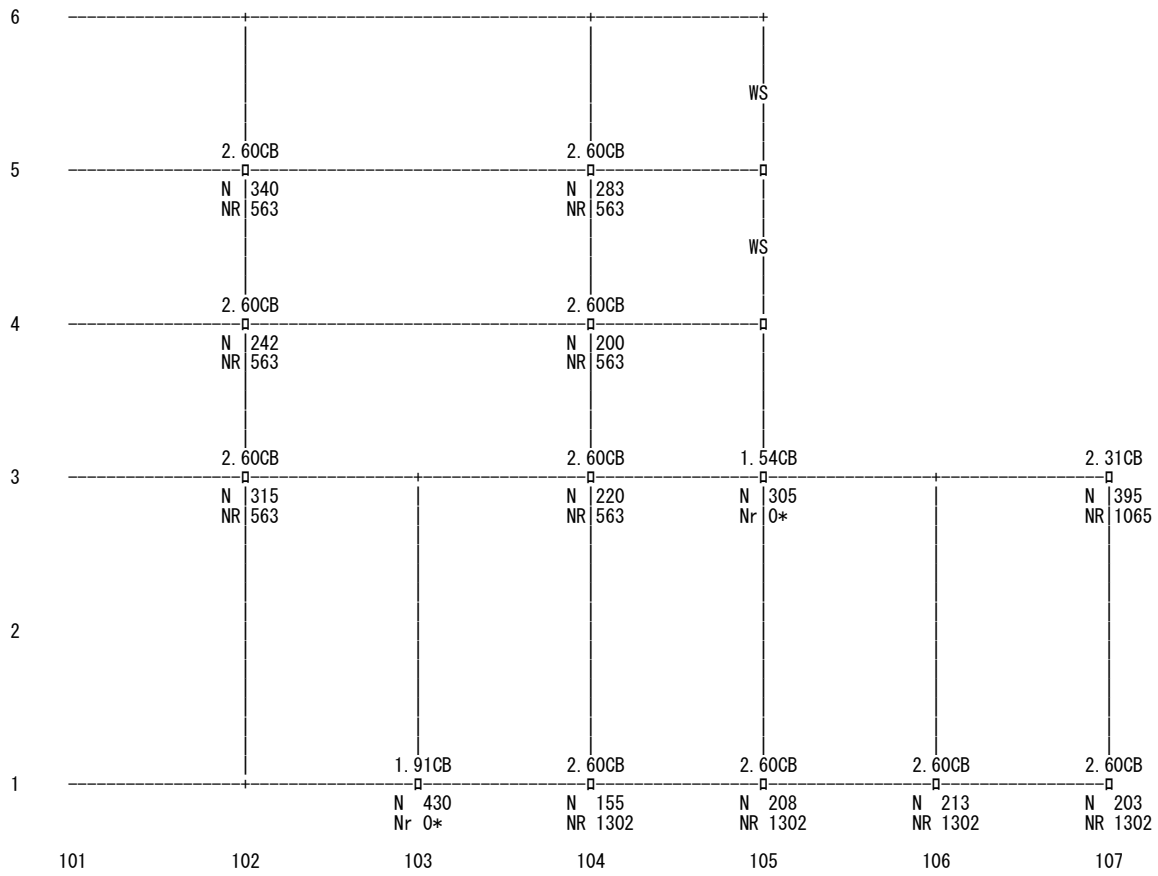
10

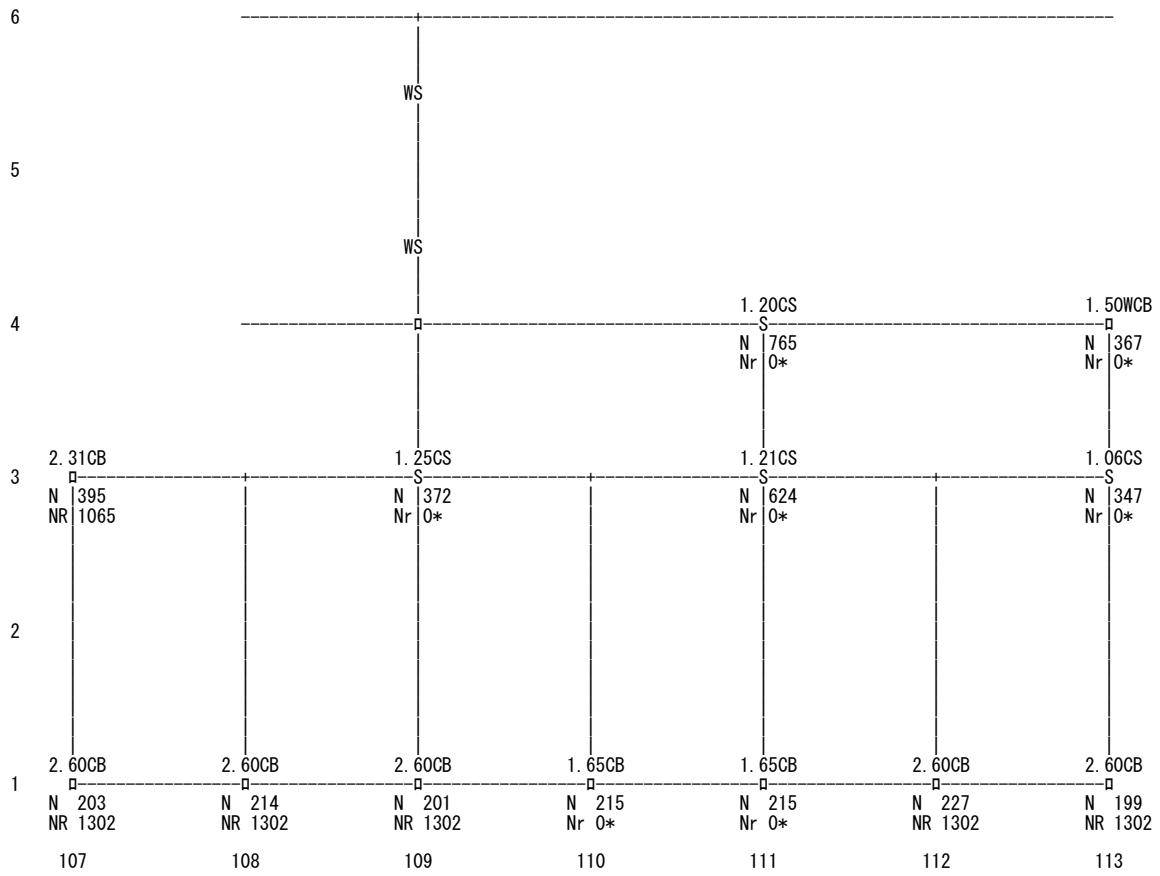


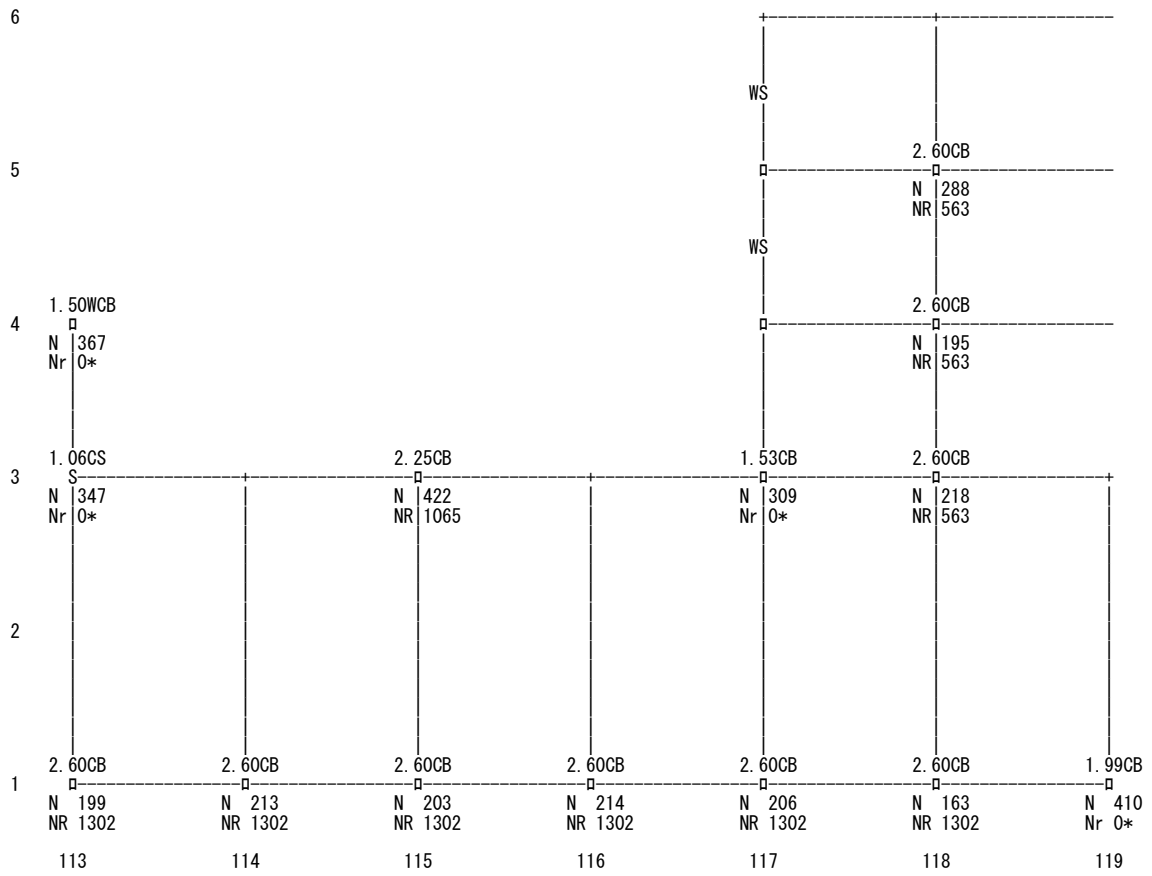
11

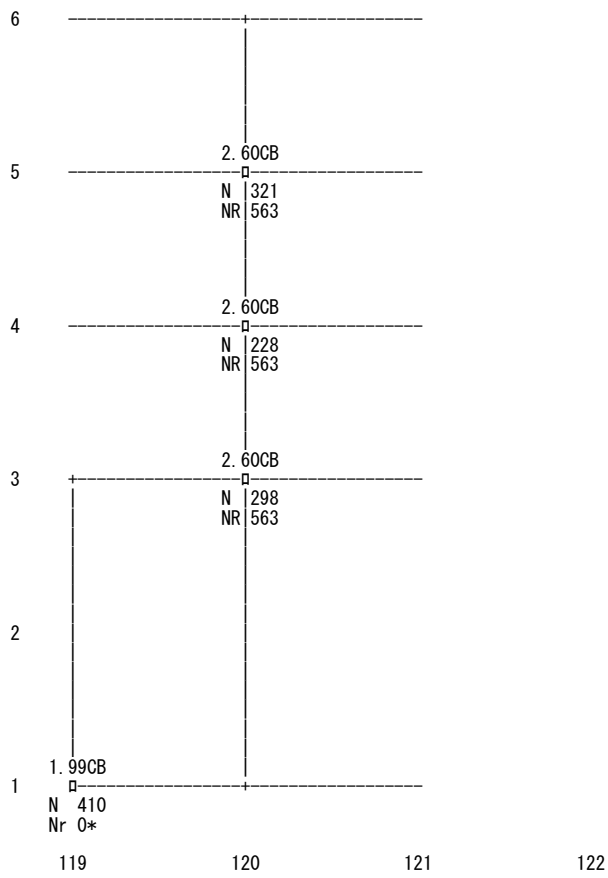
10









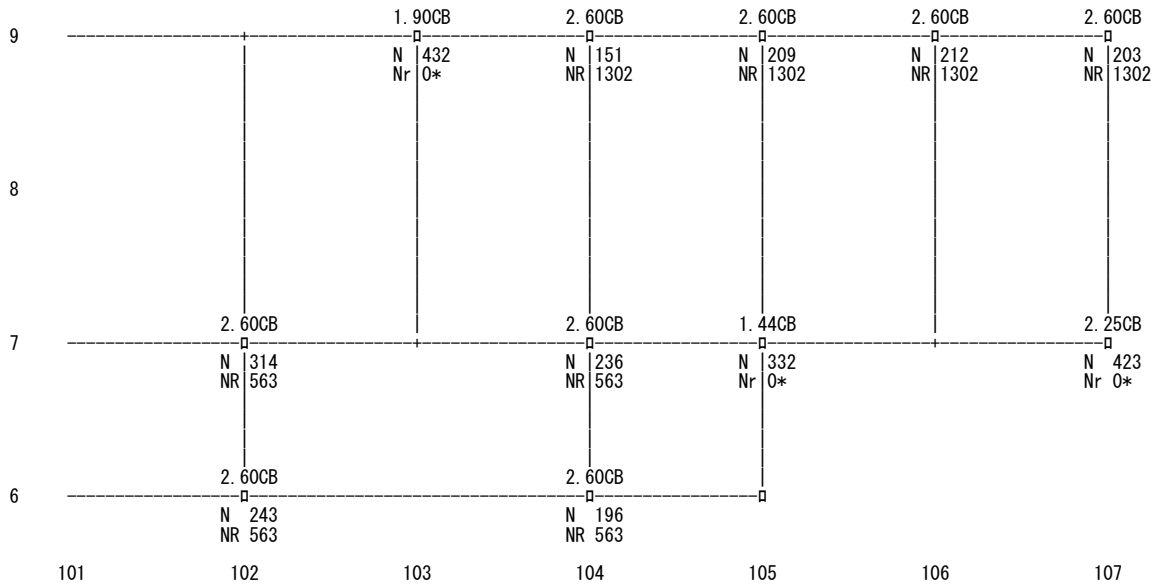




< 3 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 23 箇所

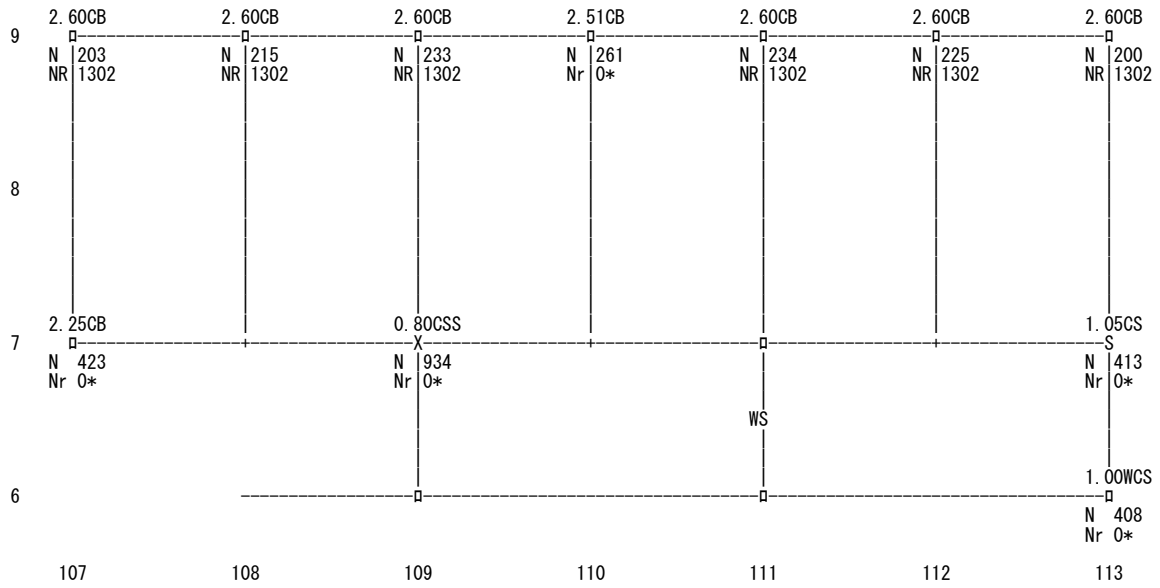
11

10



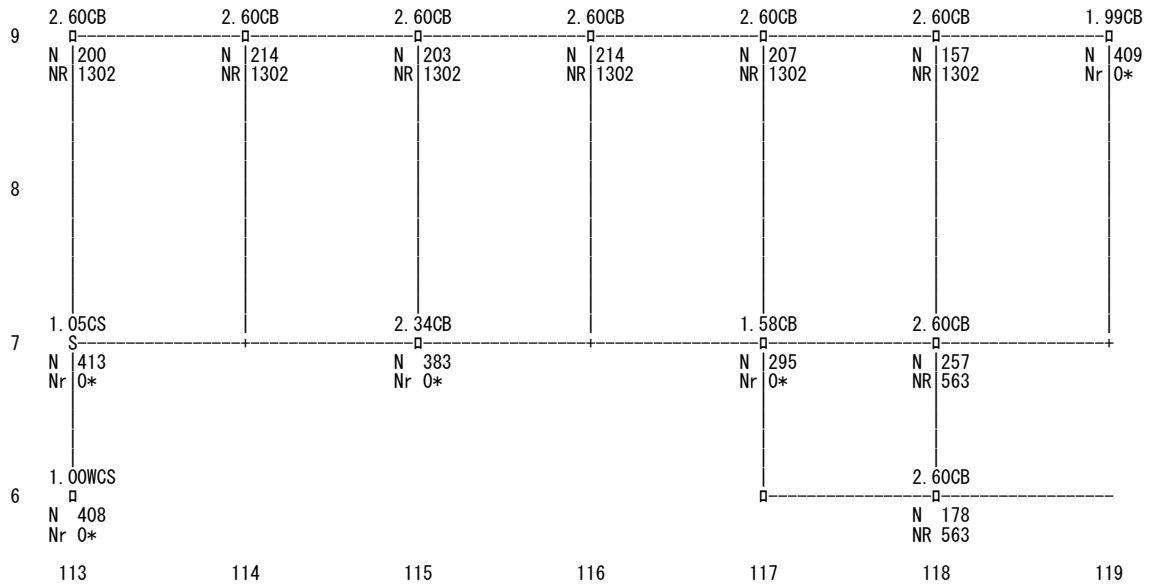
11

10



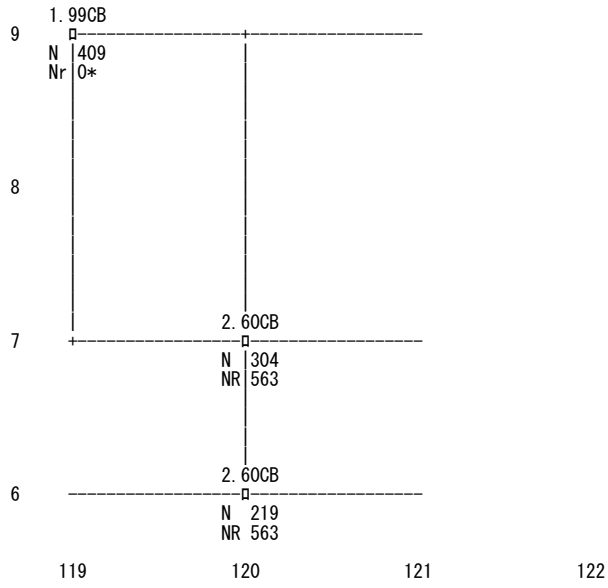
11

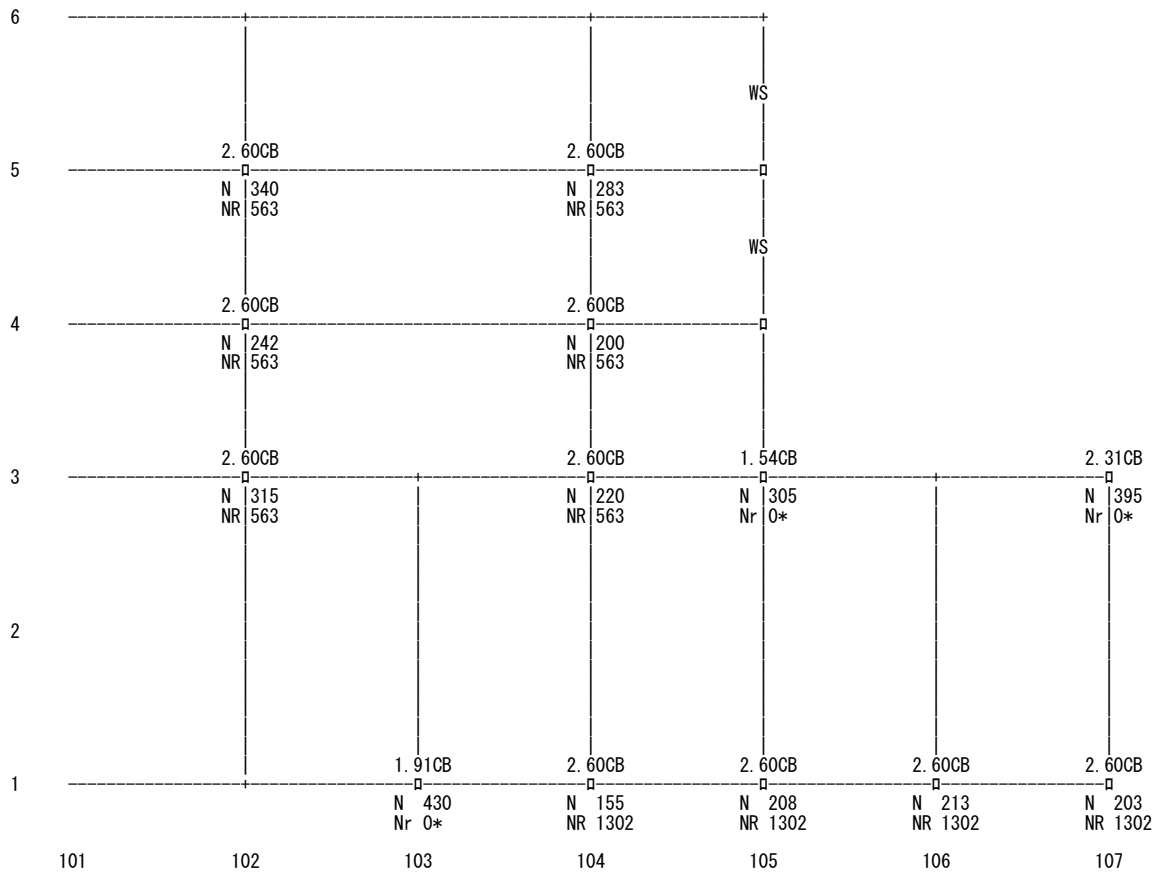
10

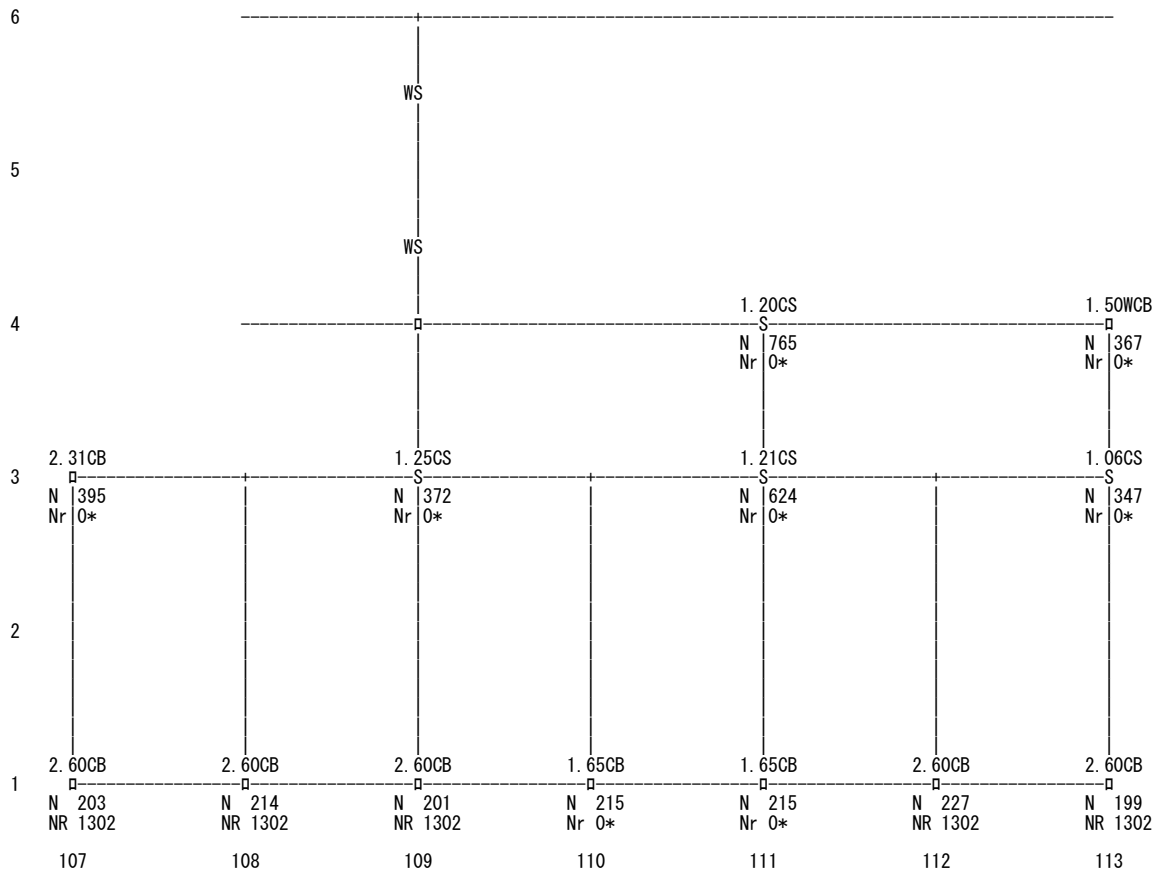


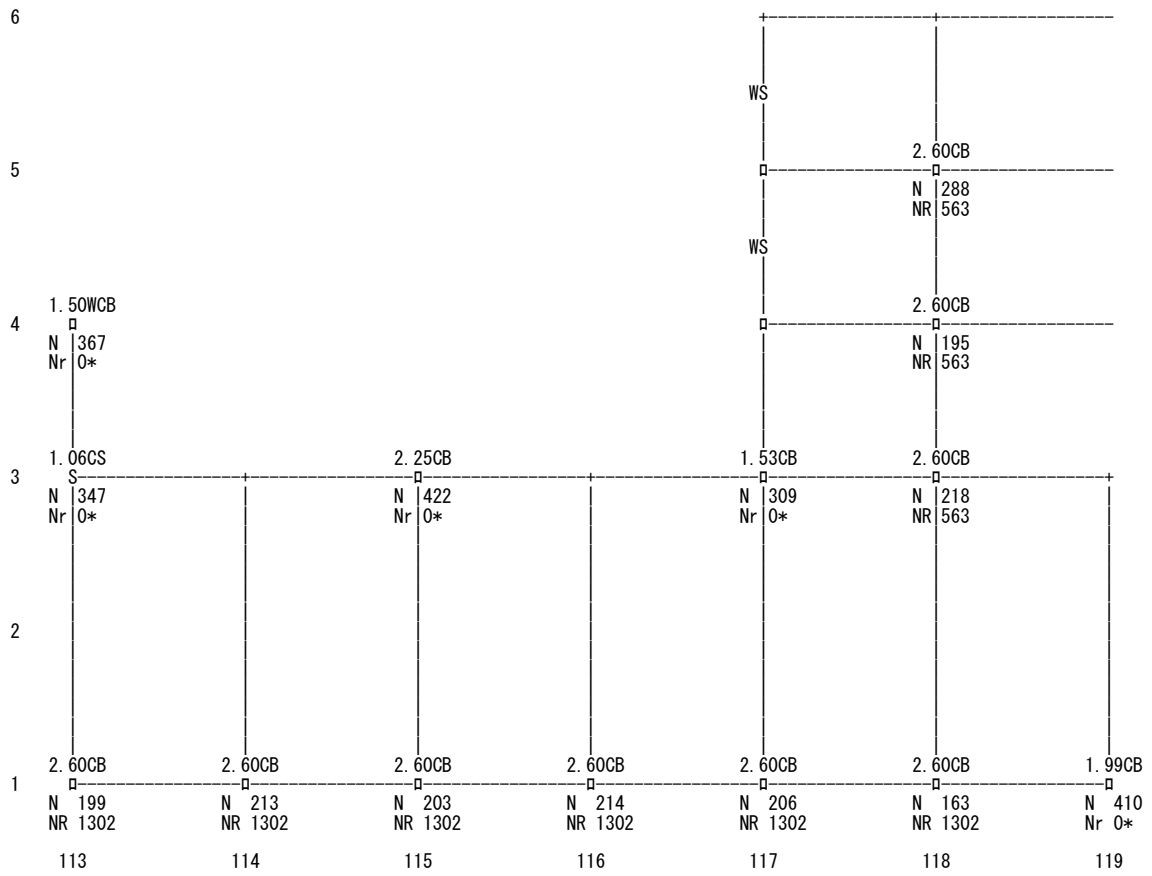
11

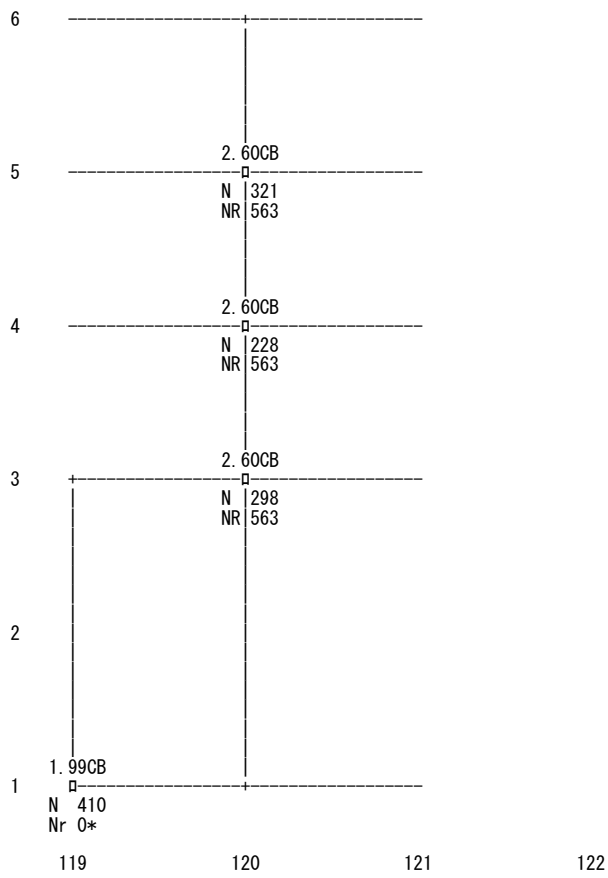
10









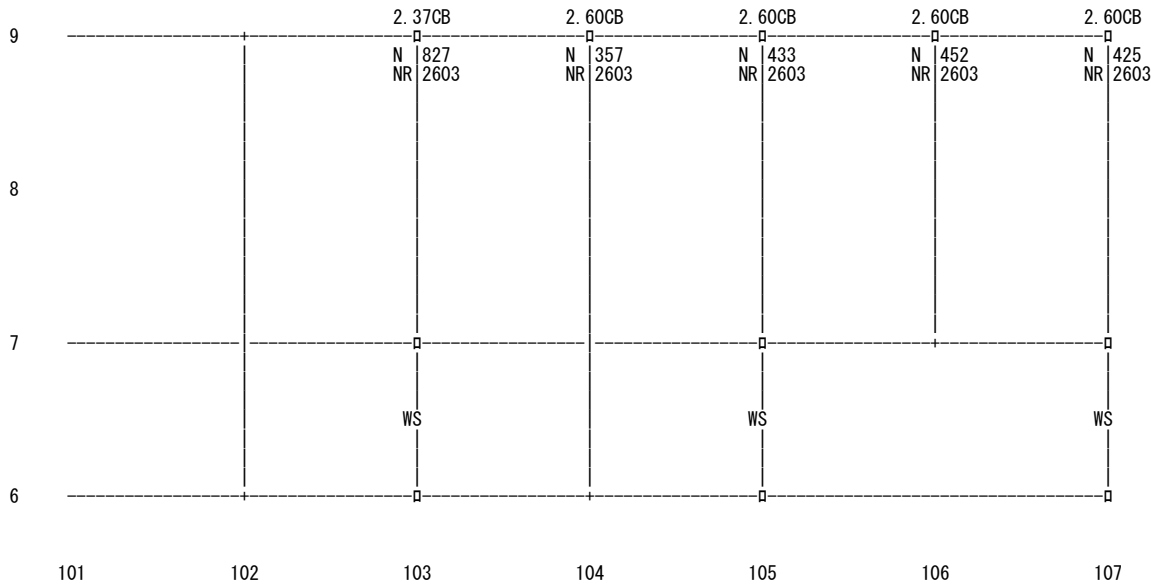




< 2 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 0 箇所

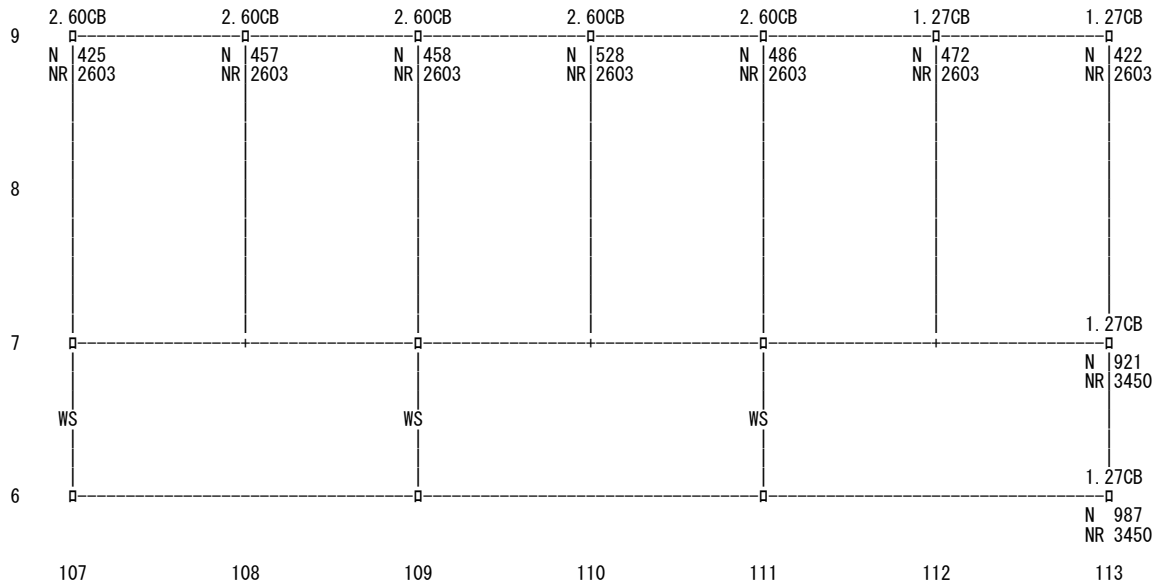
11

10



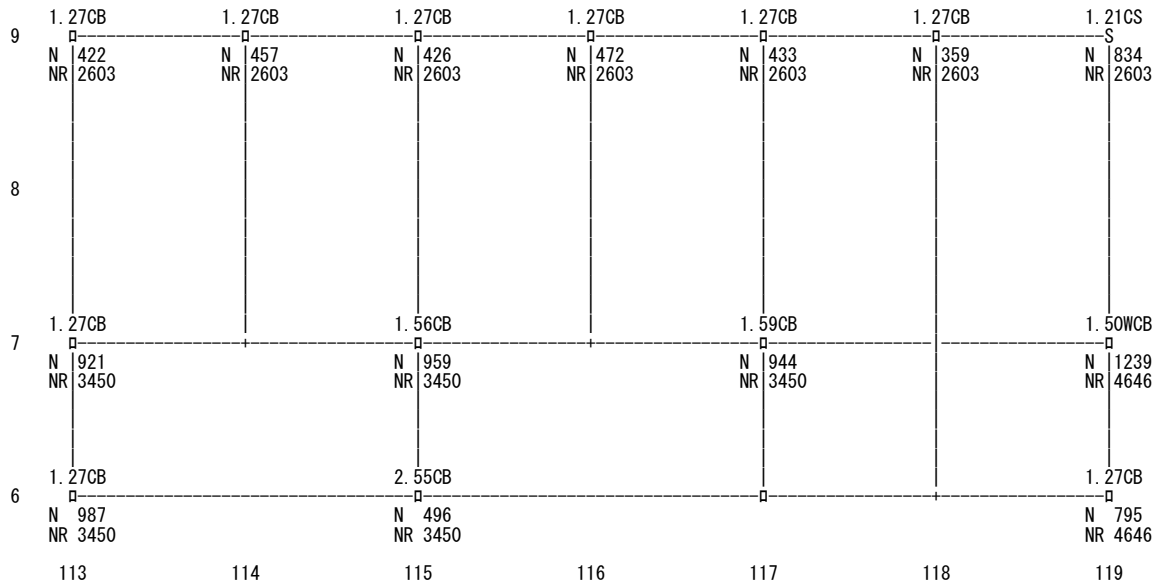
11

10



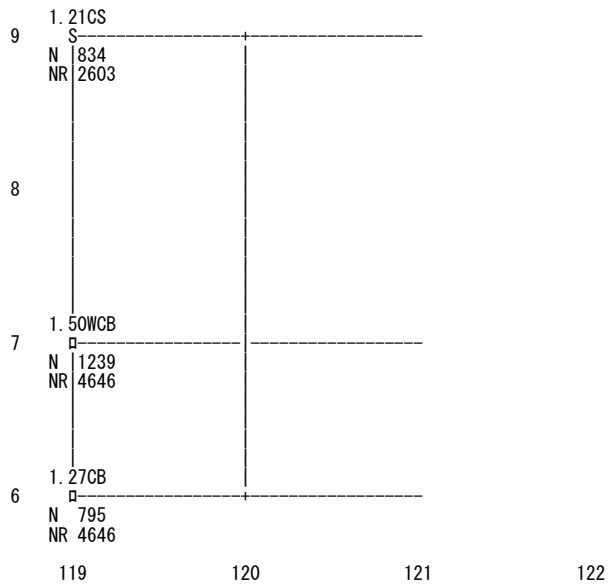
11

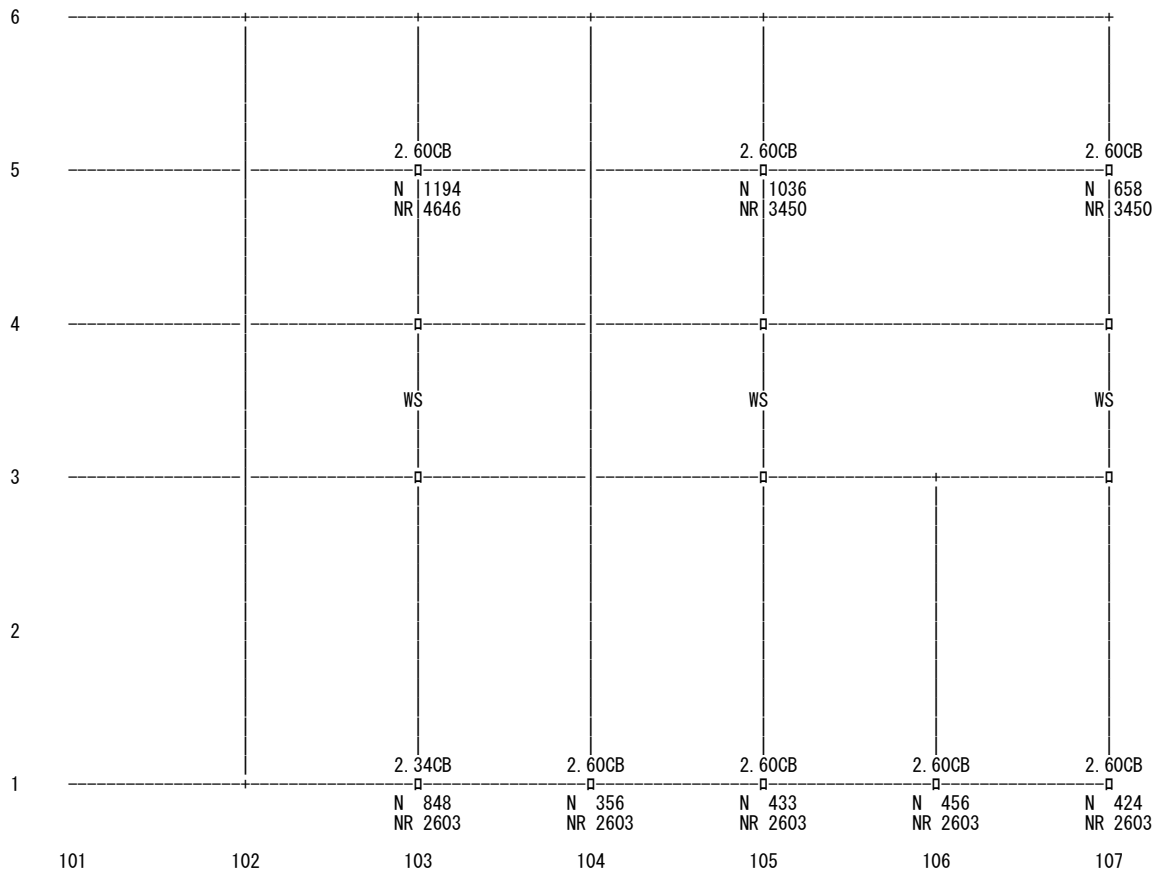
10

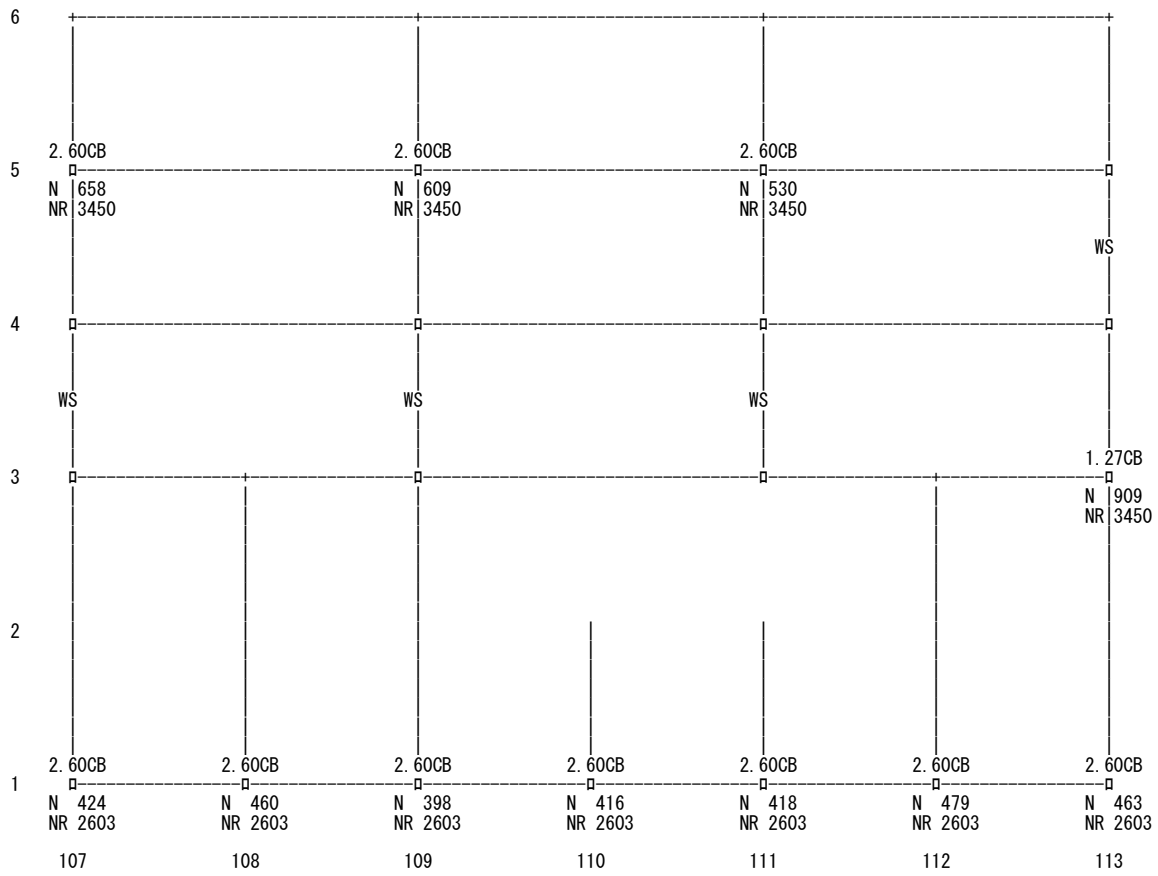


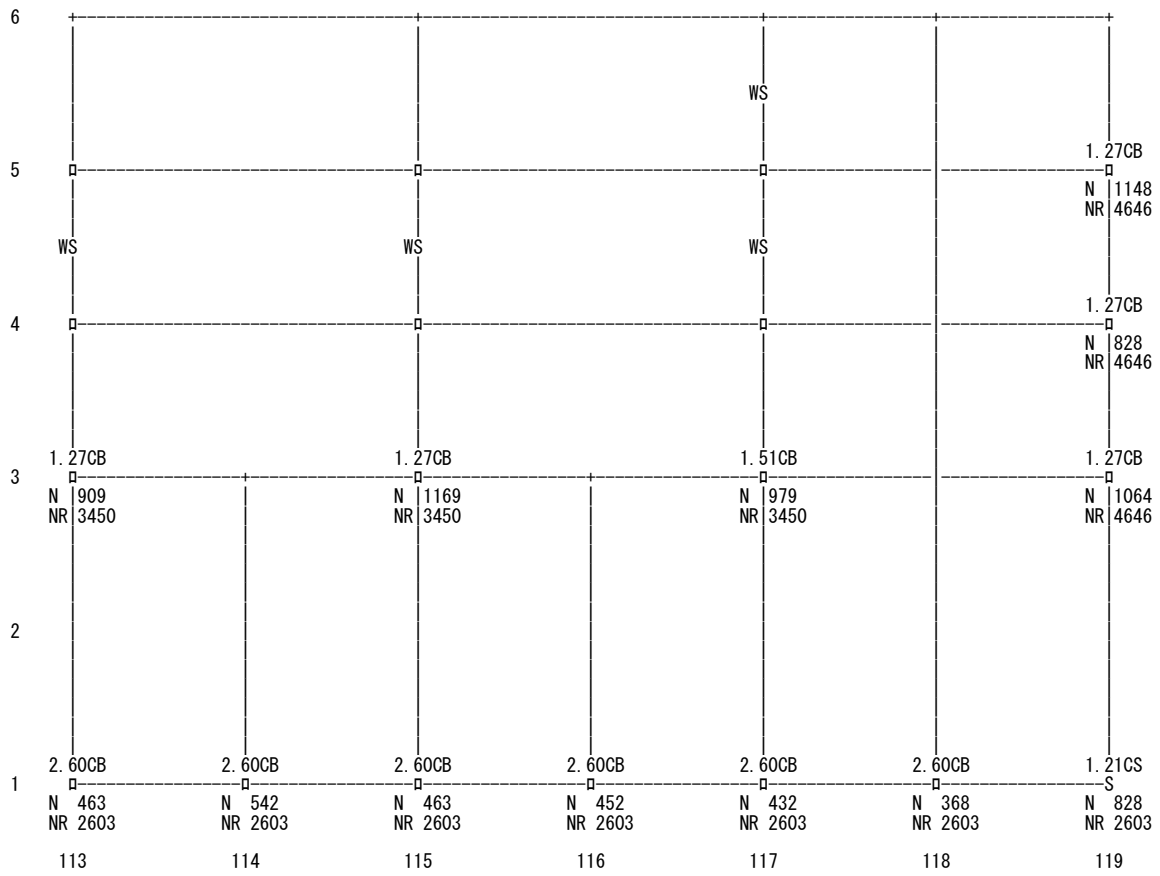
11

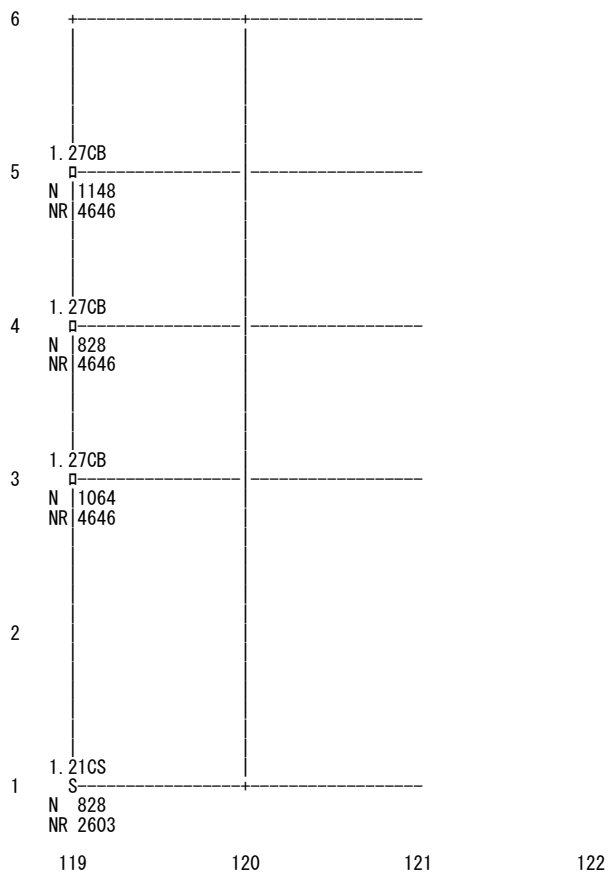
10









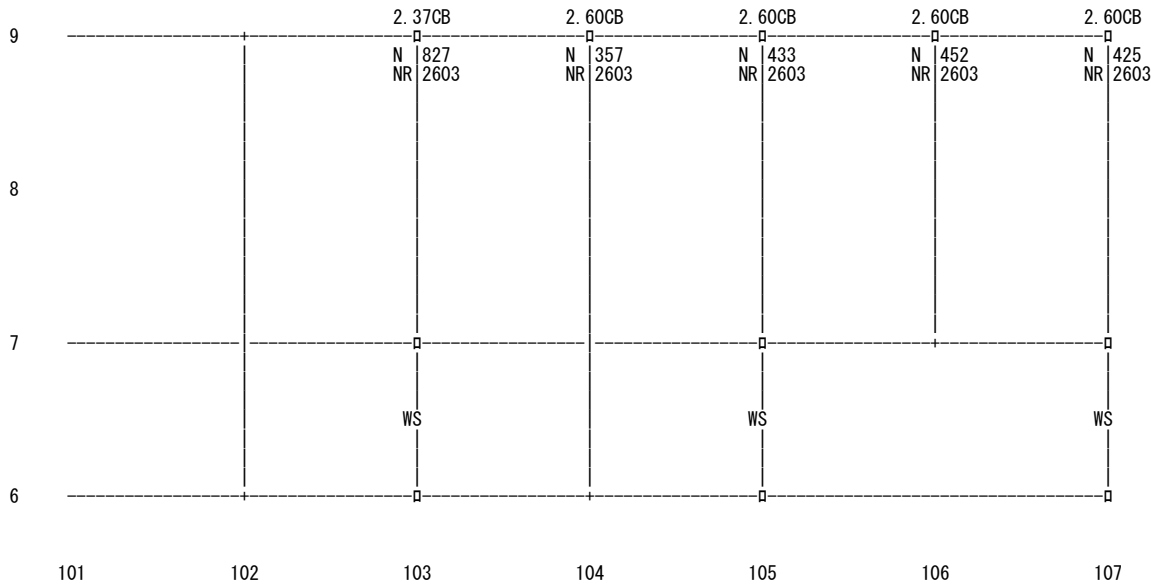




< 2 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 0 箇所

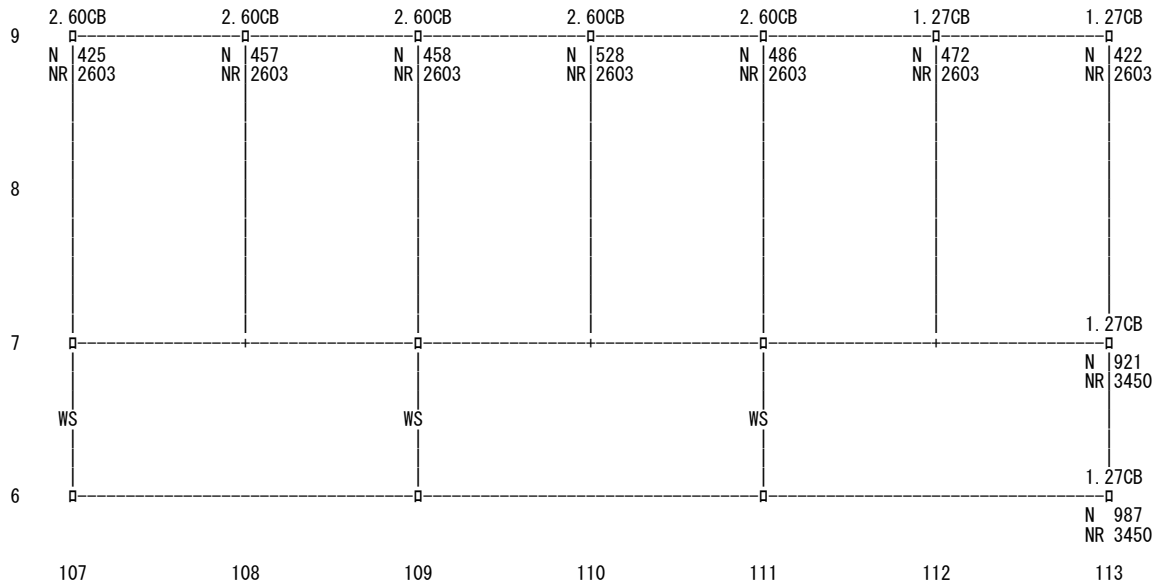
11

10



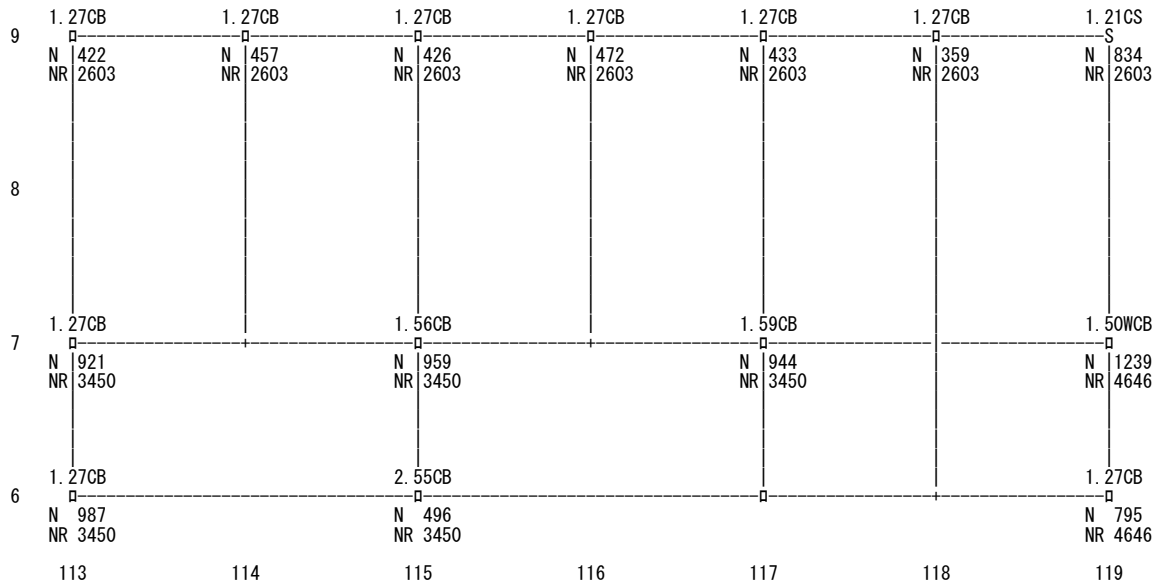
11

10



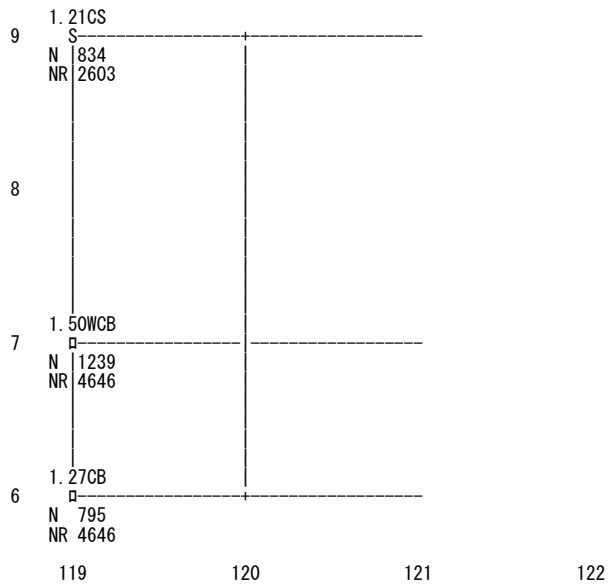
11

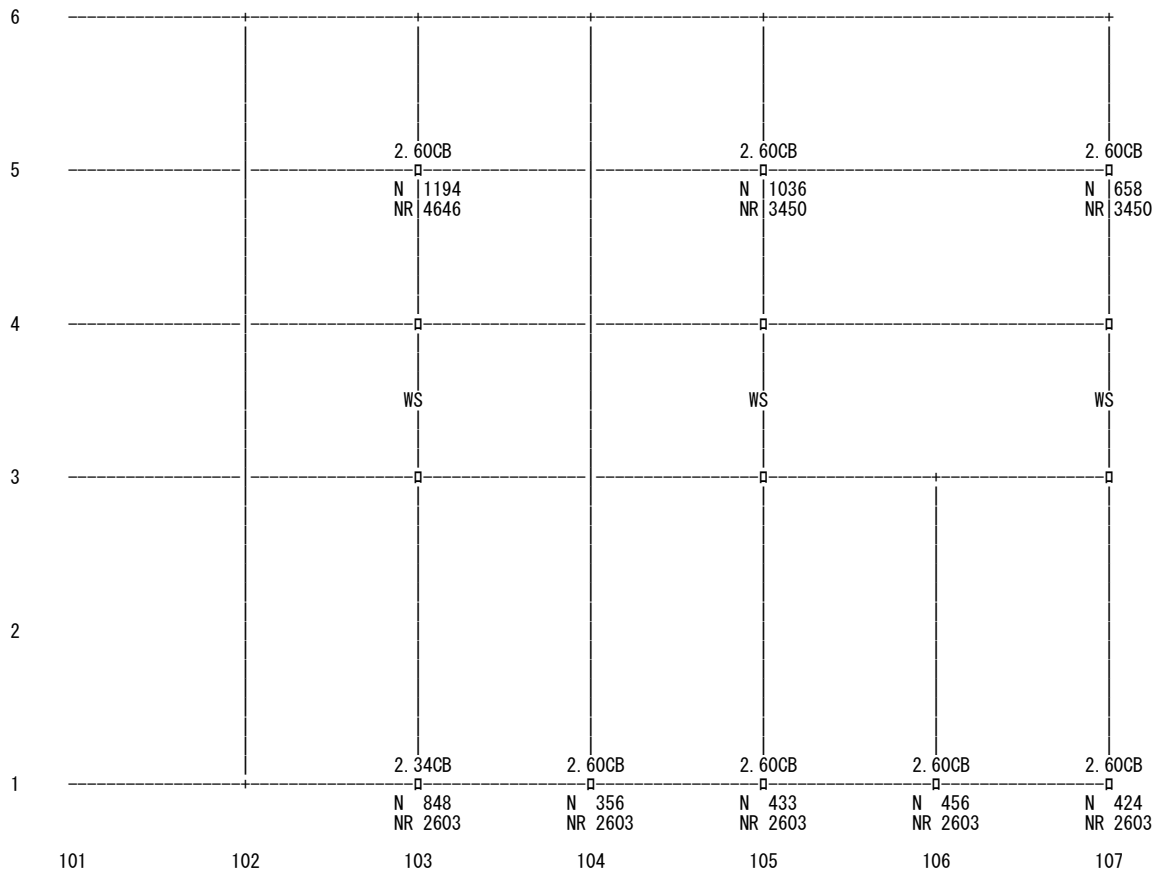
10

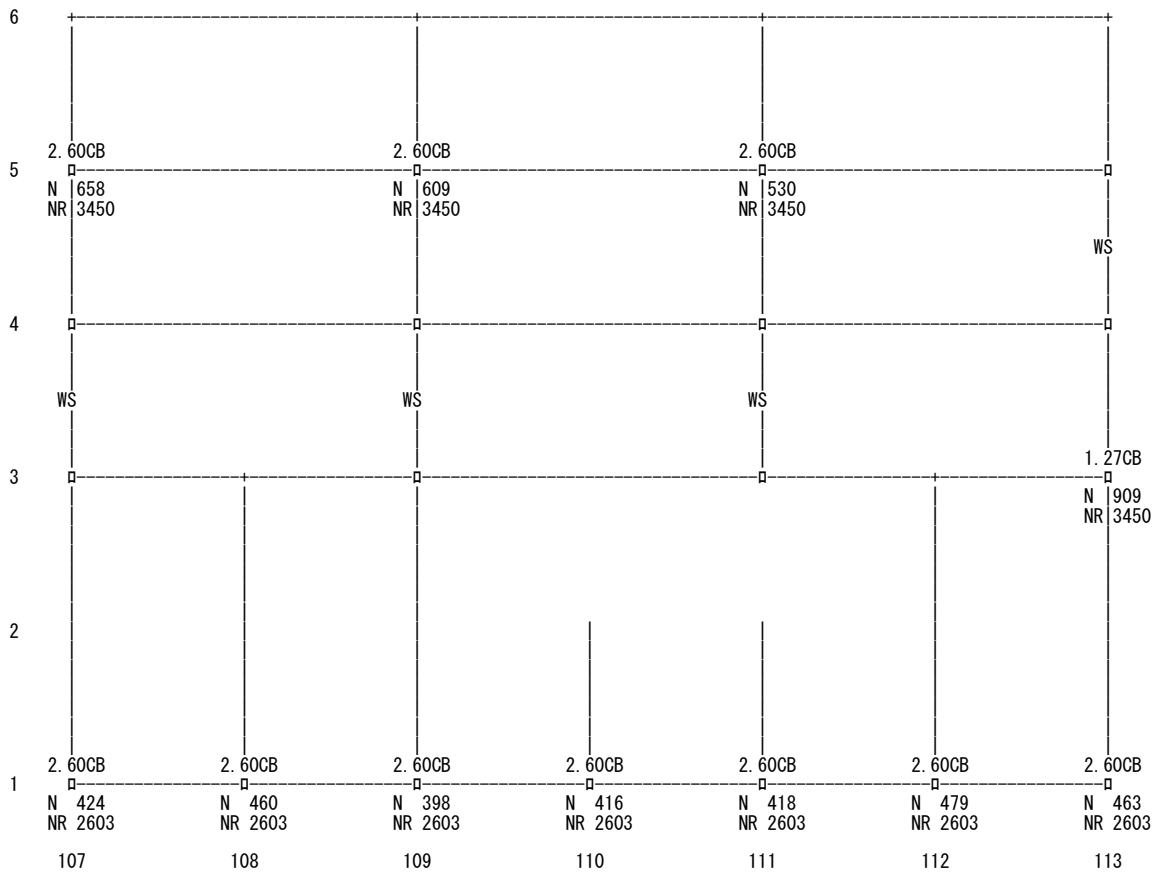


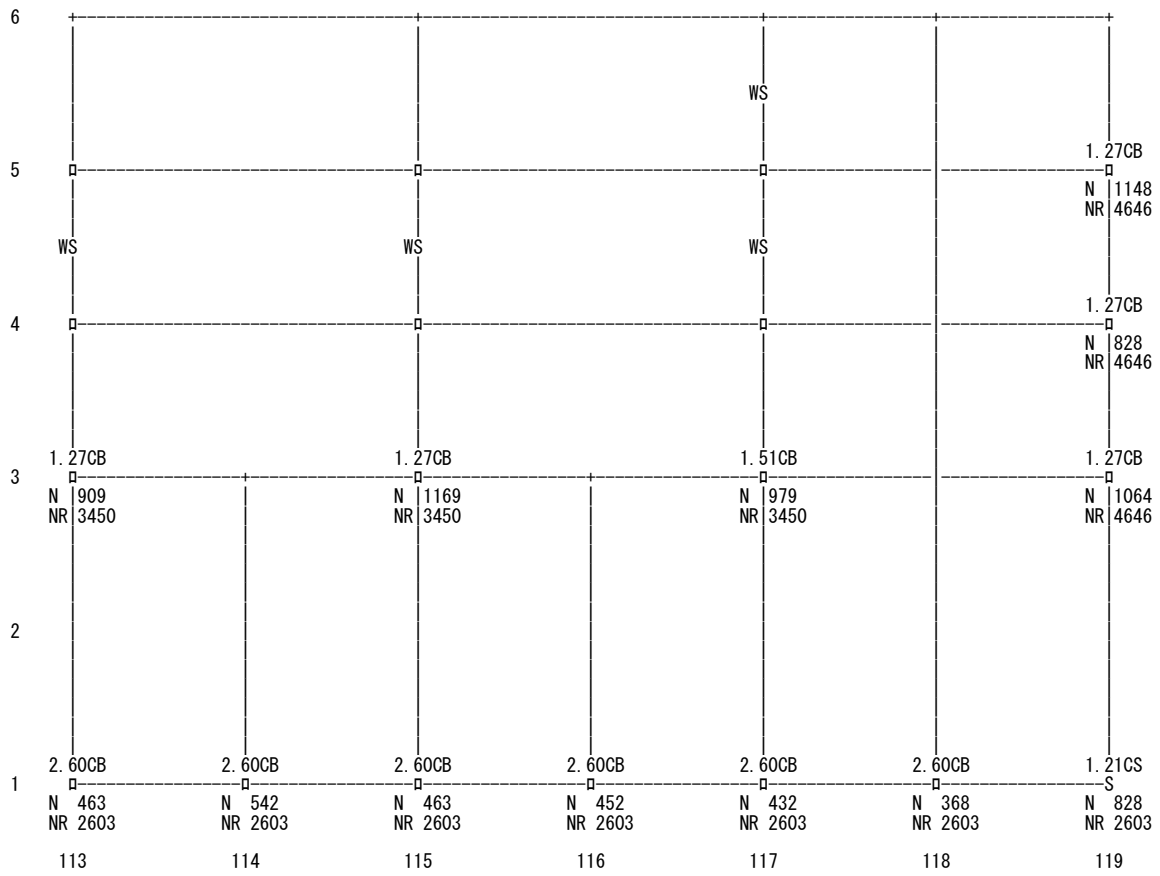
11

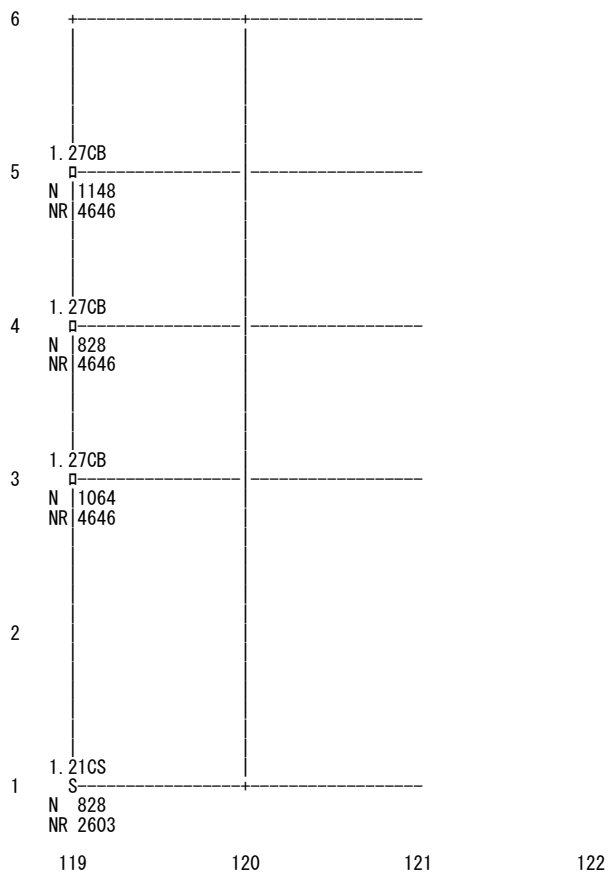
10









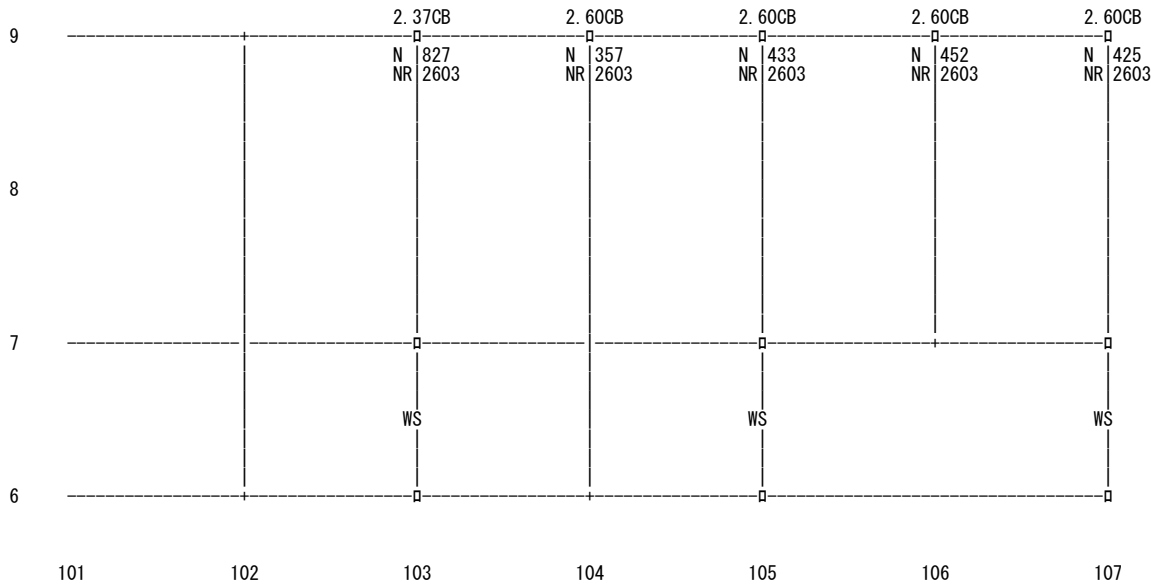




< 2 階 > 検討 F=1.27 要検討柱 2 箇所

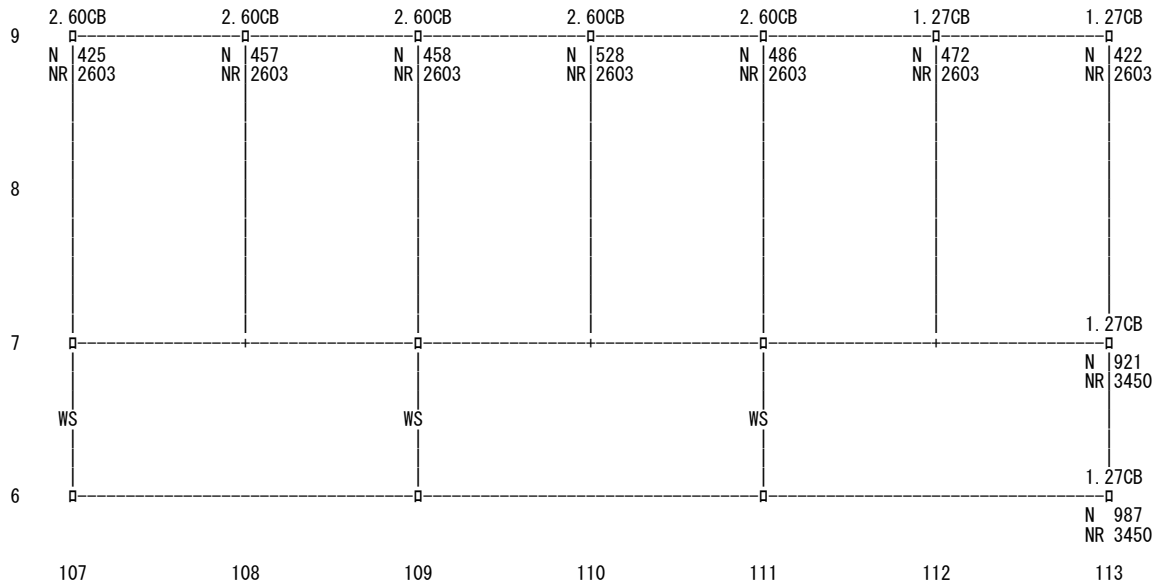
11

10



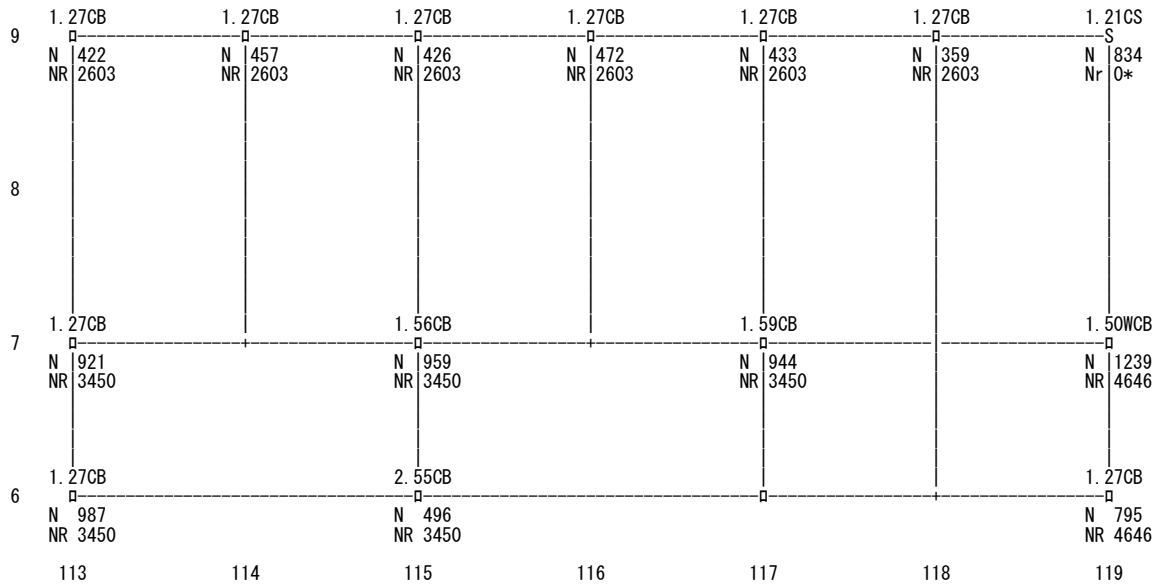
11

10



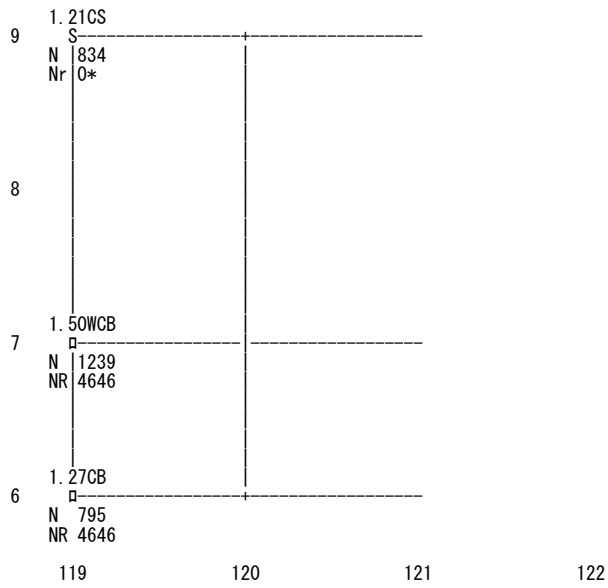
11

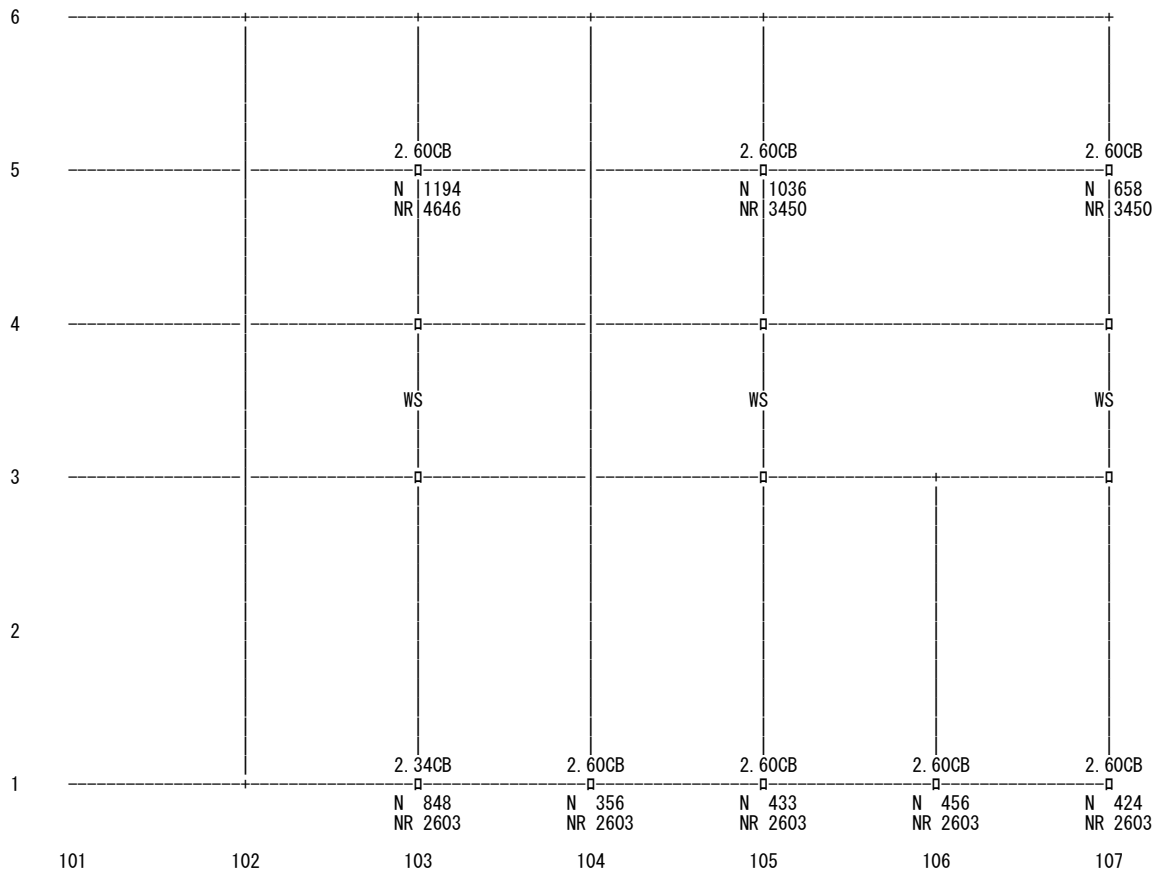
10

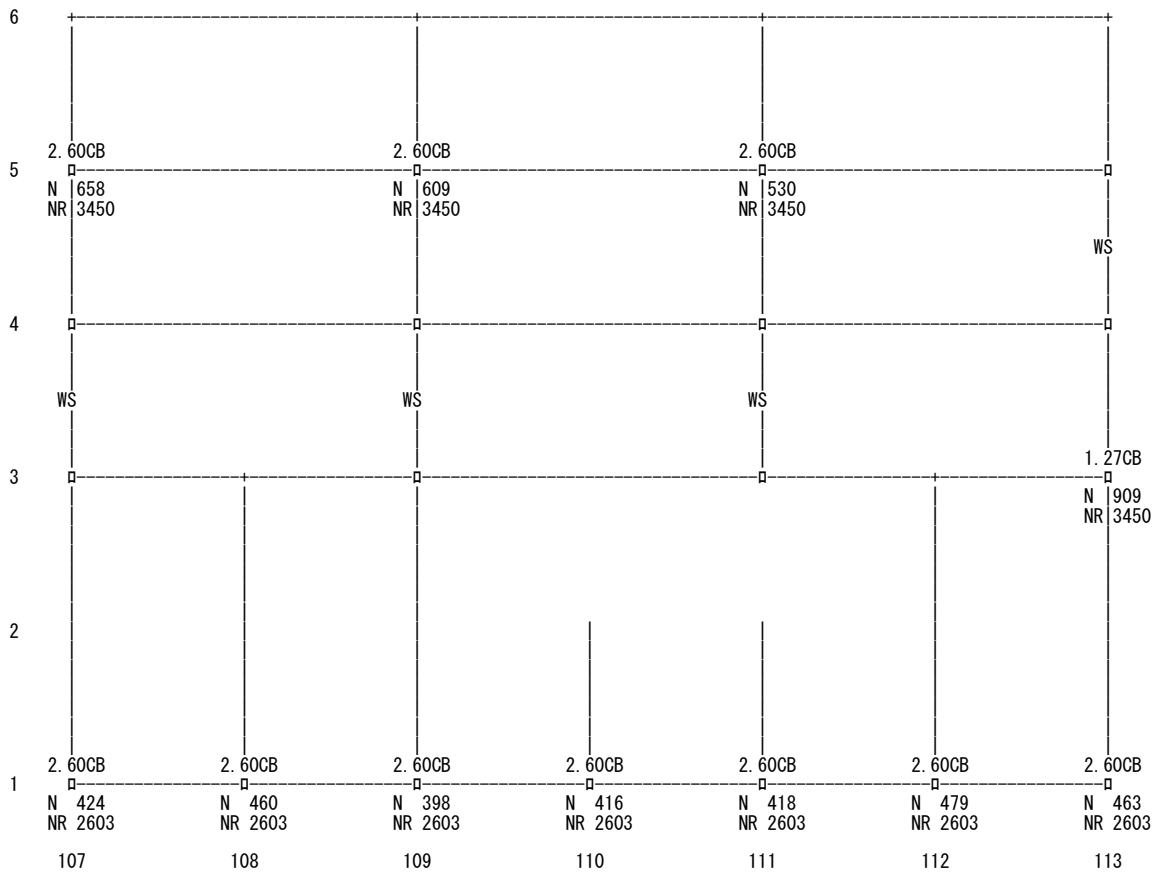


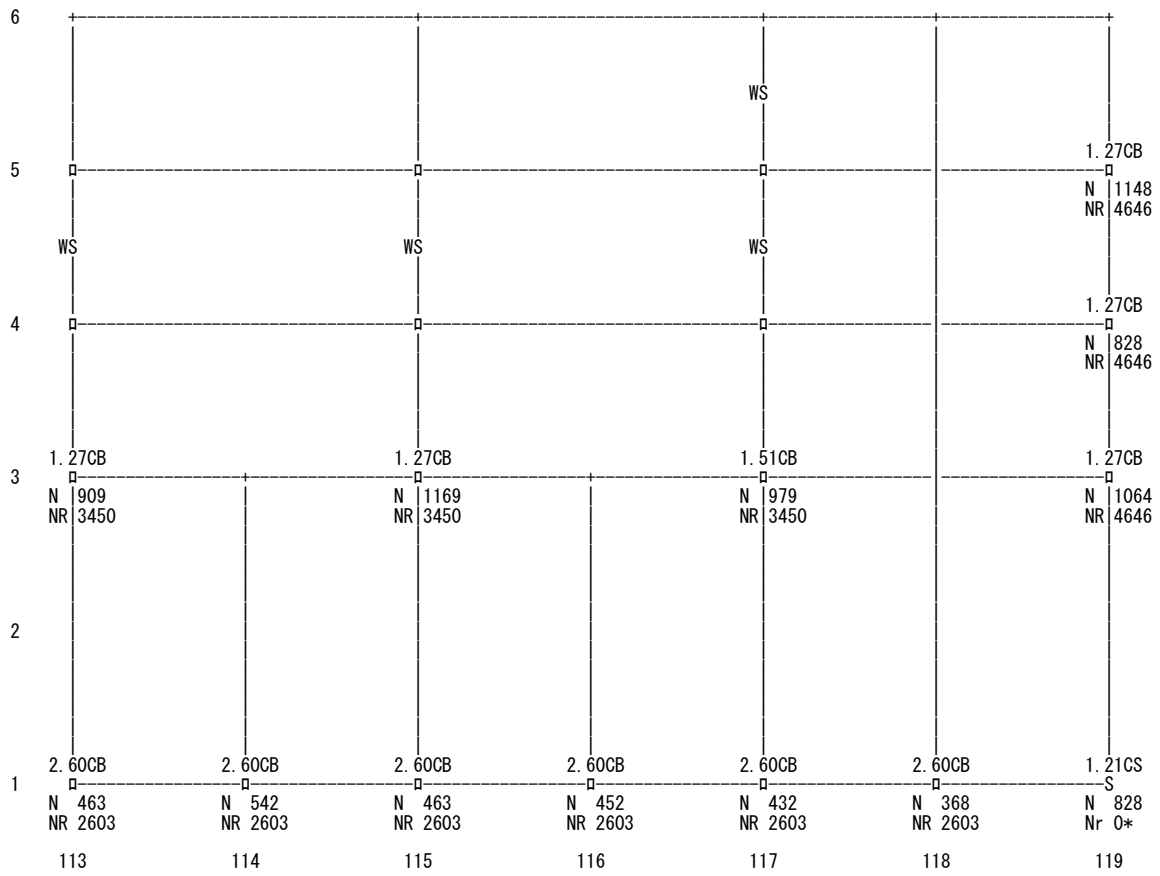
11

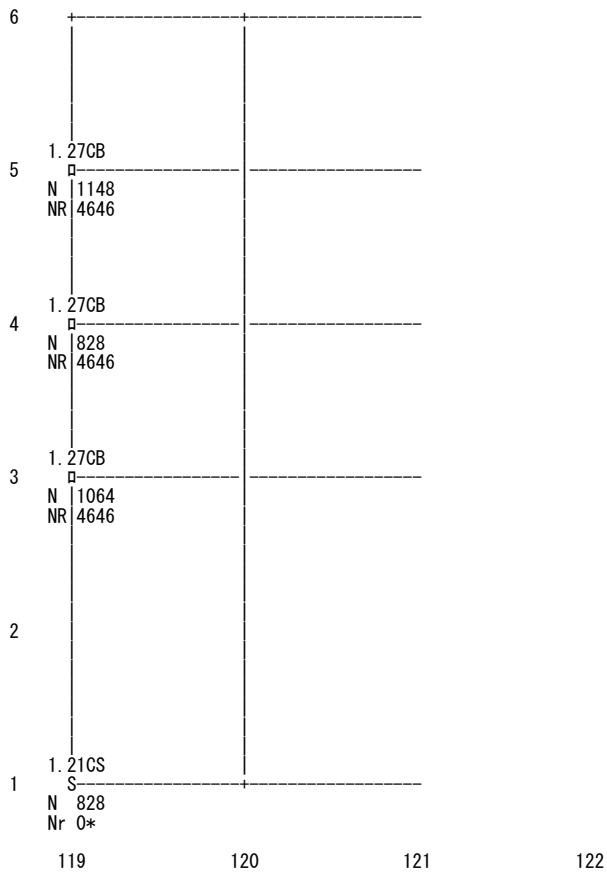
10









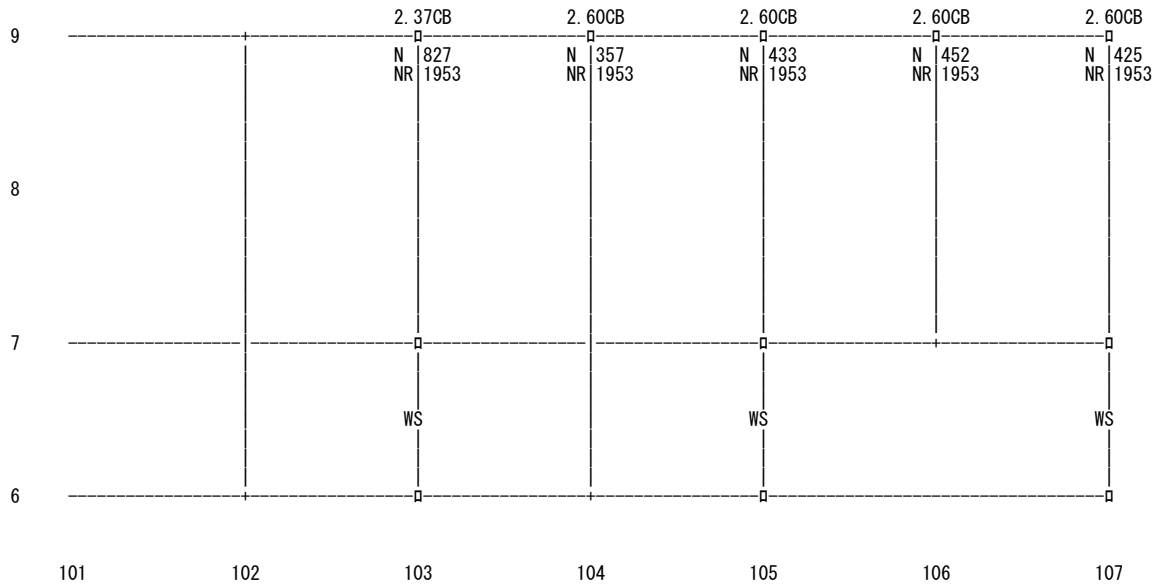




< 2 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 17 箇所

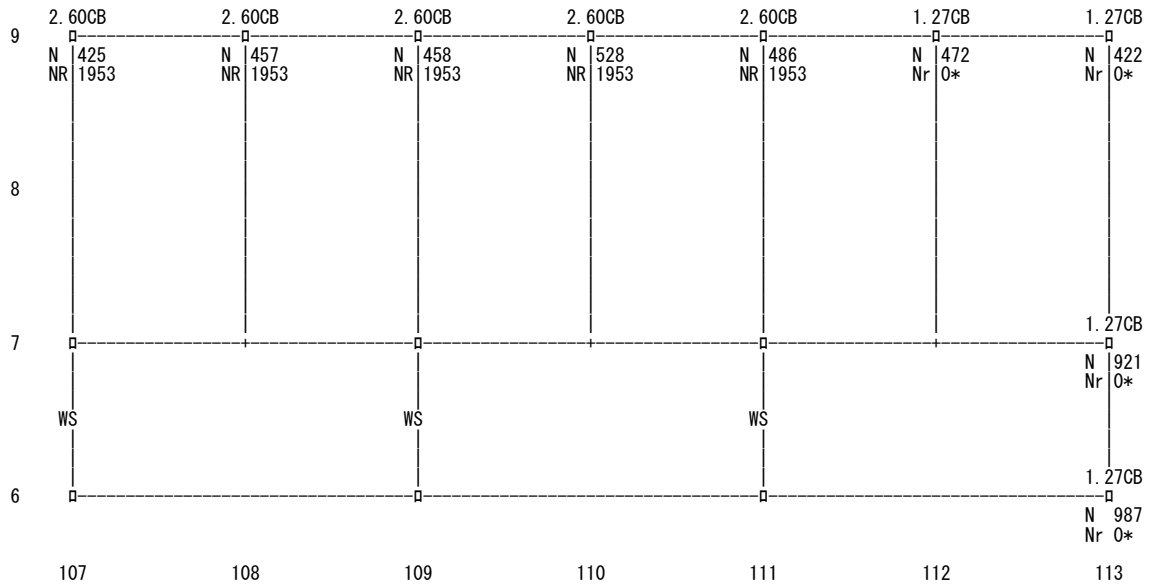
11

10



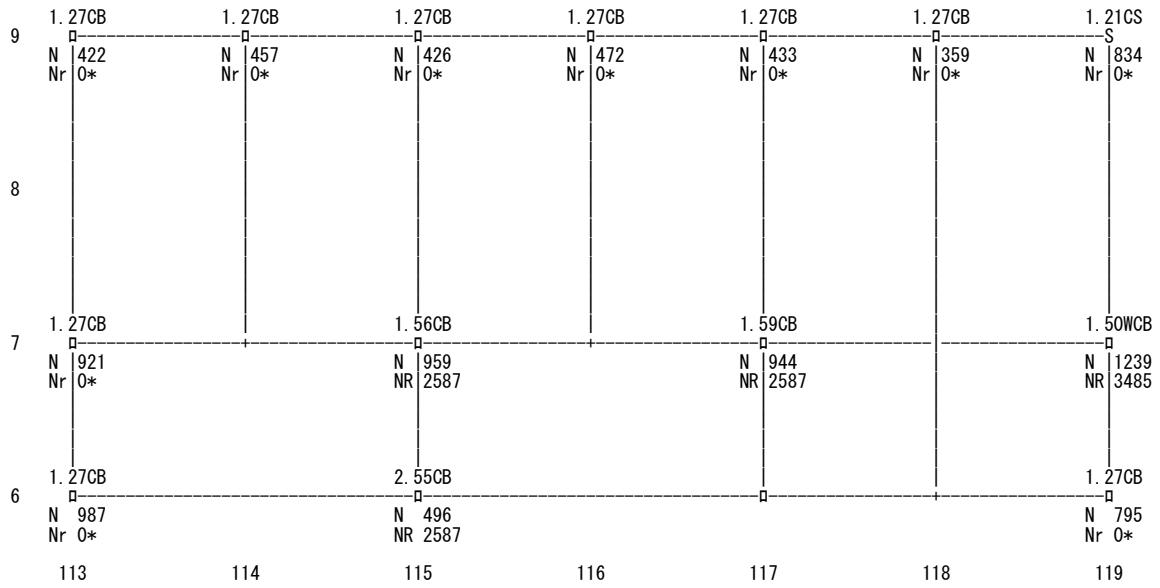
11

10



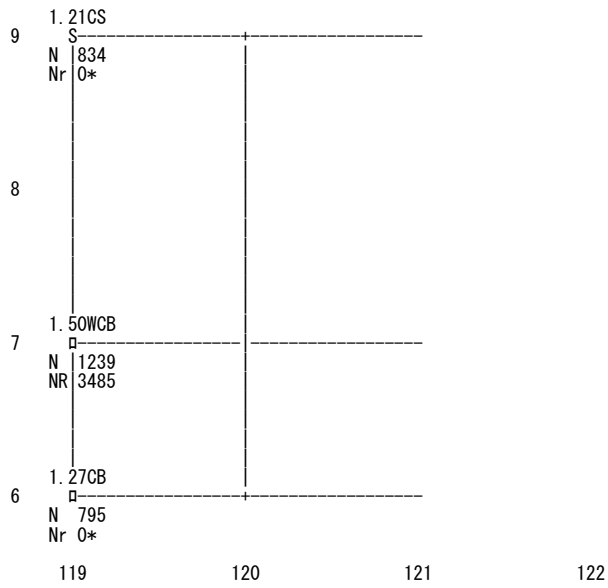
11

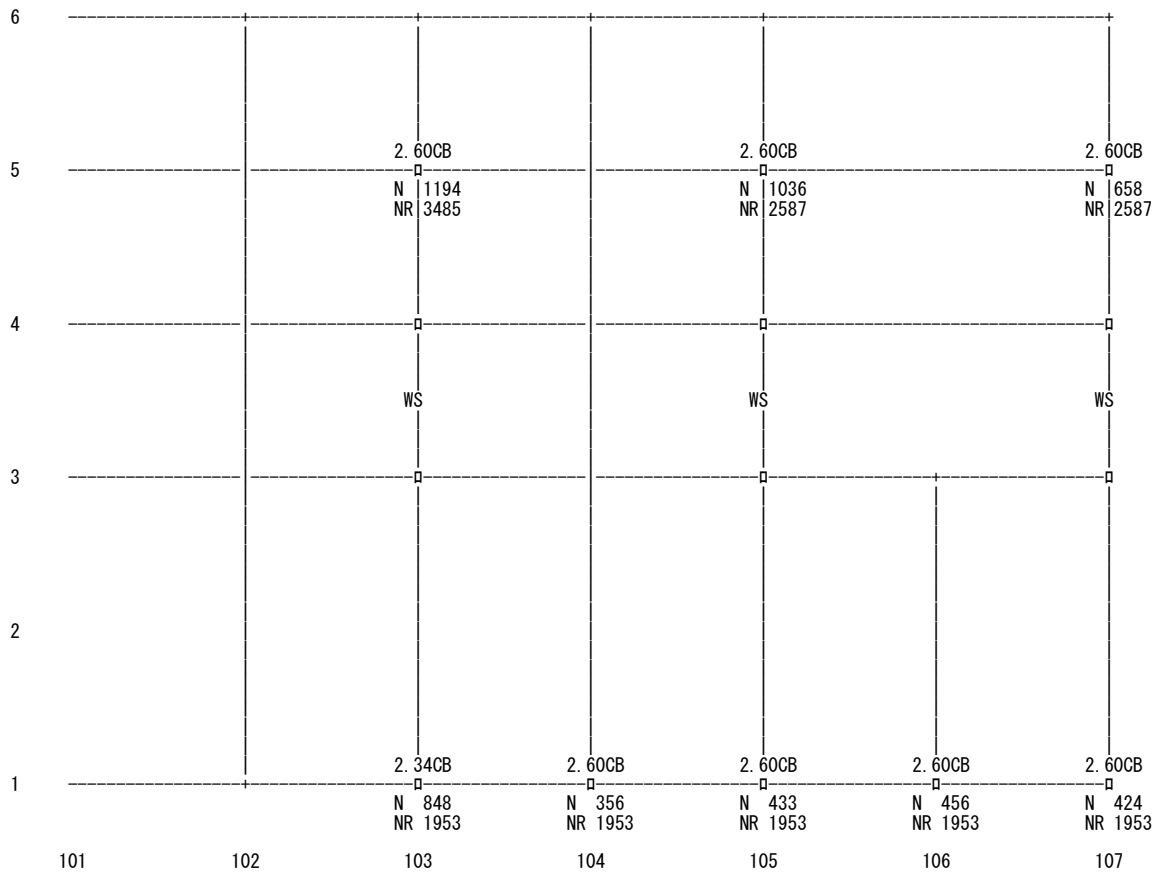
10

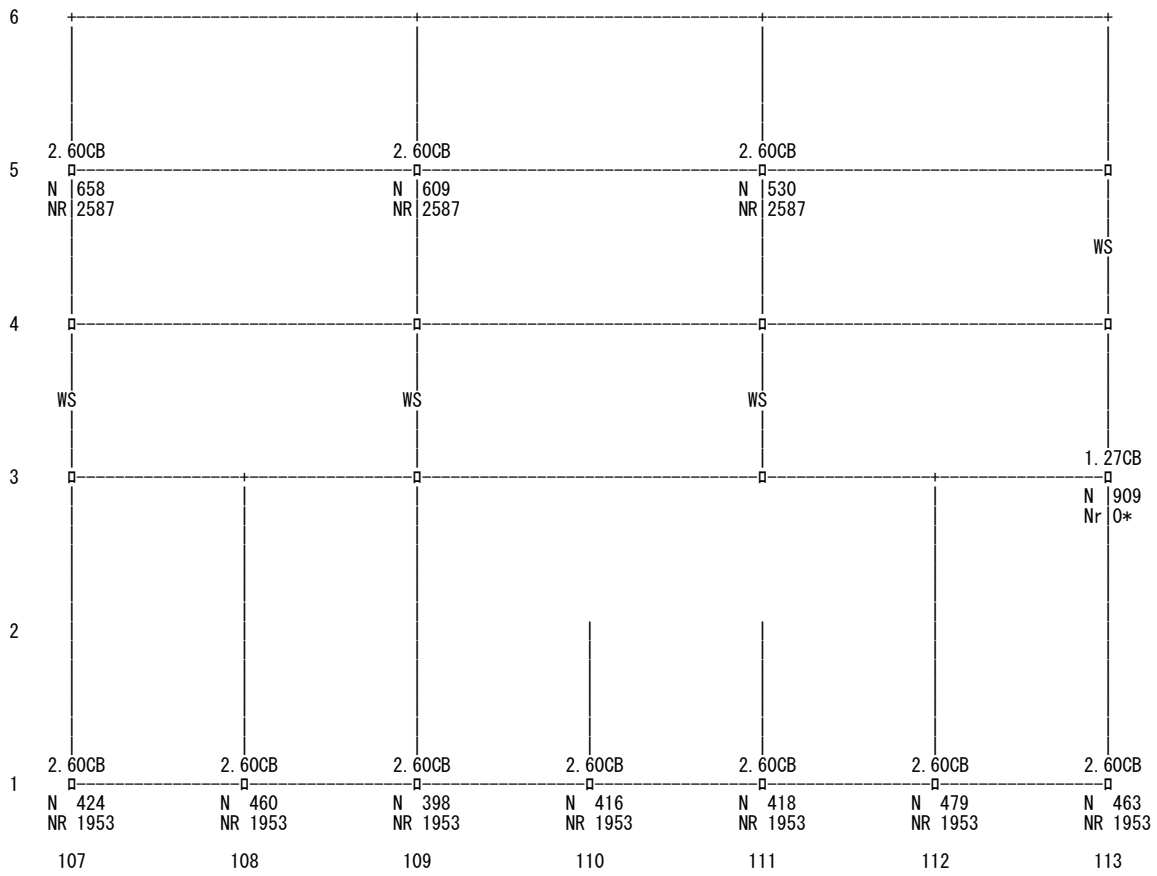


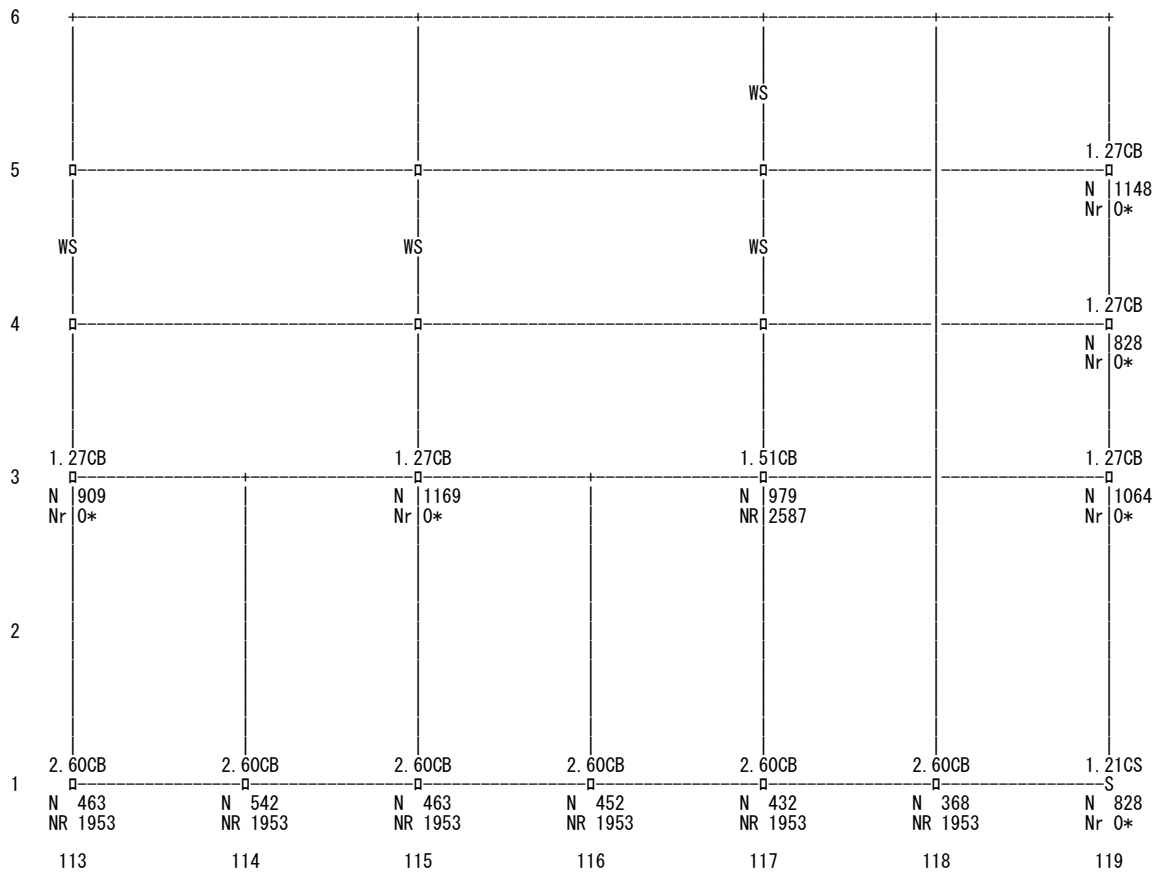
11

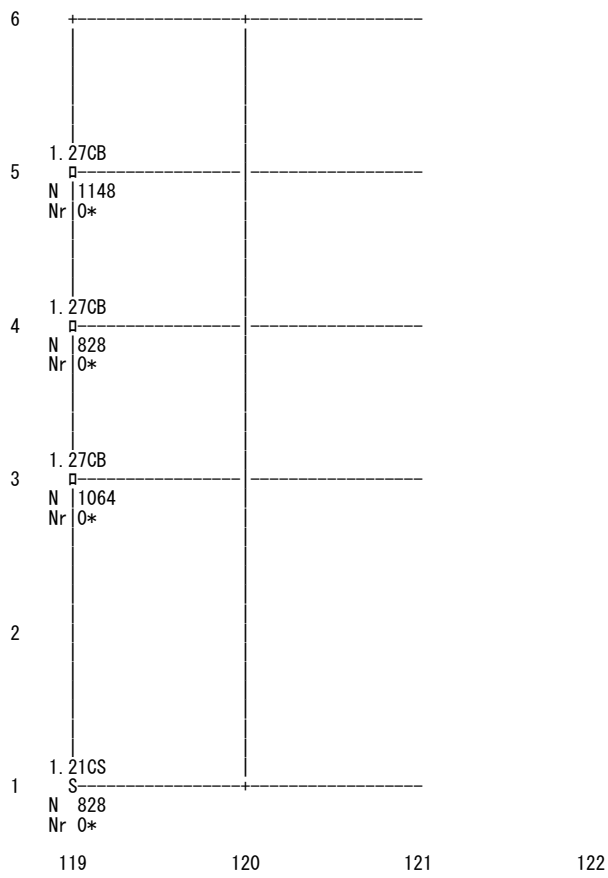
10









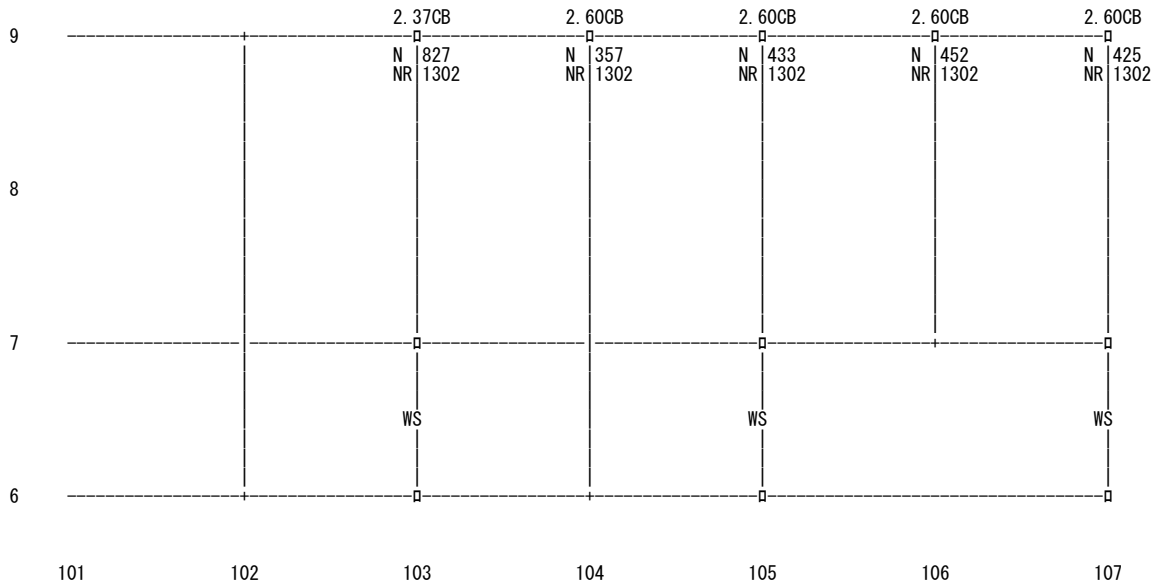




< 2 階 > 検討 F=2.25 要検討柱 21 箇所

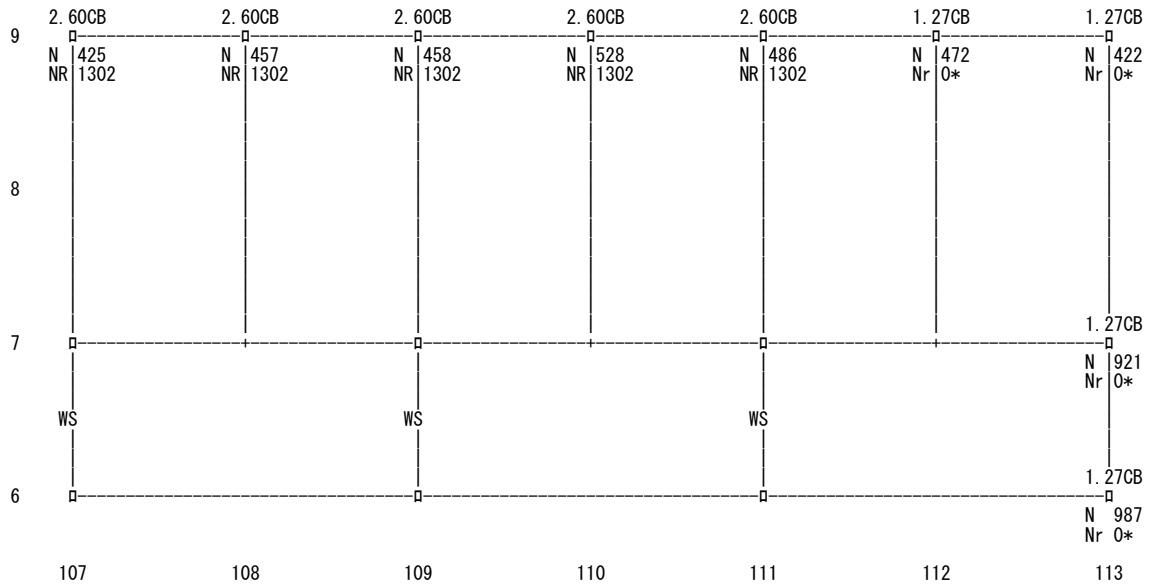
11

10



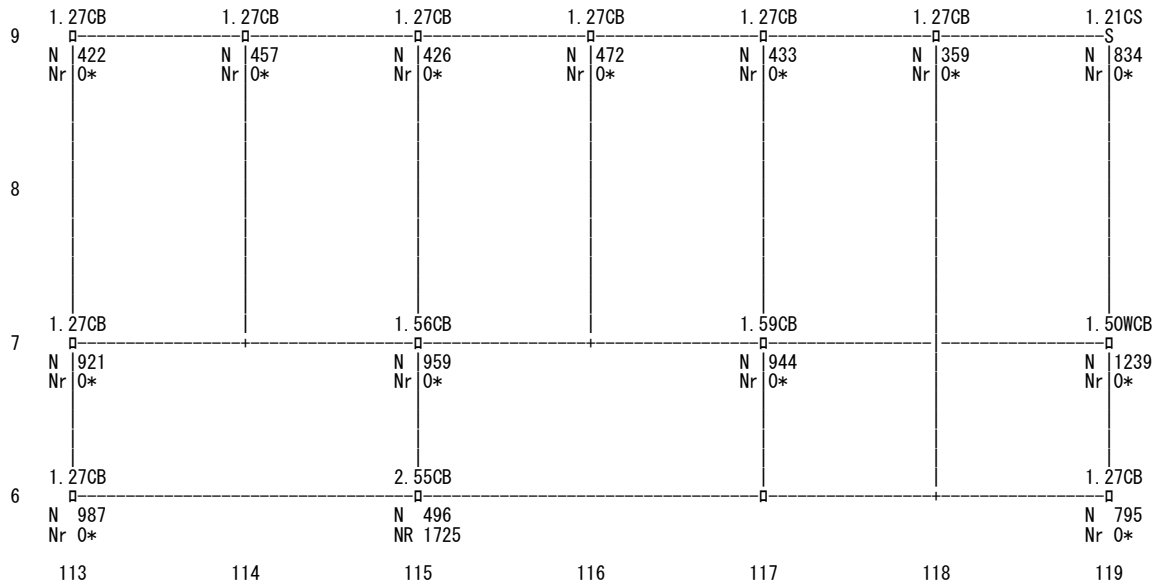
11

10



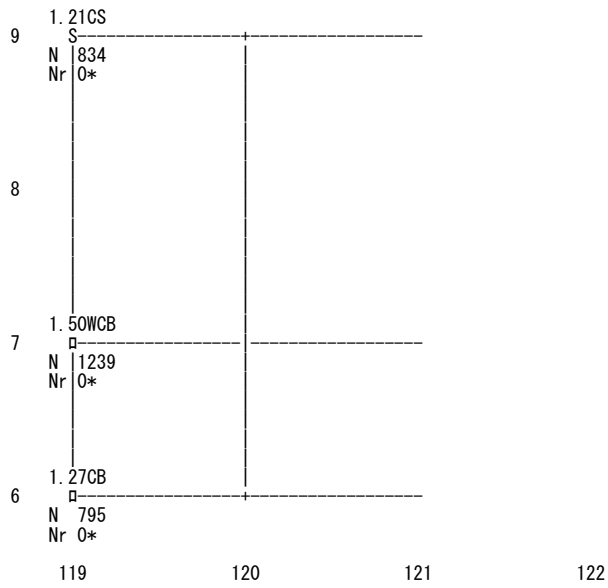
11

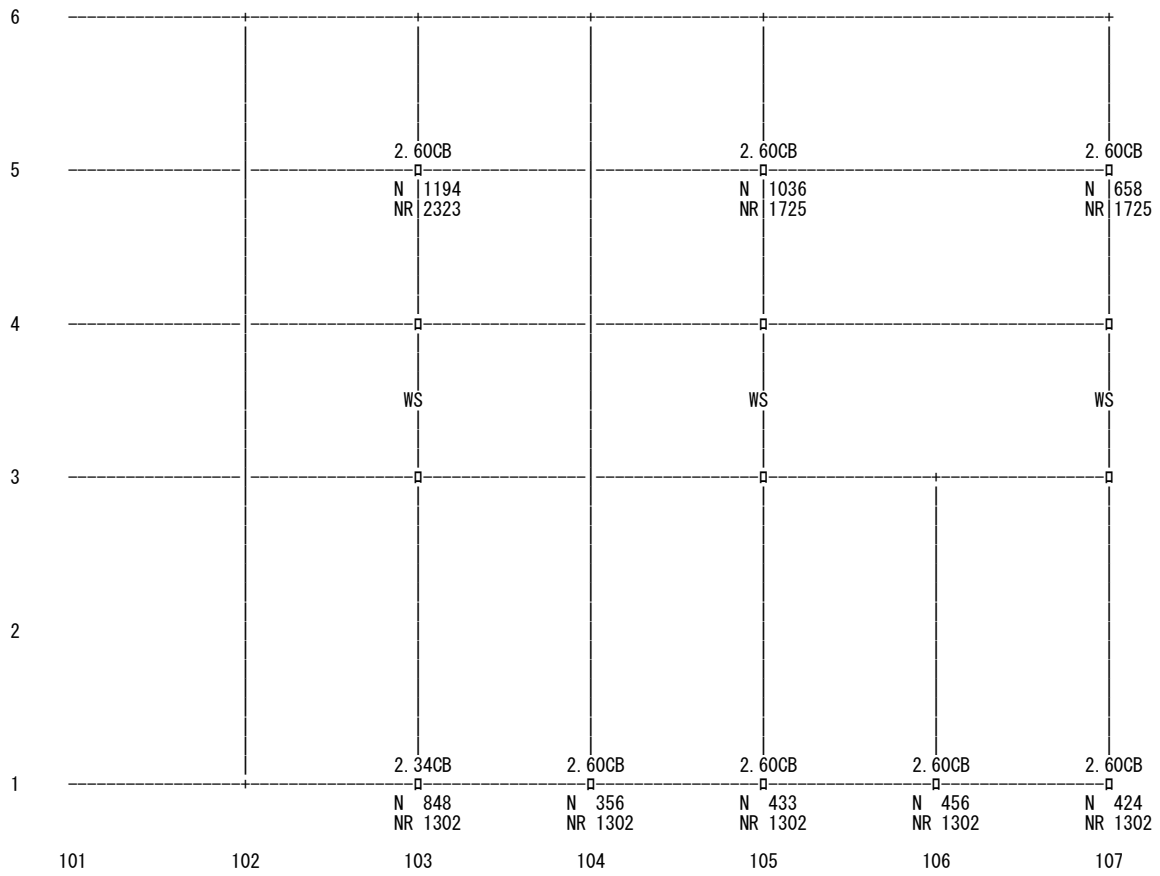
10

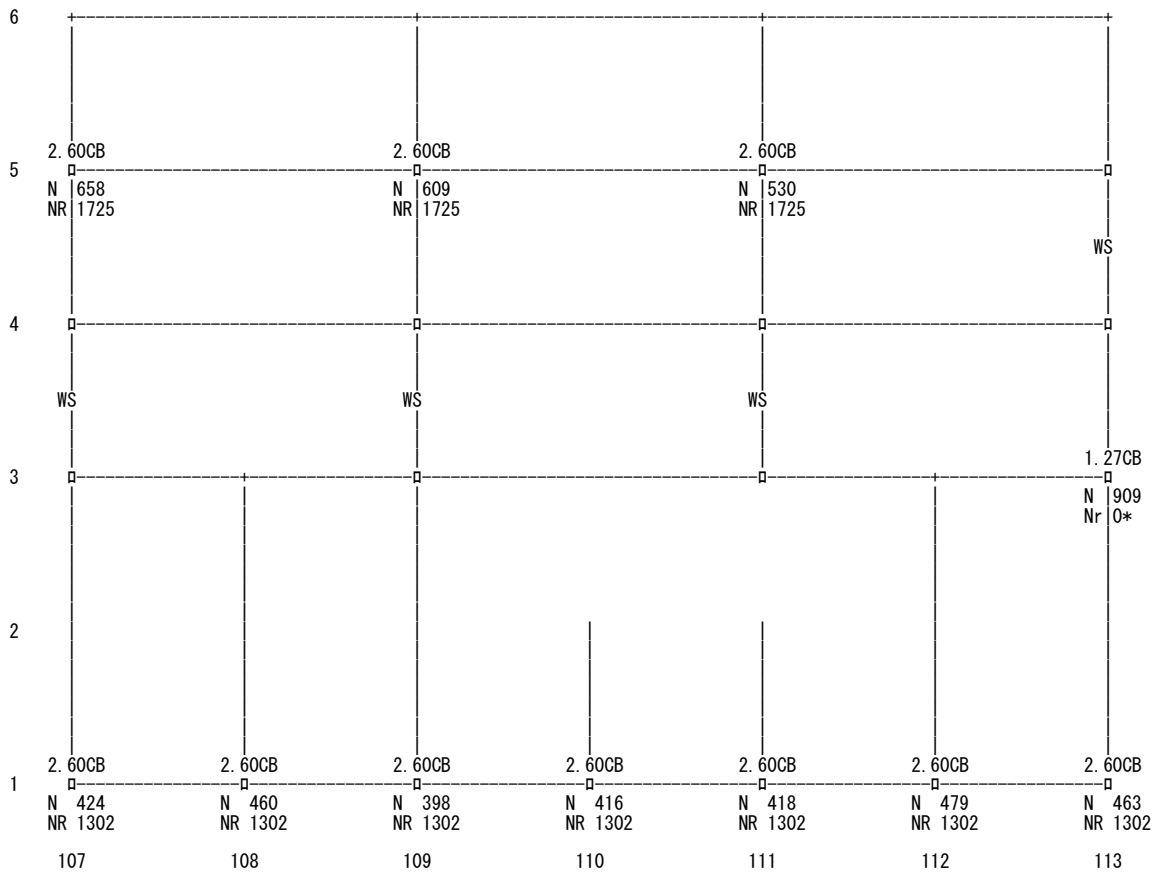


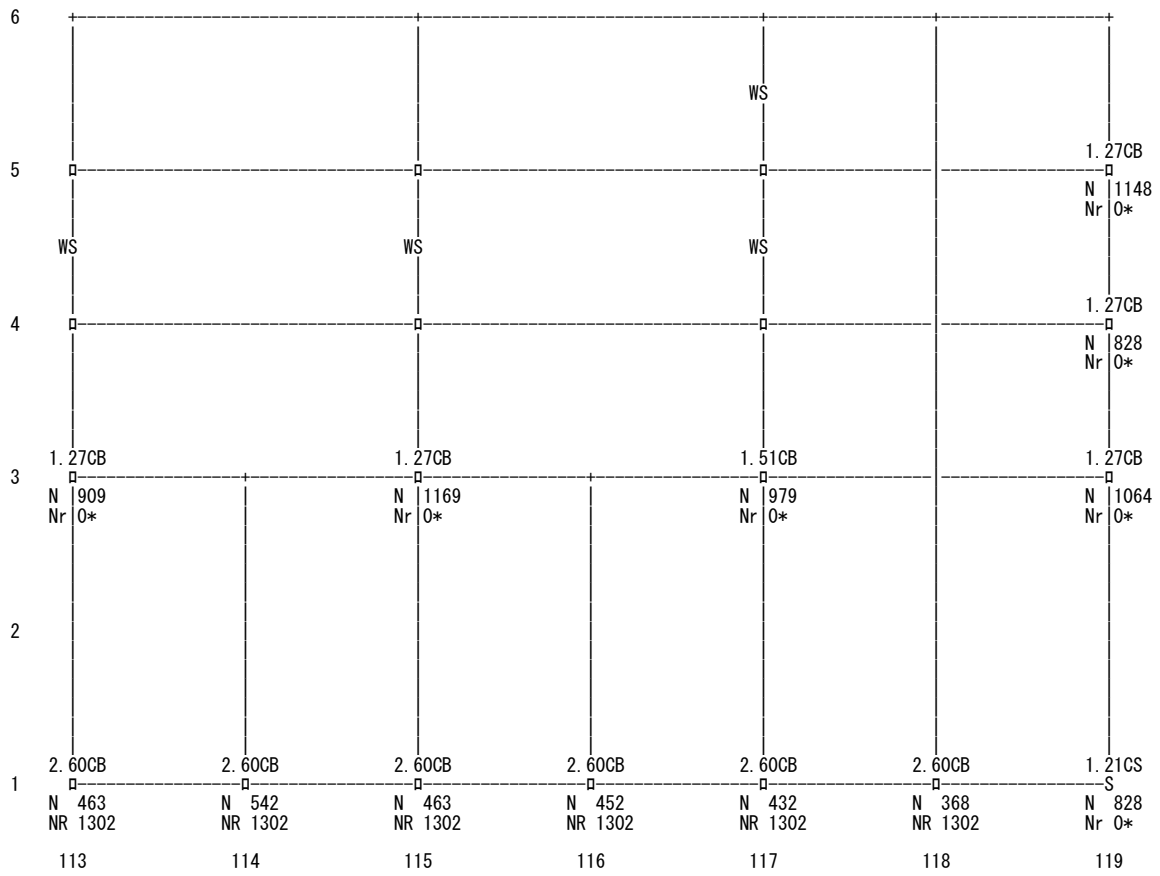
11

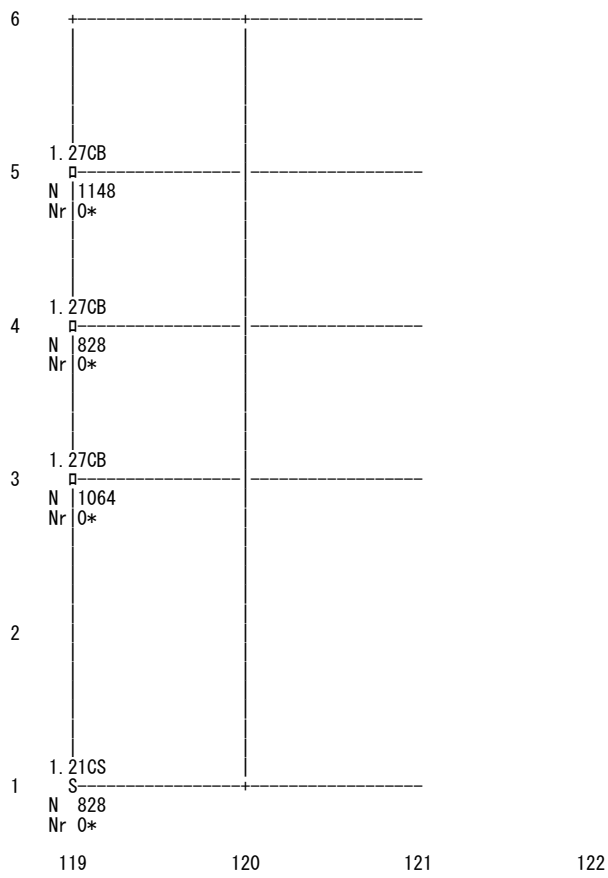
10









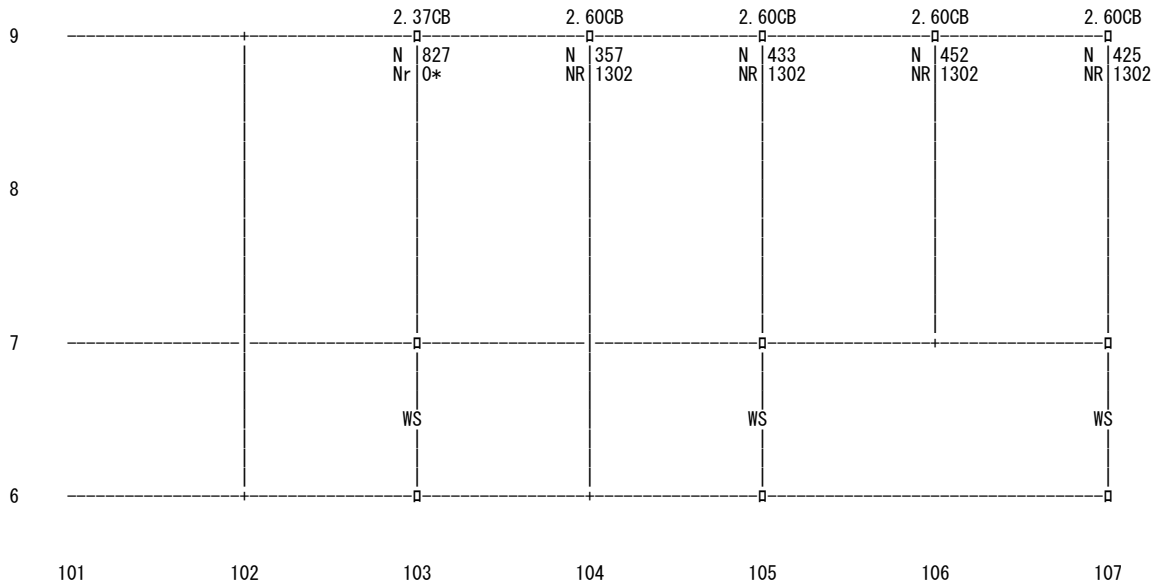




< 2 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 24 箇所

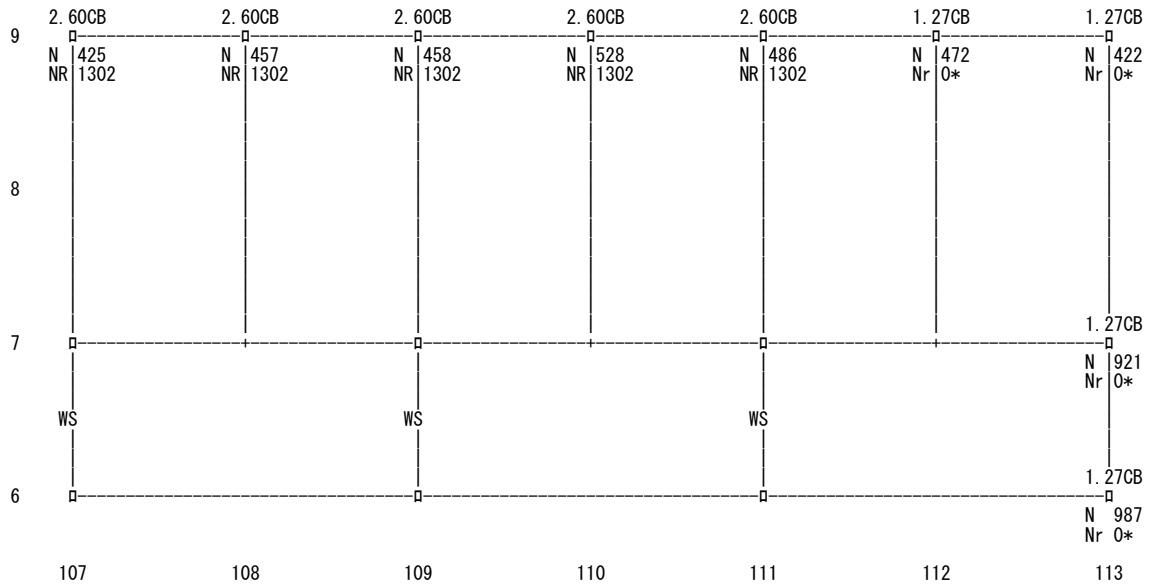
11

10



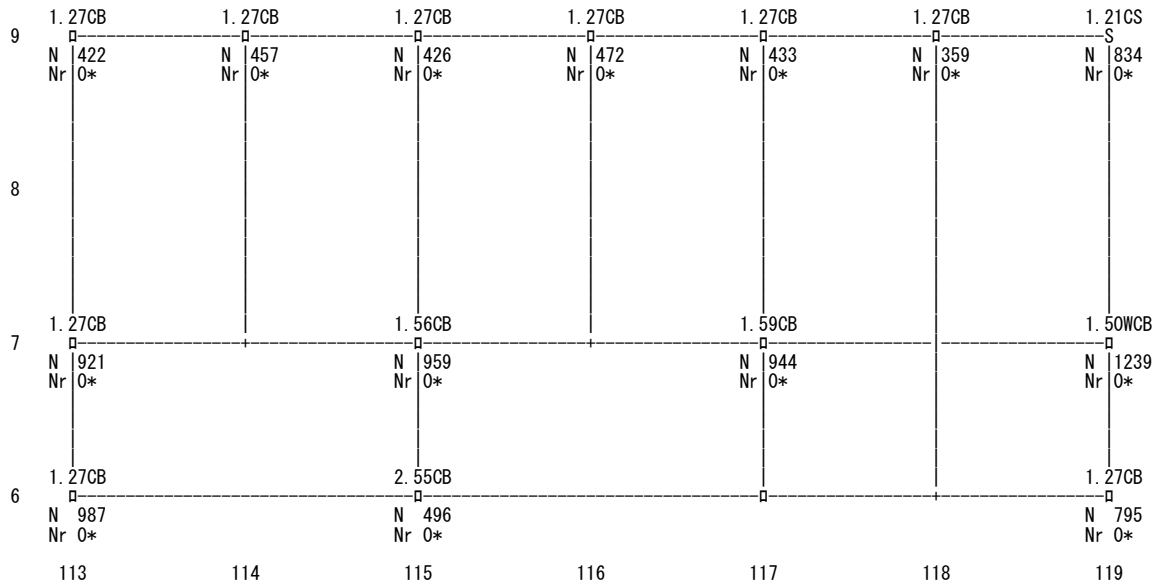
11

10



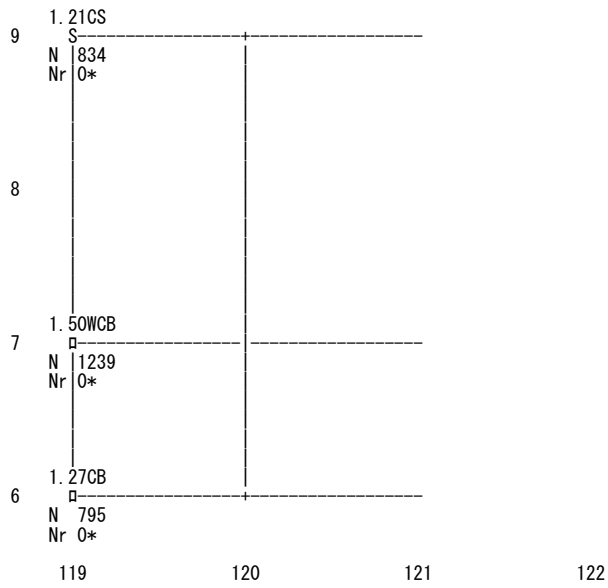
11

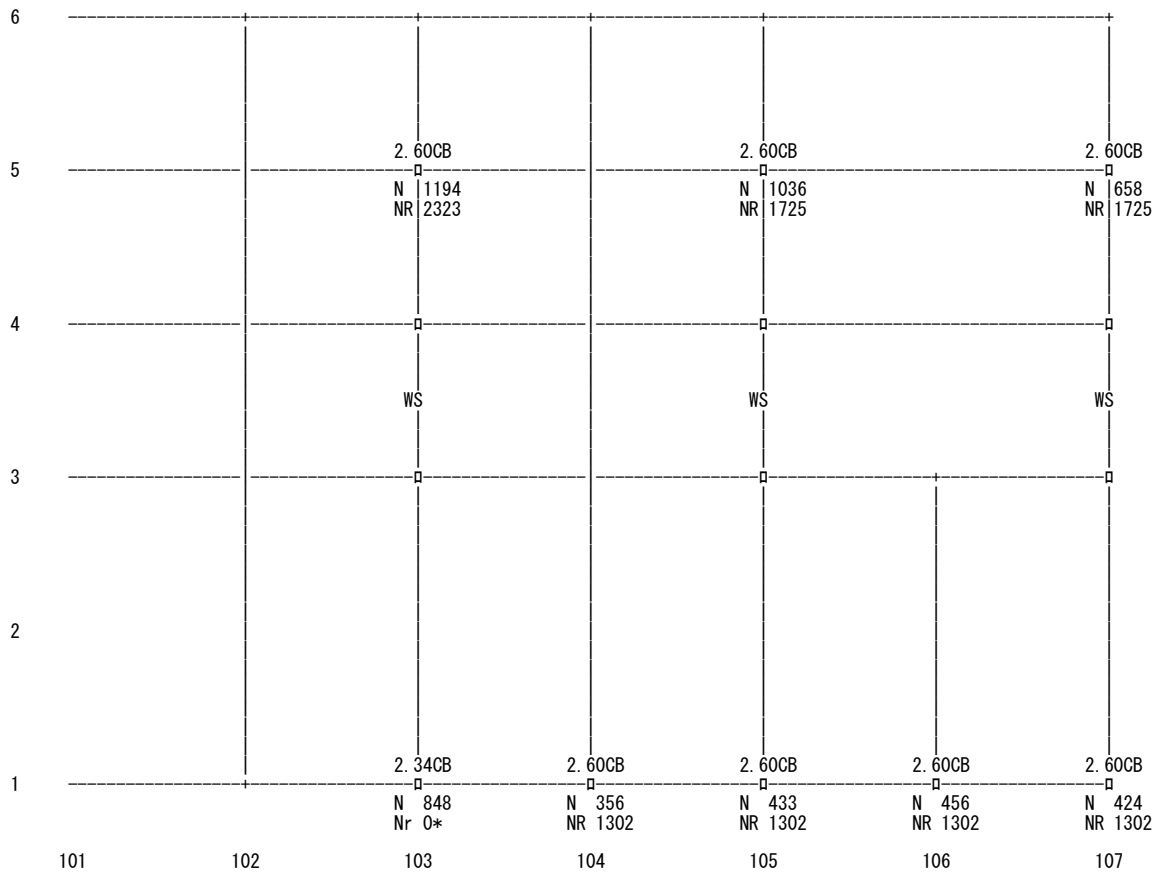
10

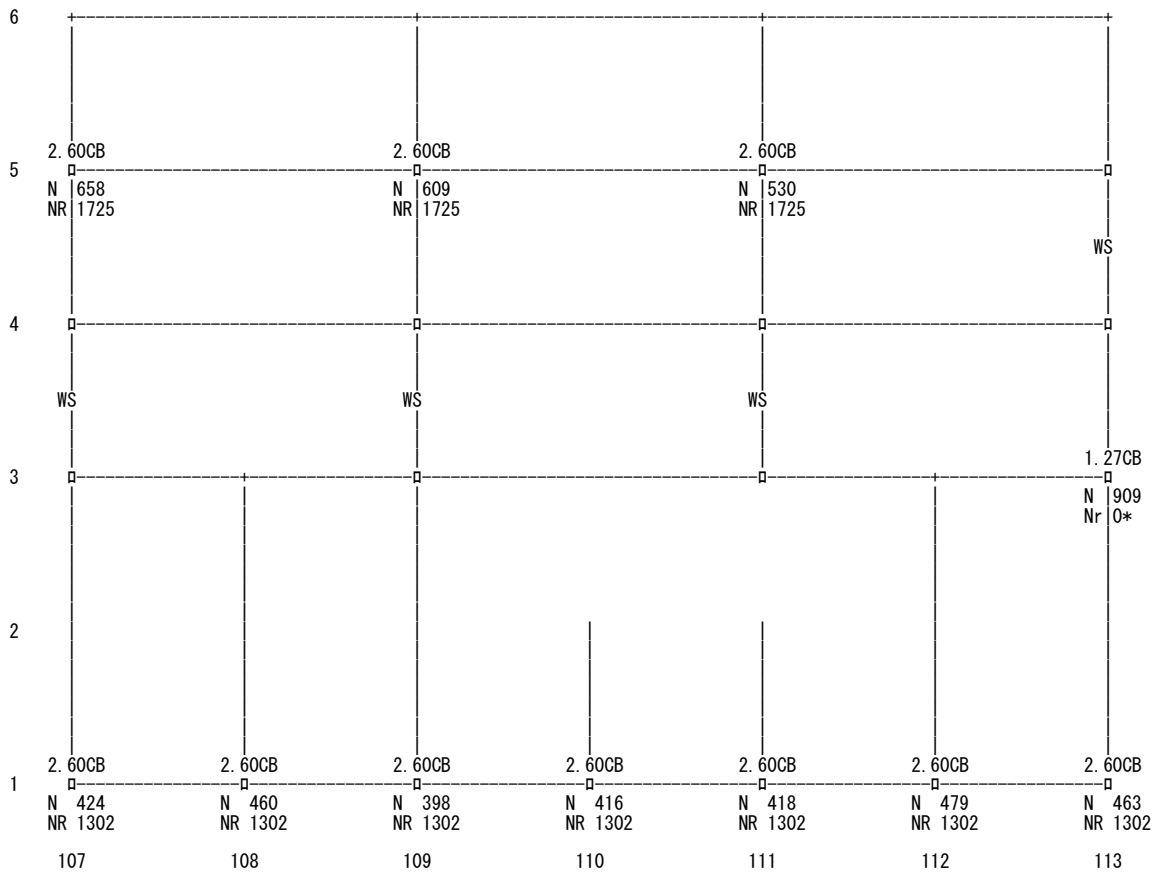


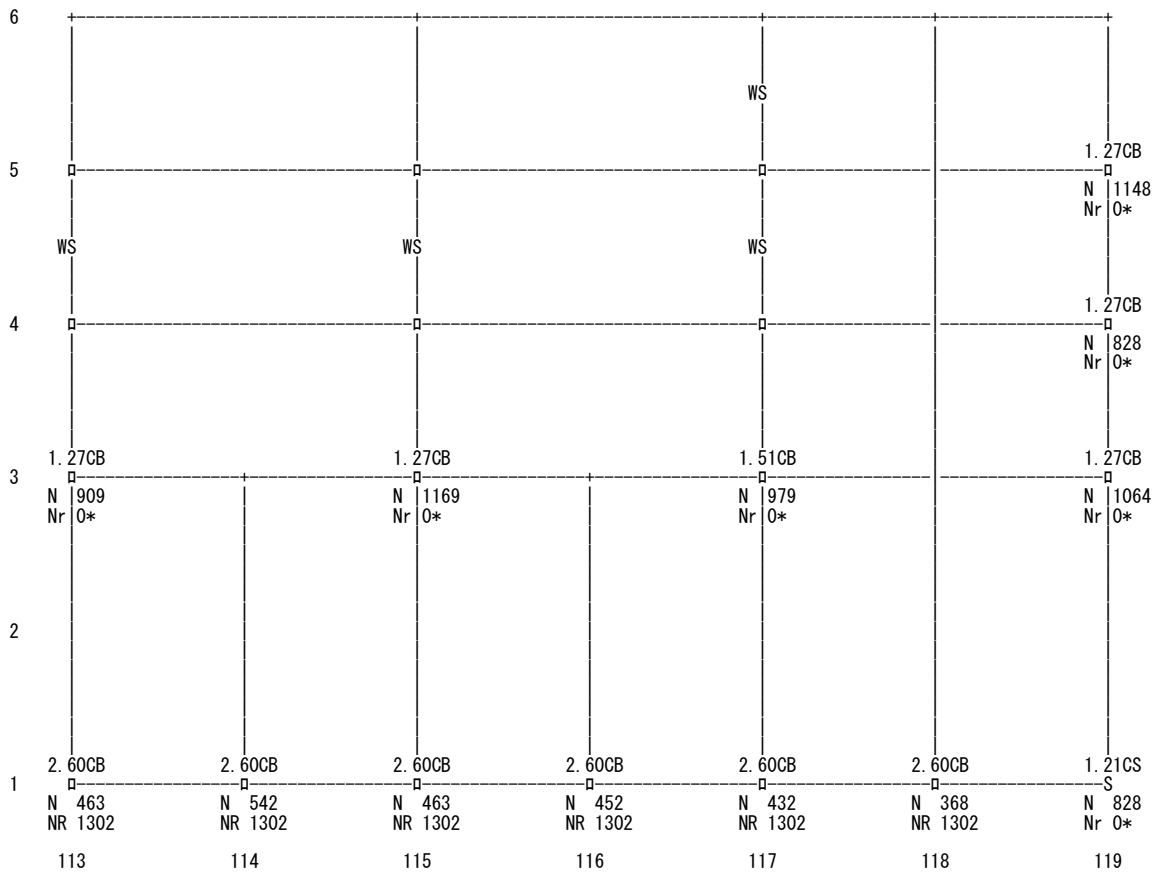
11

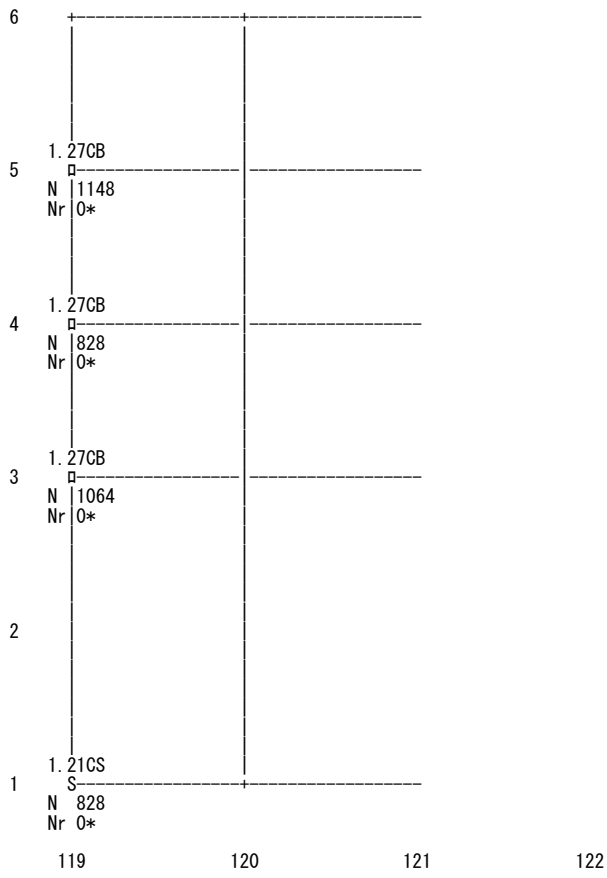
10













< 1 階 > 検討 F=1.00 要検討柱 0 箇所

11

10

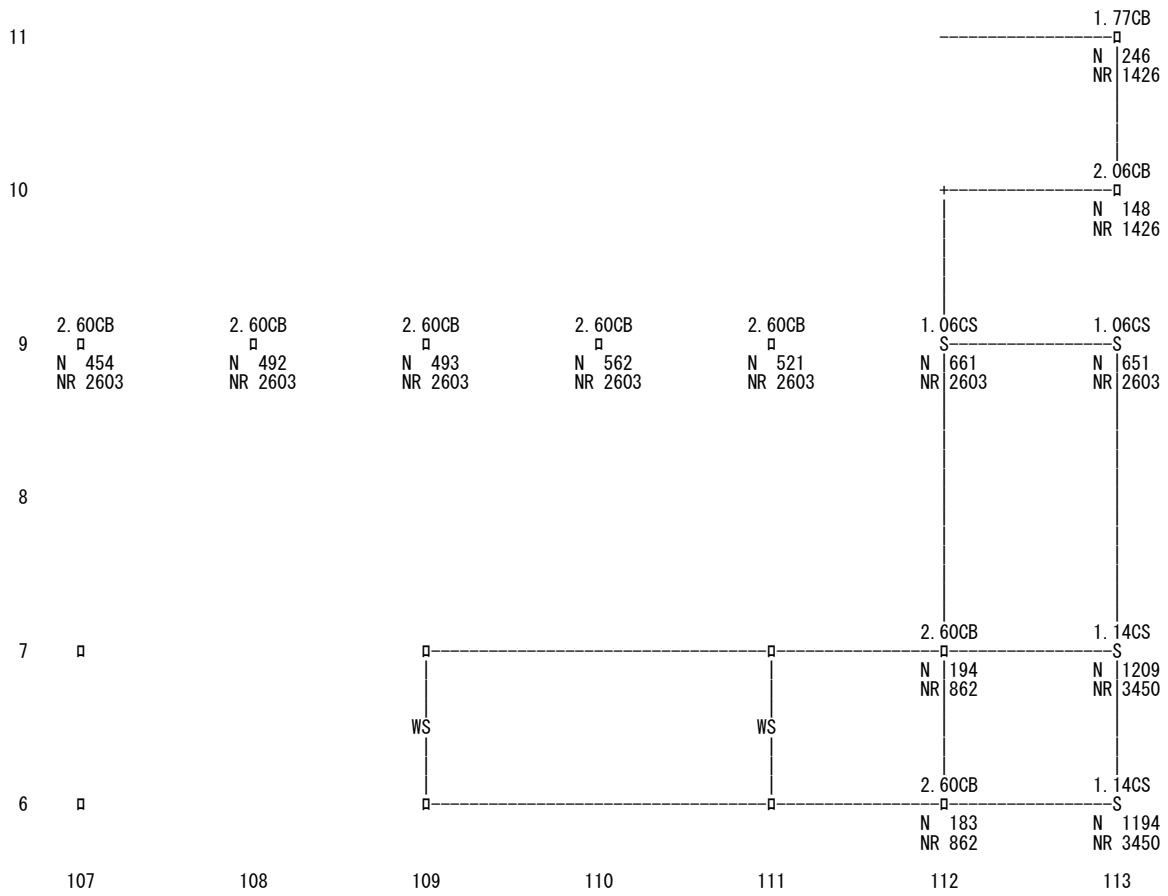
9		2.37CB □ N 857 NR 2603	2.60CB □ N 387 NR 2603	2.60CB □ N 463 NR 2603	2.60CB □ N 482 NR 2603	2.60CB □ N 454 NR 2603
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

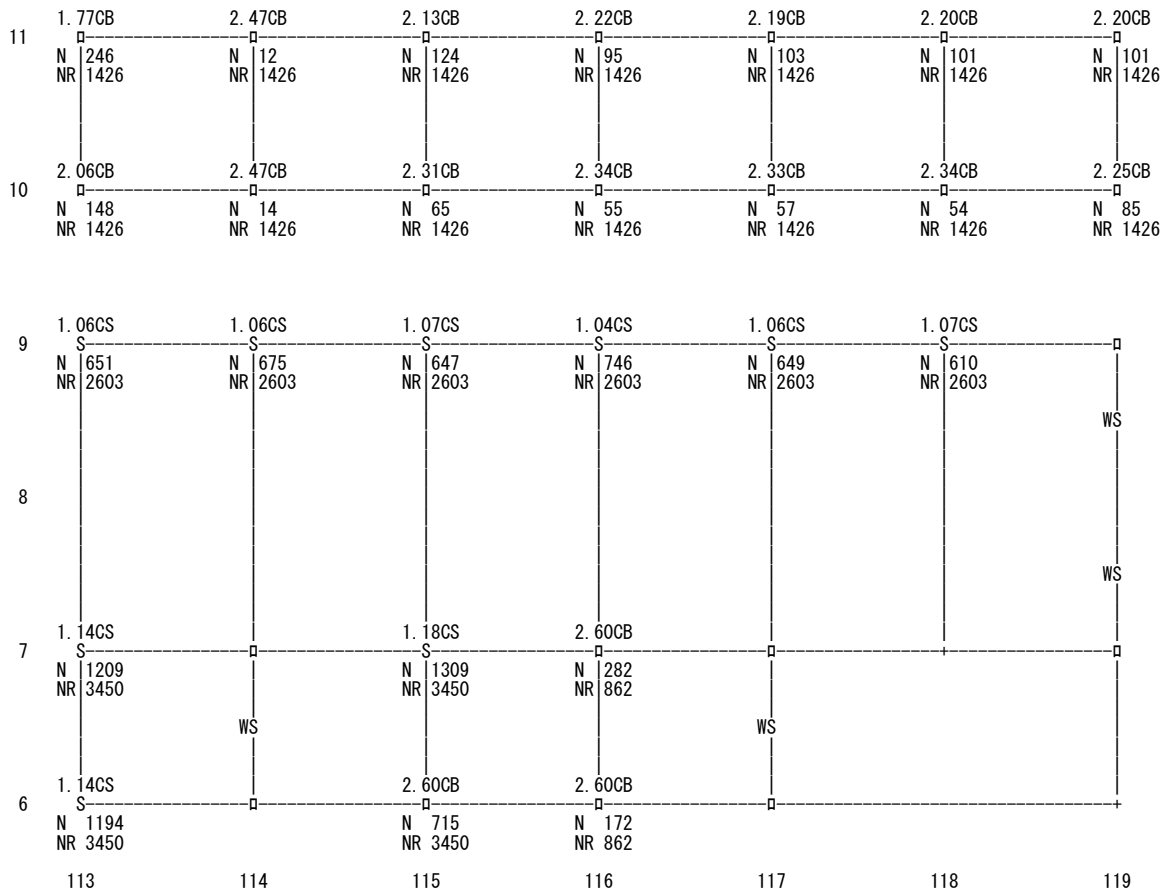
8

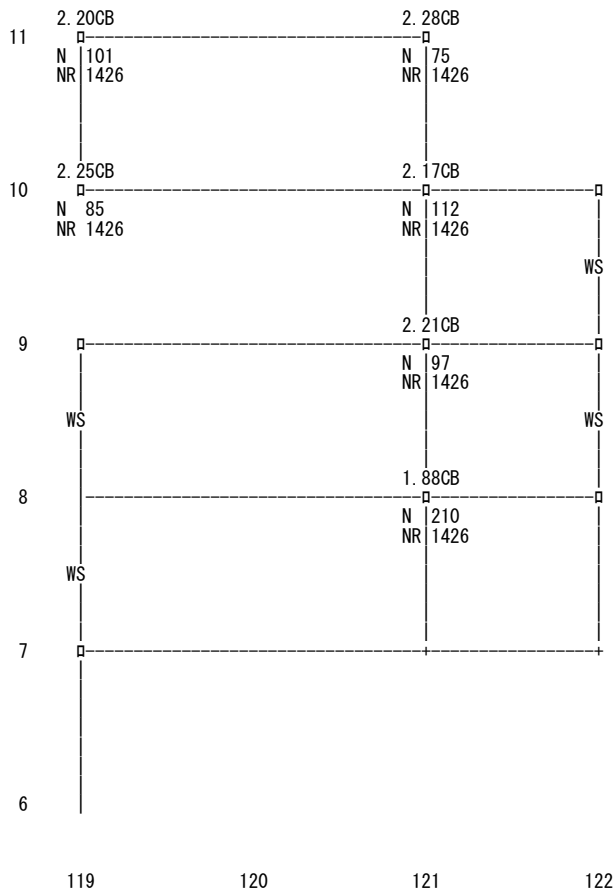
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

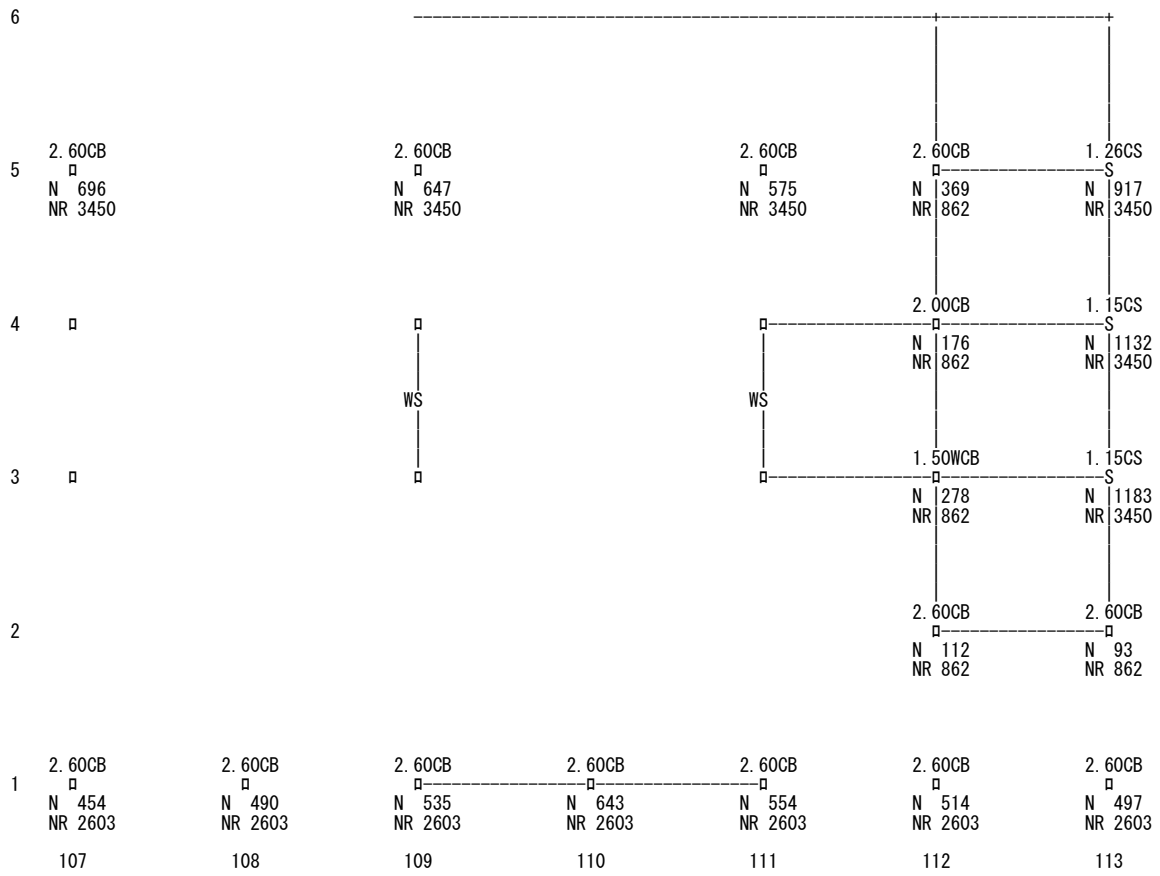
5		2. 60CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

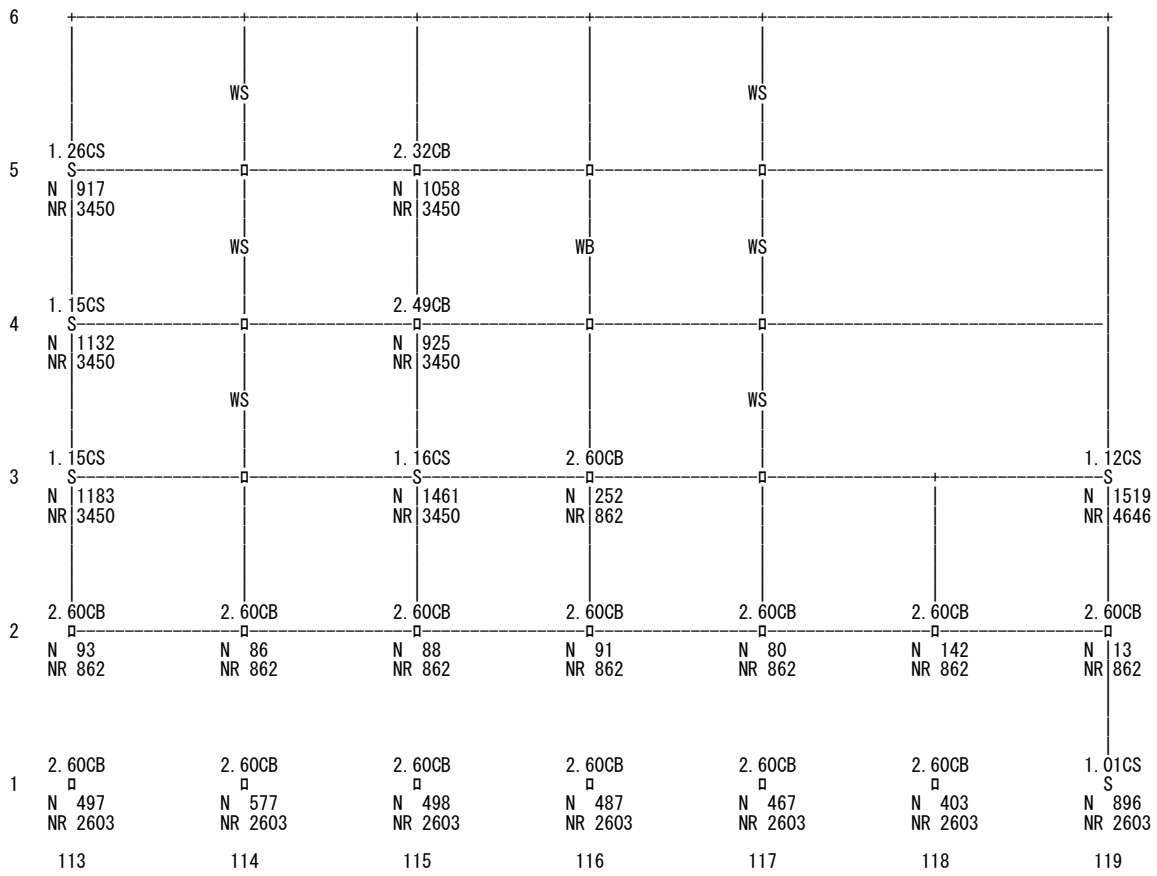
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

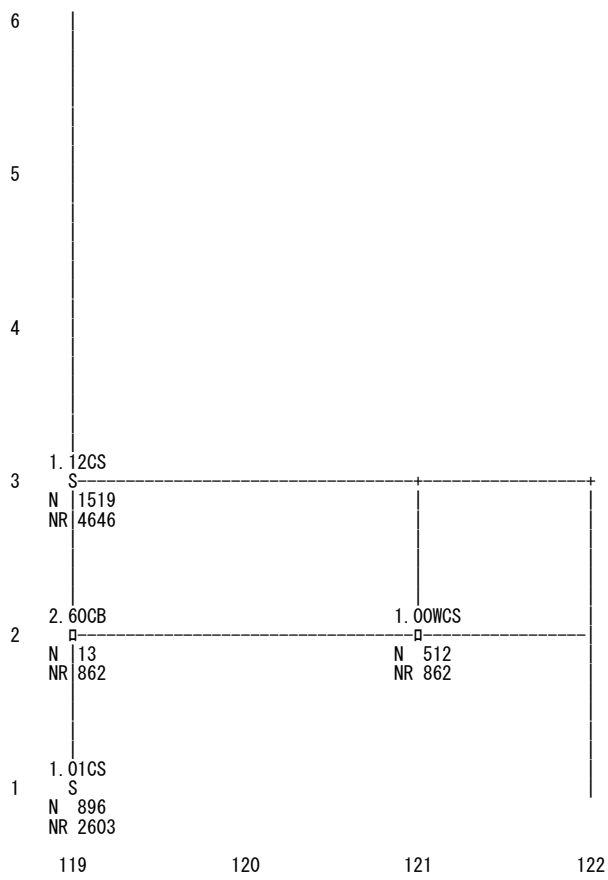
3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

2

1		2. 34CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.10 要検討柱 9 箇所

11

10

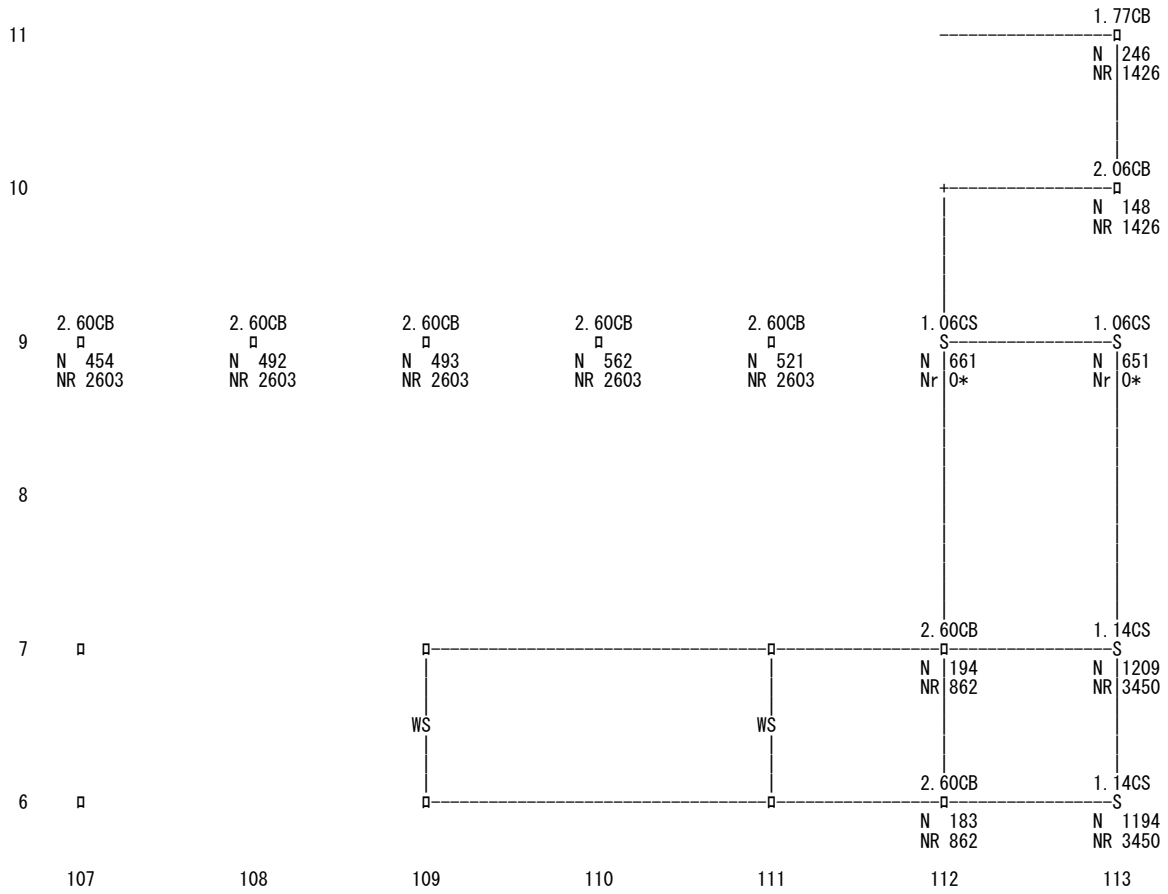
9		2.37CB □ N 857 NR 2603	2.60CB □ N 387 NR 2603	2.60CB □ N 463 NR 2603	2.60CB □ N 482 NR 2603	2.60CB □ N 454 NR 2603
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

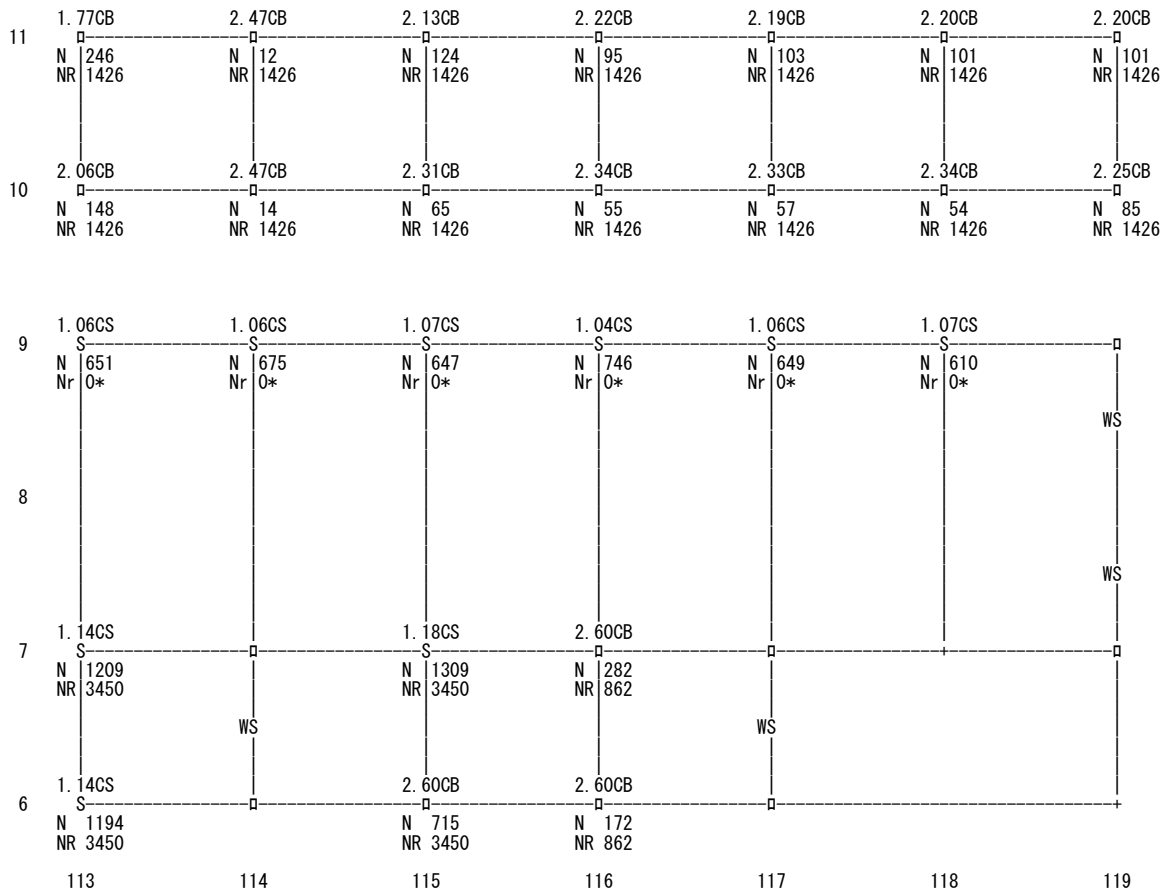
8

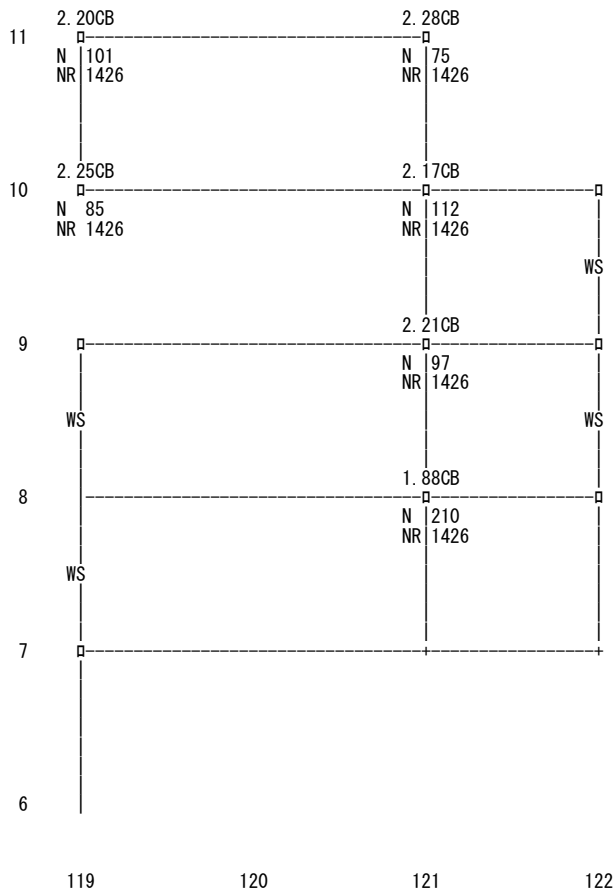
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

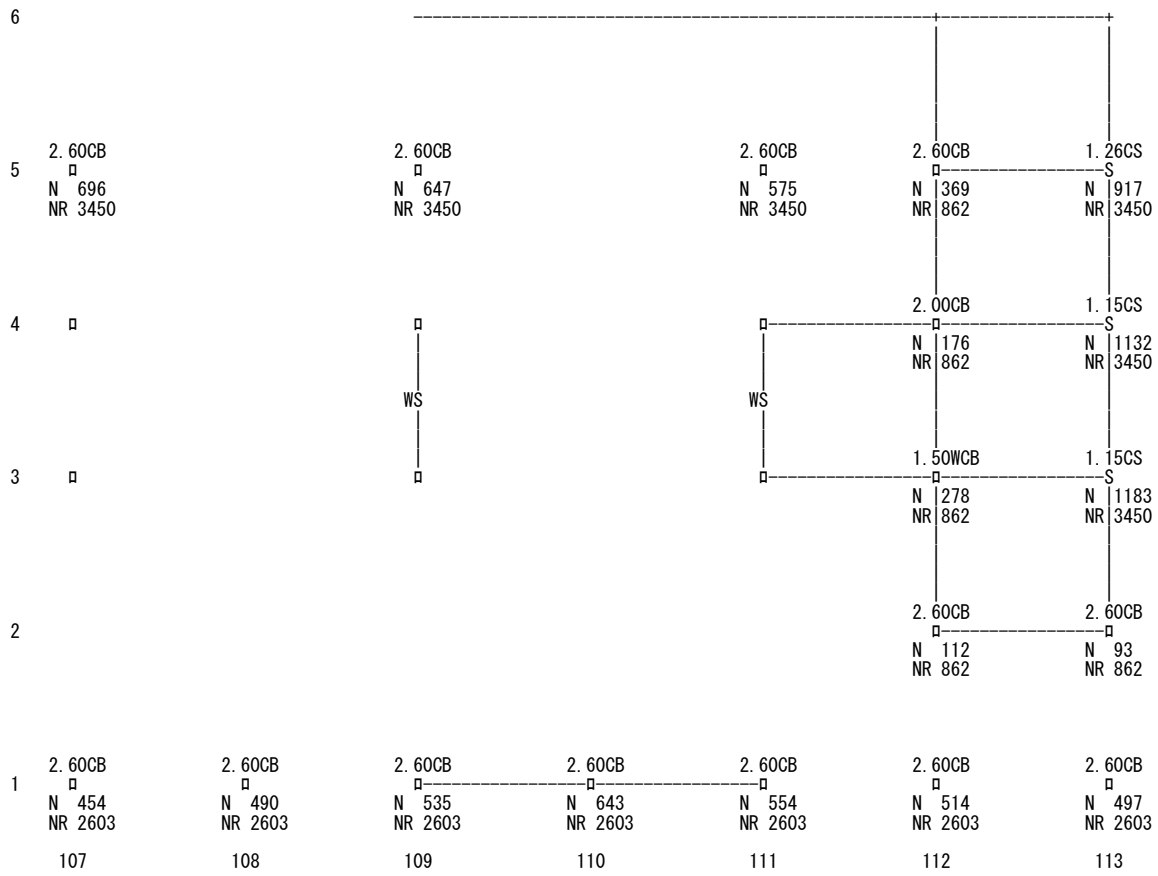
5		2. 60CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

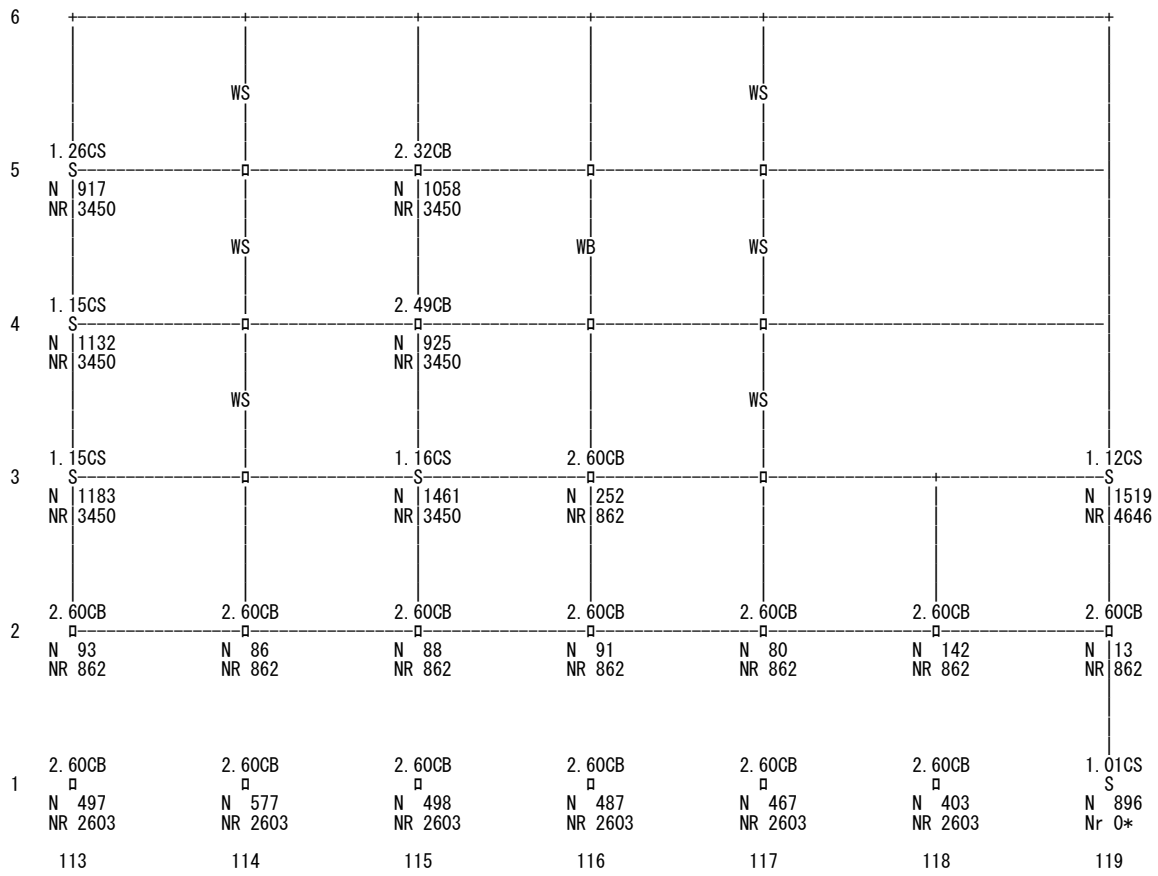
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

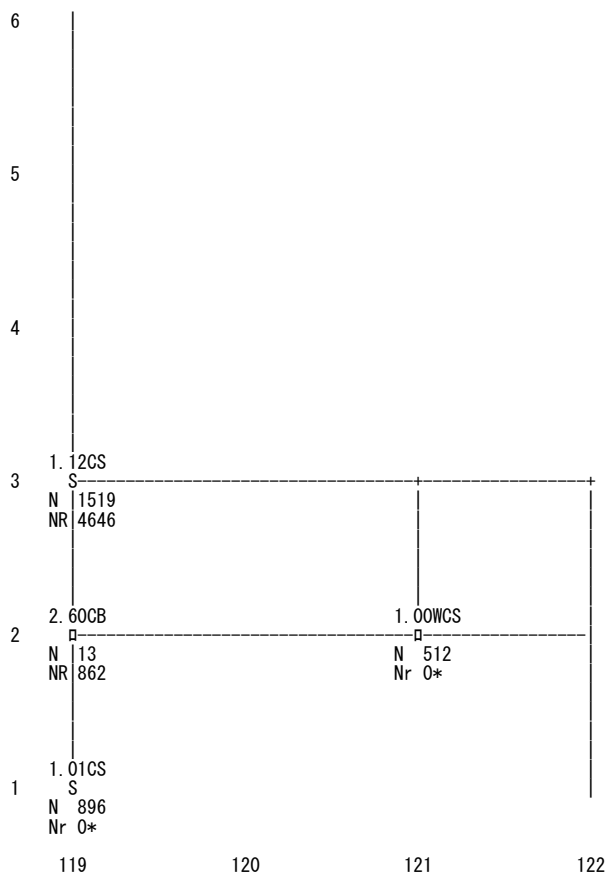
3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

2

1		2. 34CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.20 要検討柱 16 箇所

11

10

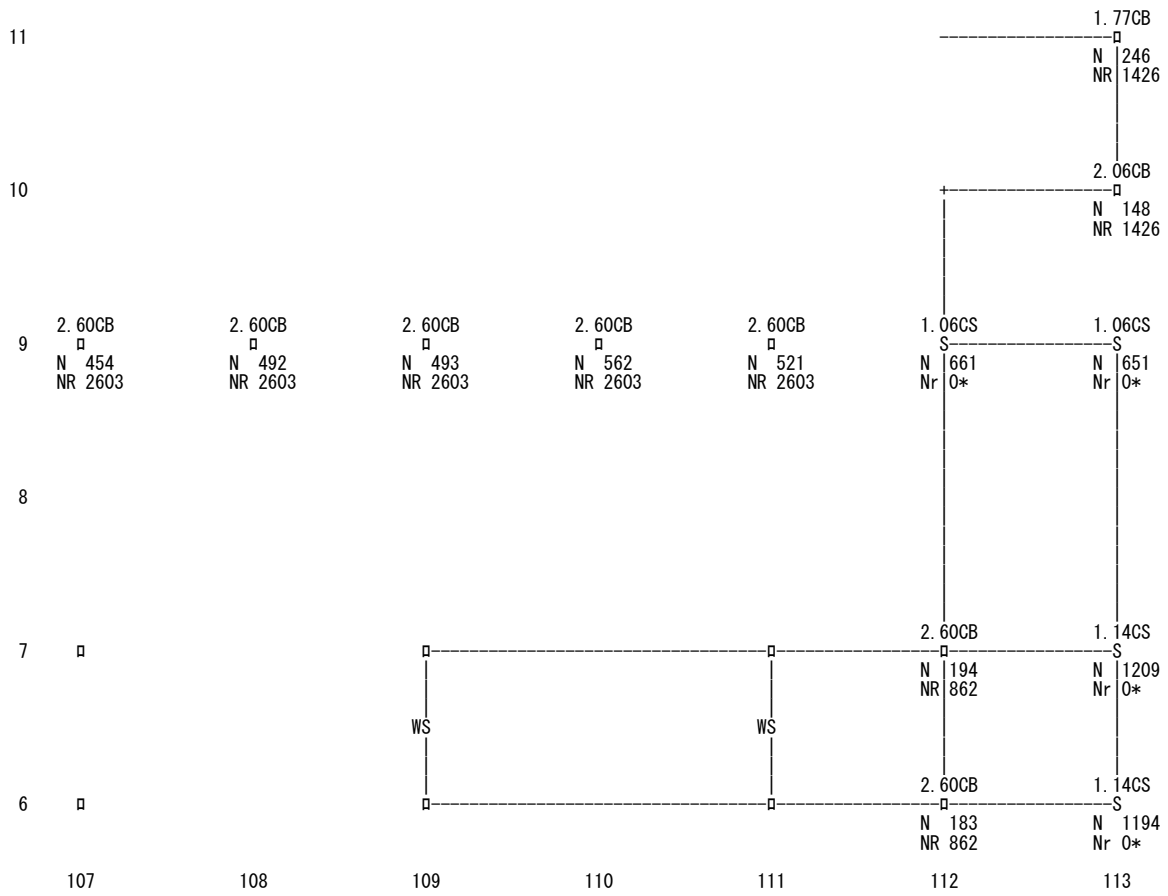
9		2.37CB □ N 857 NR 2603	2.60CB □ N 387 NR 2603	2.60CB □ N 463 NR 2603	2.60CB □ N 482 NR 2603	2.60CB □ N 454 NR 2603
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

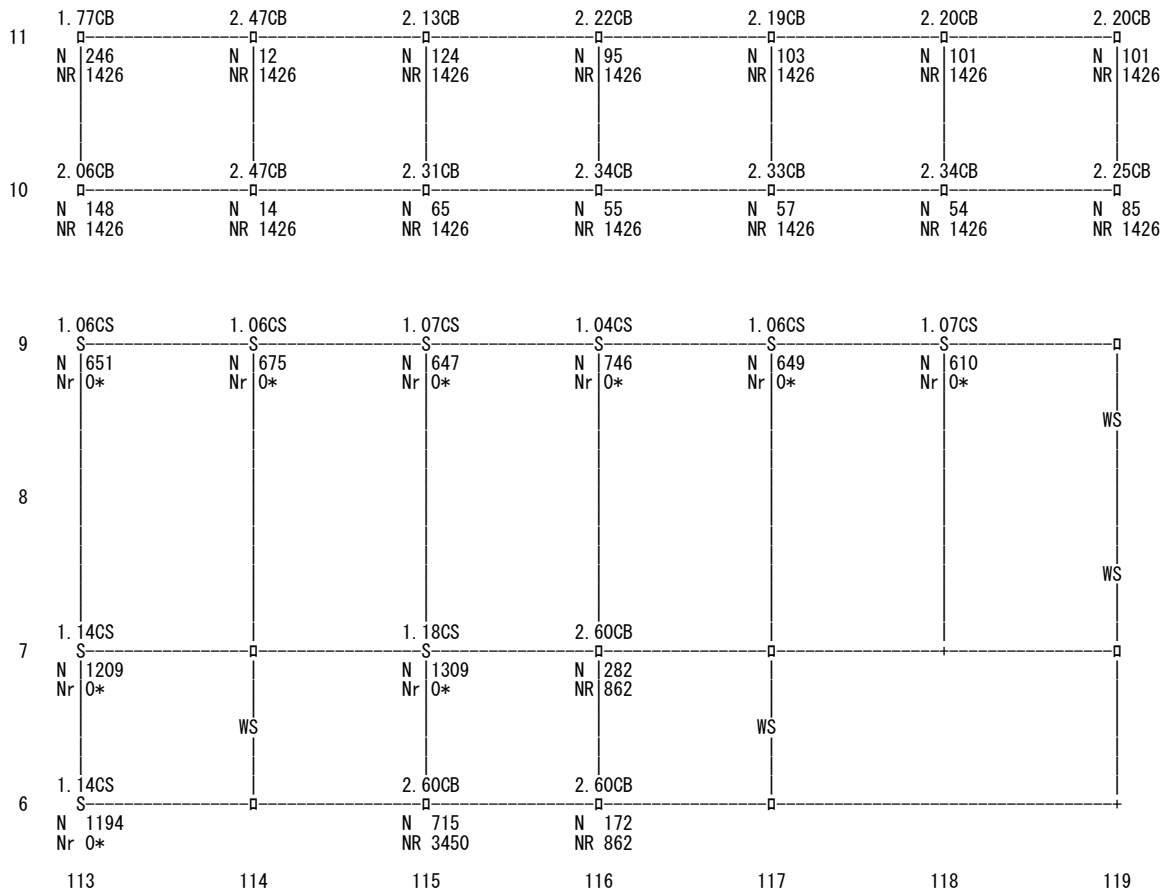
8

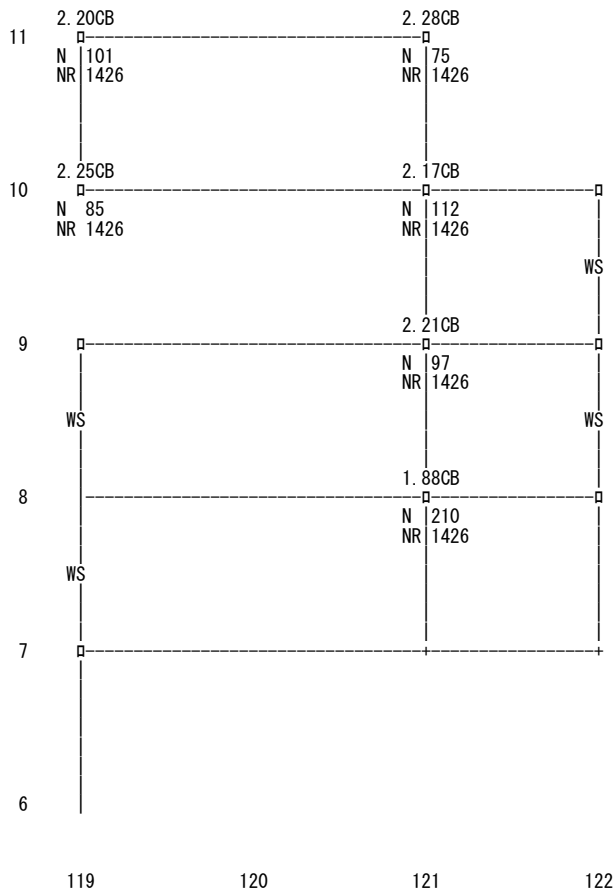
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

5

2. 60CB  
□  
N 1238  
NR 4646

2. 60CB  
□  
N 1075  
NR 3450

2. 60CB  
□  
N 696  
NR 3450

4

□

□

□

3

□

□

□

2

1

2. 34CB  
□  
N 877  
NR 2603

2. 60CB  
□  
N 385  
NR 2603

2. 60CB  
□  
N 462  
NR 2603

2. 60CB  
□  
N 485  
NR 2603

2. 60CB  
□  
N 454  
NR 2603

101

102

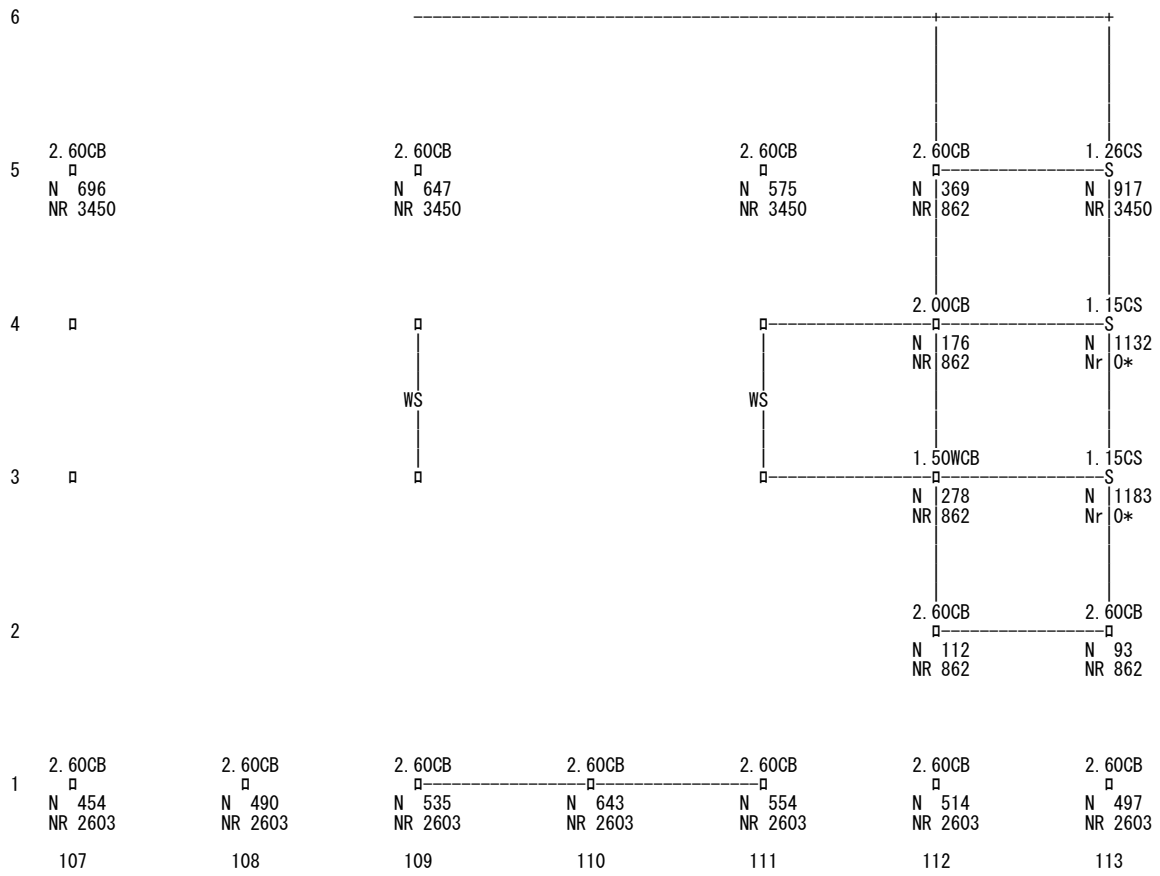
103

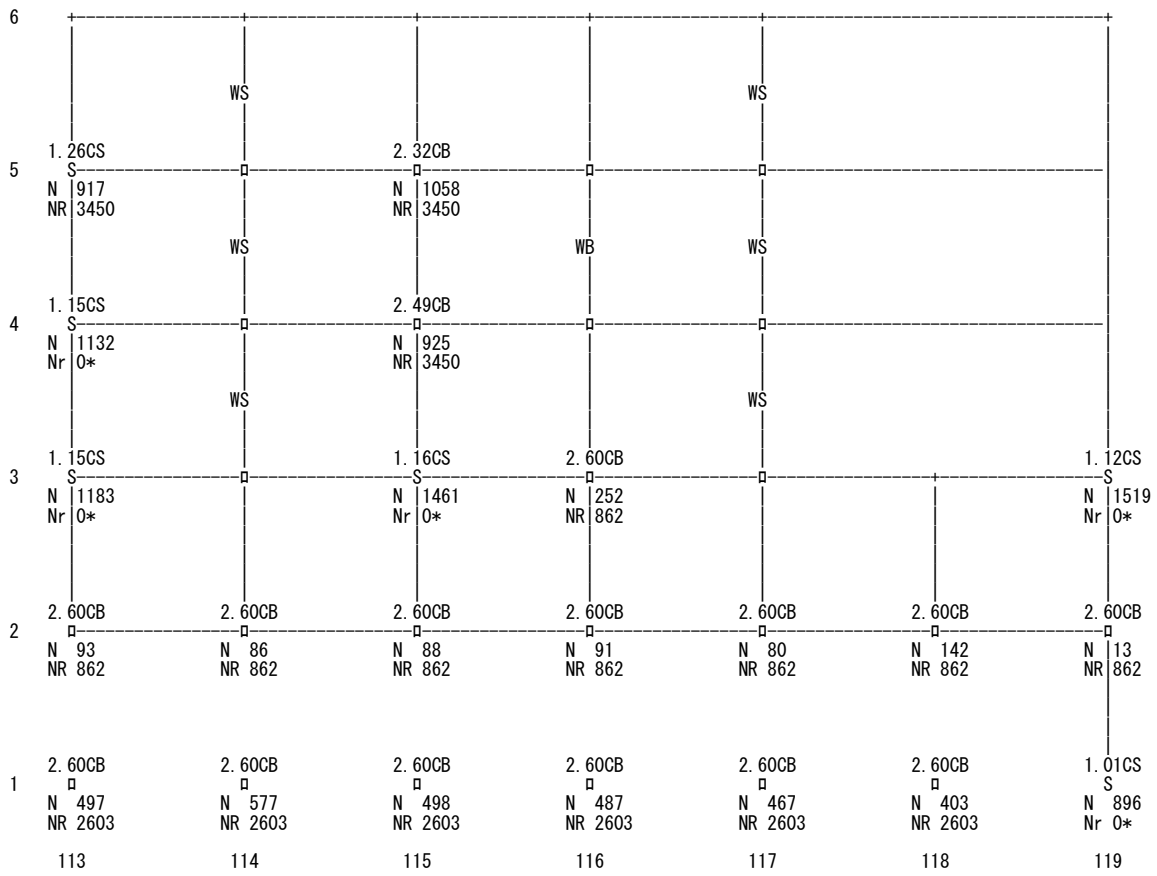
104

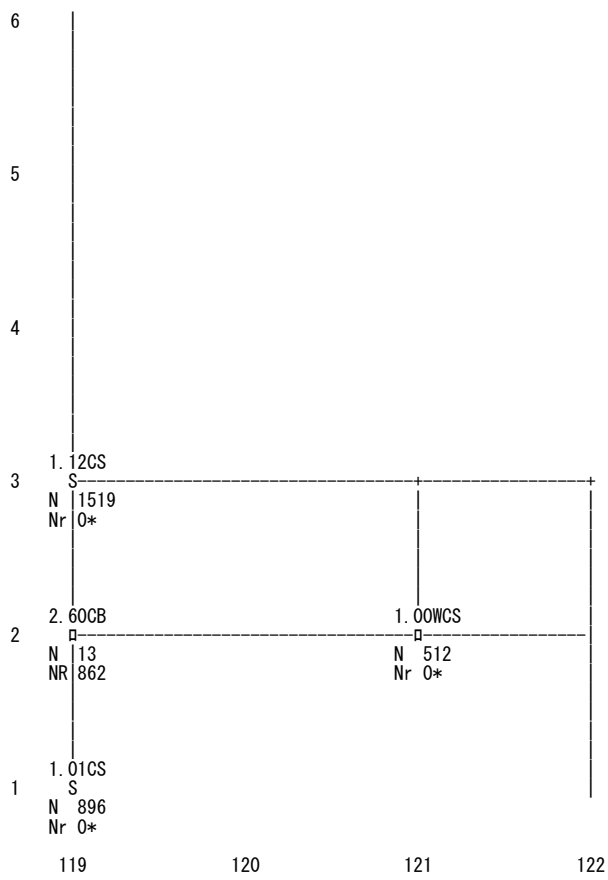
105

106

107









< 1 階 > 検討 F=1.27 要検討柱 17 箇所

11

10

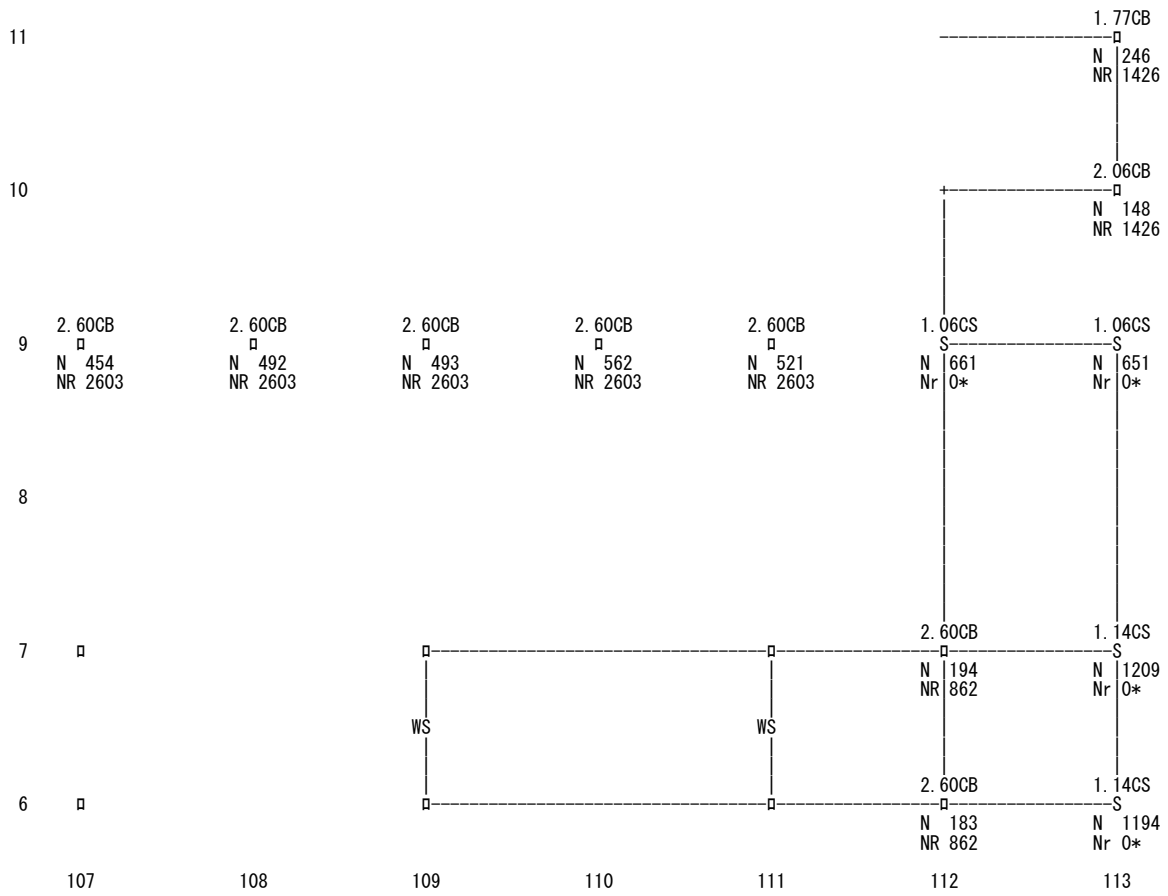
9		2. 37CB □ N 857 NR 2603	2. 60CB □ N 387 NR 2603	2. 60CB □ N 463 NR 2603	2. 60CB □ N 482 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

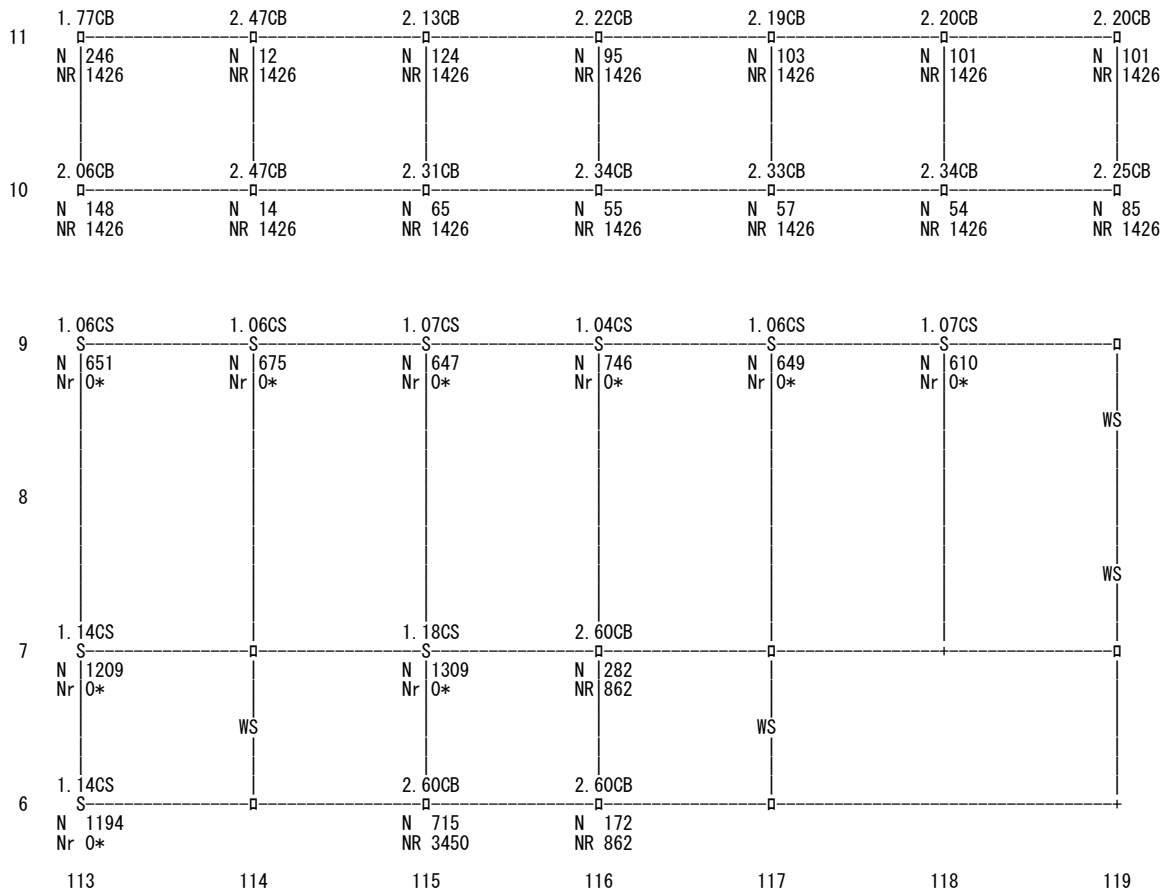
8

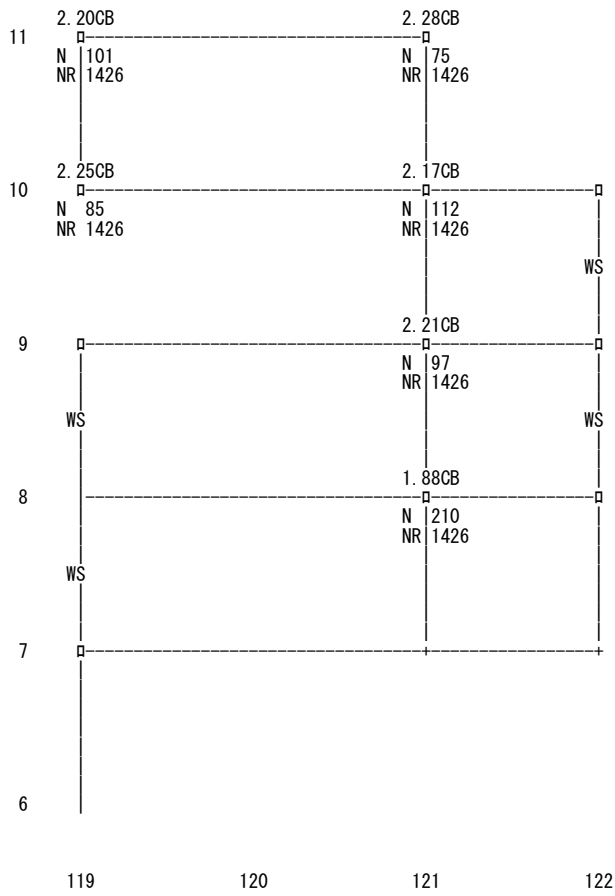
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

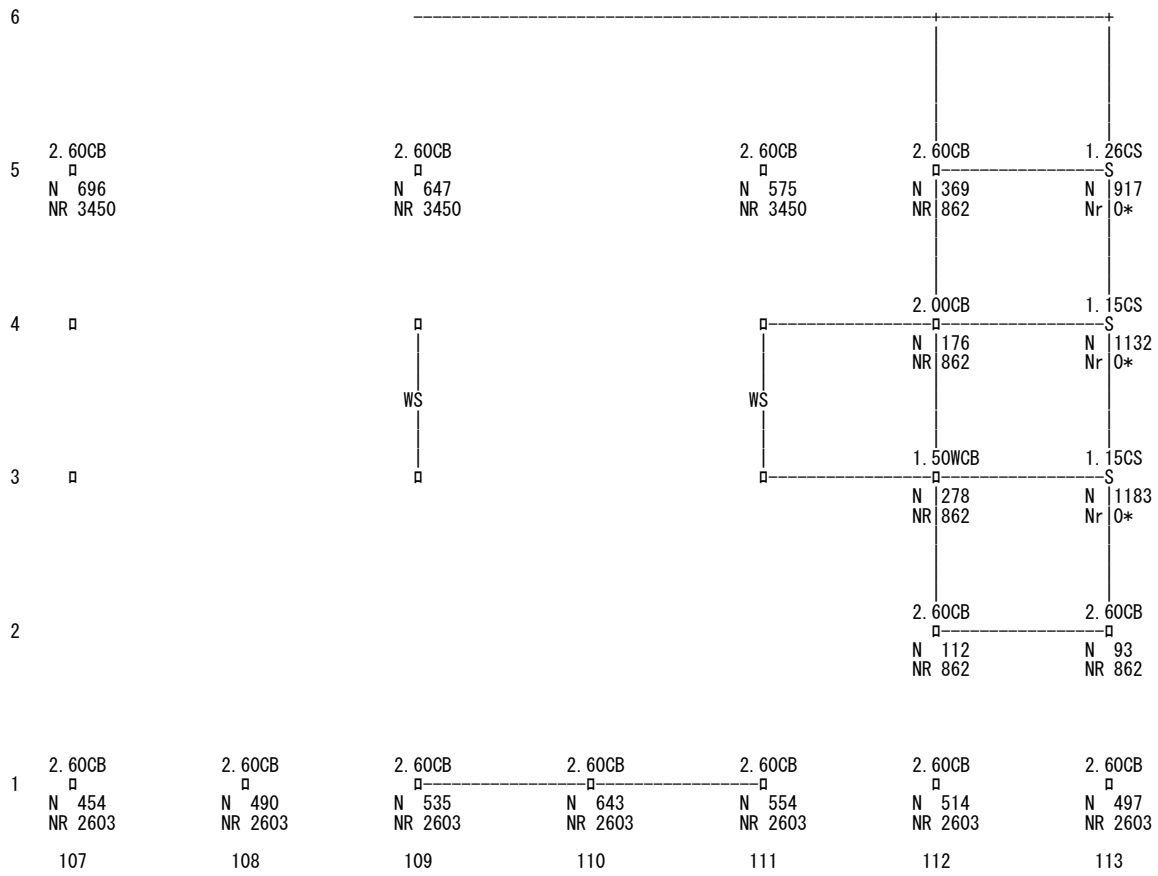
5		2. 60CB □ N 1238 NR 4646		2. 60CB □ N 1075 NR 3450		2. 60CB □ N 696 NR 3450
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

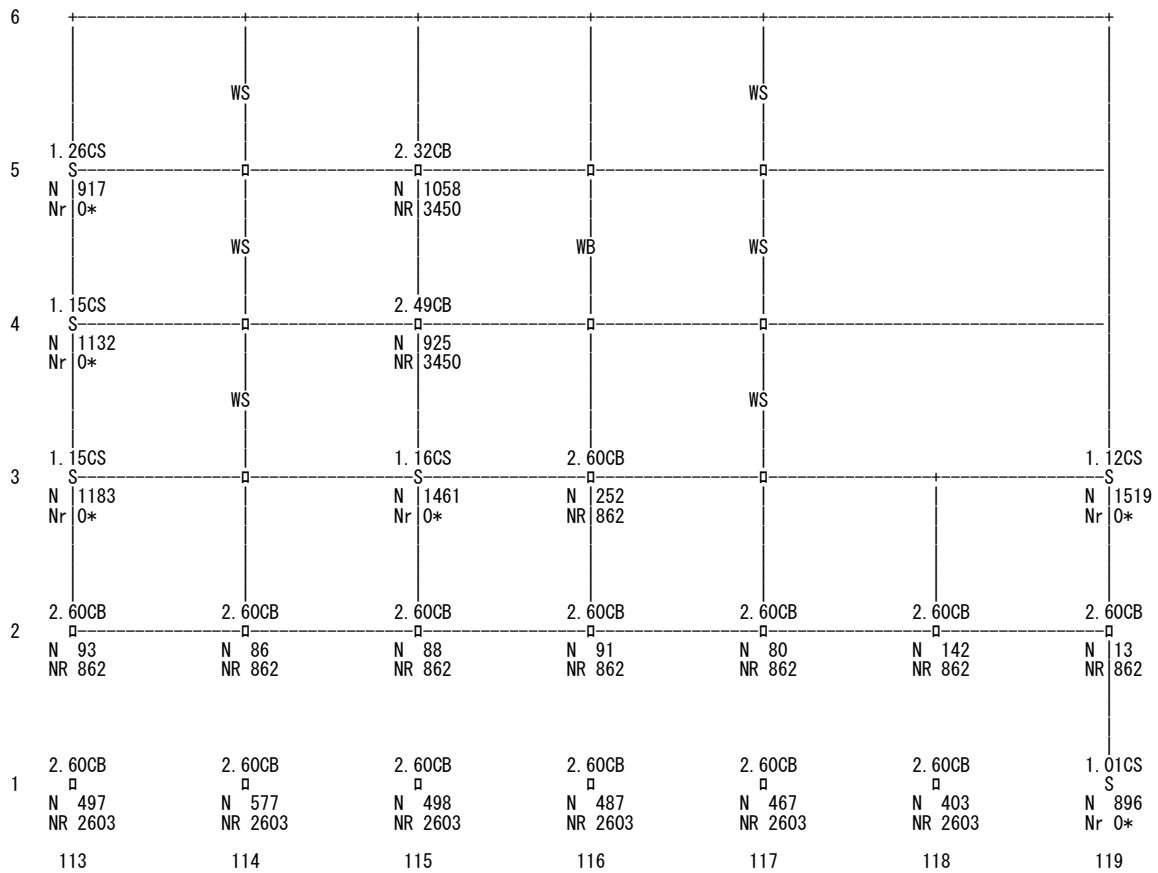
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

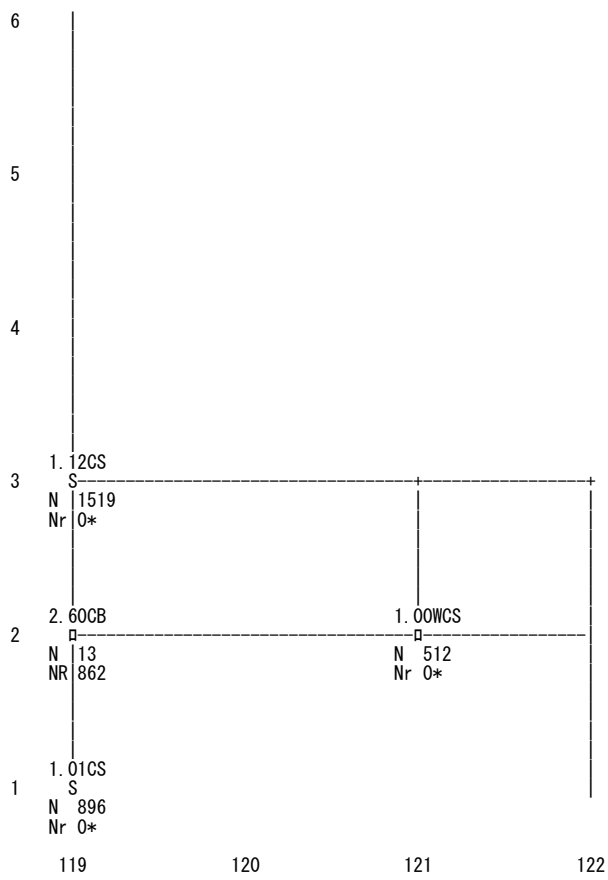
3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

2

1		2. 34CB □ N 877 NR 2603	2. 60CB □ N 385 NR 2603	2. 60CB □ N 462 NR 2603	2. 60CB □ N 485 NR 2603	2. 60CB □ N 454 NR 2603	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=1.50 要検討柱 17 箇所

11

10

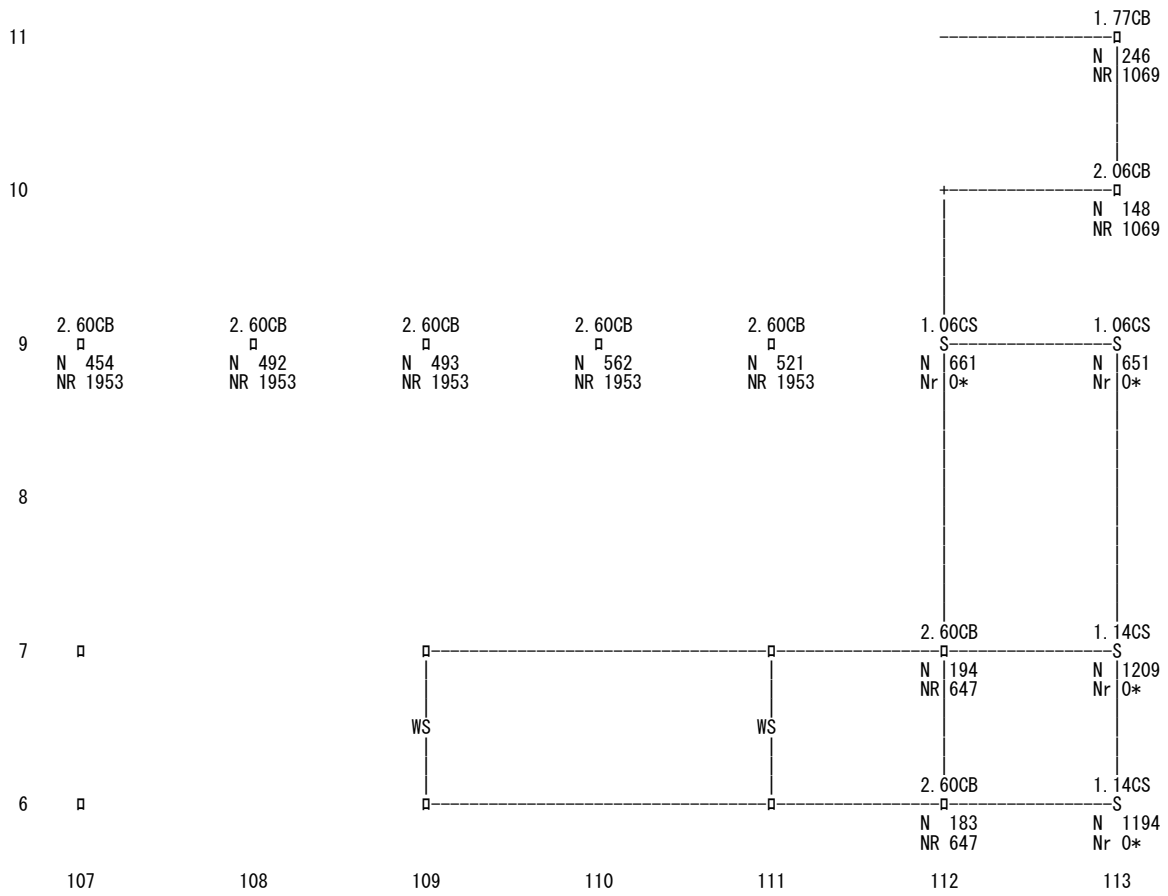
9		2. 37CB □ N 857 NR 1953	2. 60CB □ N 387 NR 1953	2. 60CB □ N 463 NR 1953	2. 60CB □ N 482 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953
---	--	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------	----------------------------------

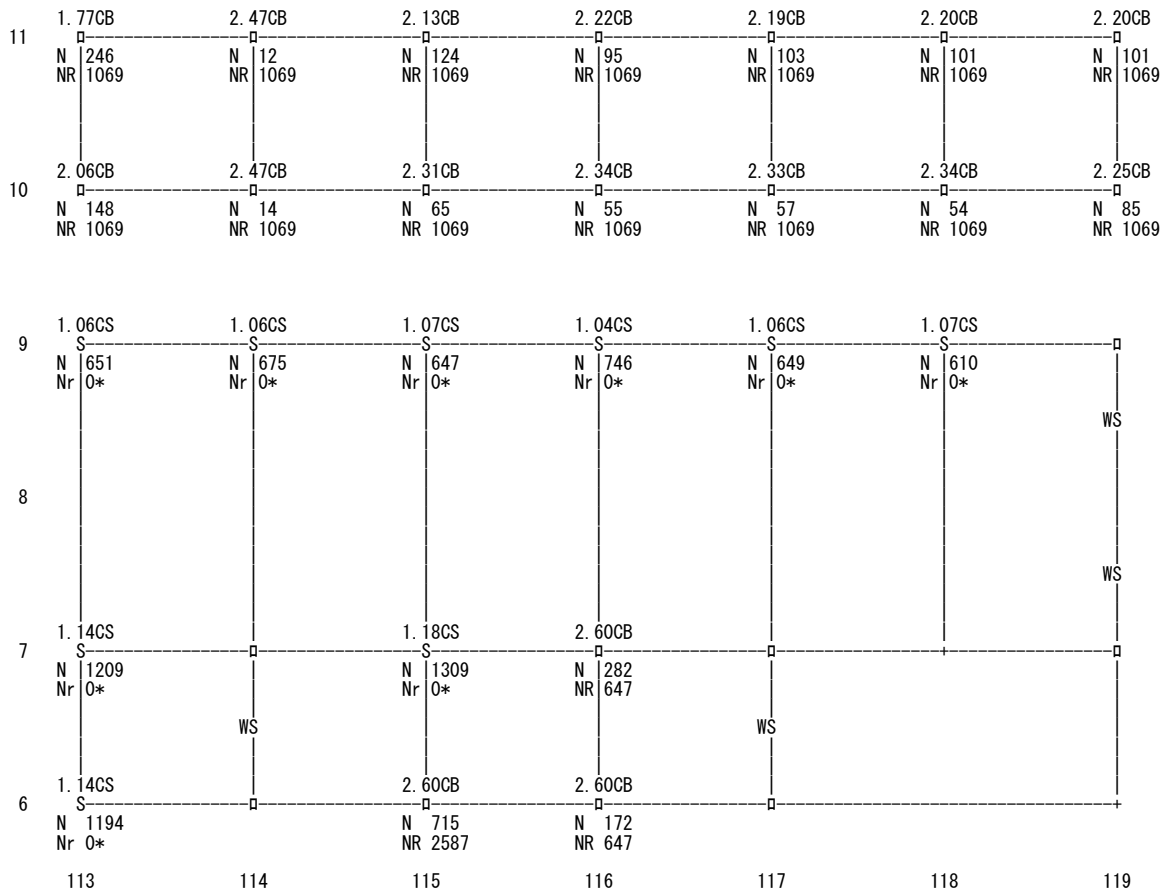
8

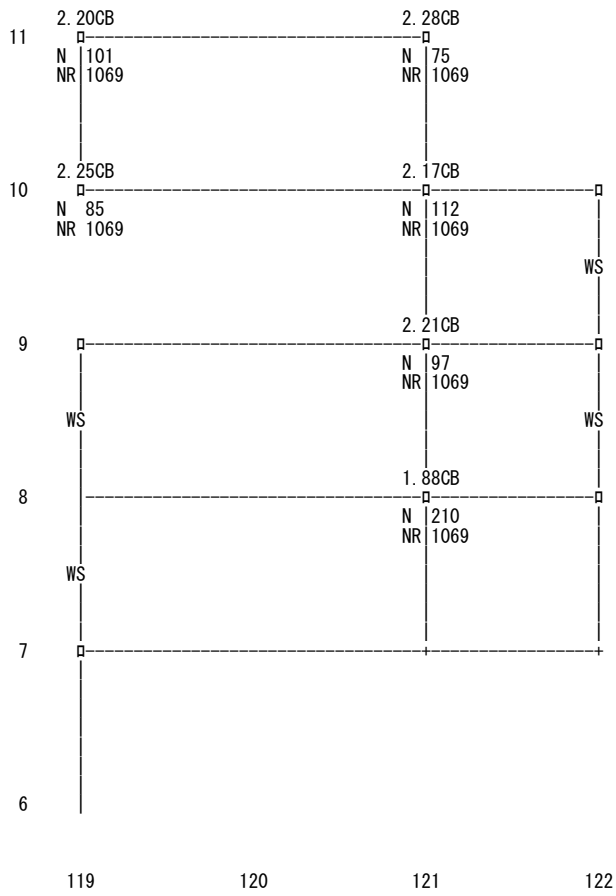
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

5

2. 60CB  
□  
N 1238  
NR 3485

2. 60CB  
□  
N 1075  
NR 2587

2. 60CB  
□  
N 696  
NR 2587

4

□

□

□

3

□

□

□

2

1

2. 34CB  
□  
N 877  
NR 1953

2. 60CB  
□  
N 385  
NR 1953

2. 60CB  
□  
N 462  
NR 1953

2. 60CB  
□  
N 485  
NR 1953

2. 60CB  
□  
N 454  
NR 1953

101

102

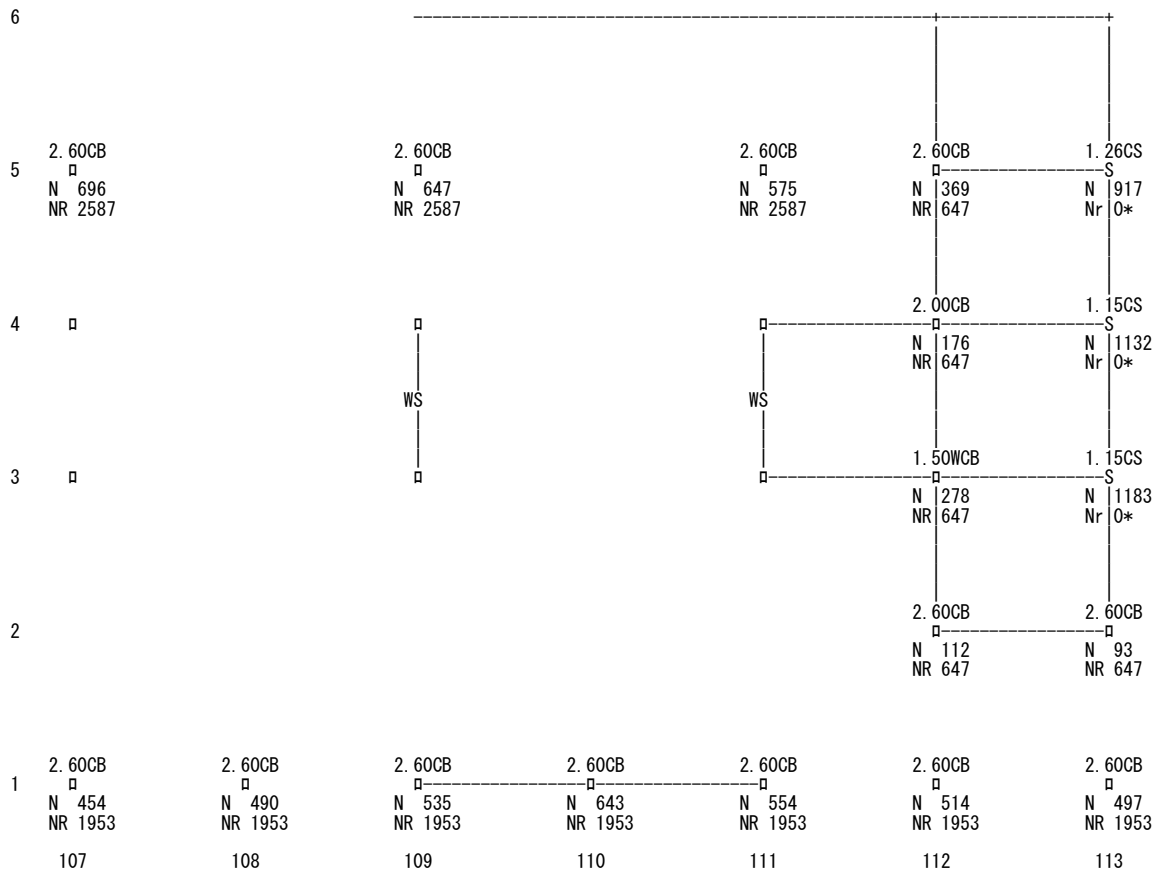
103

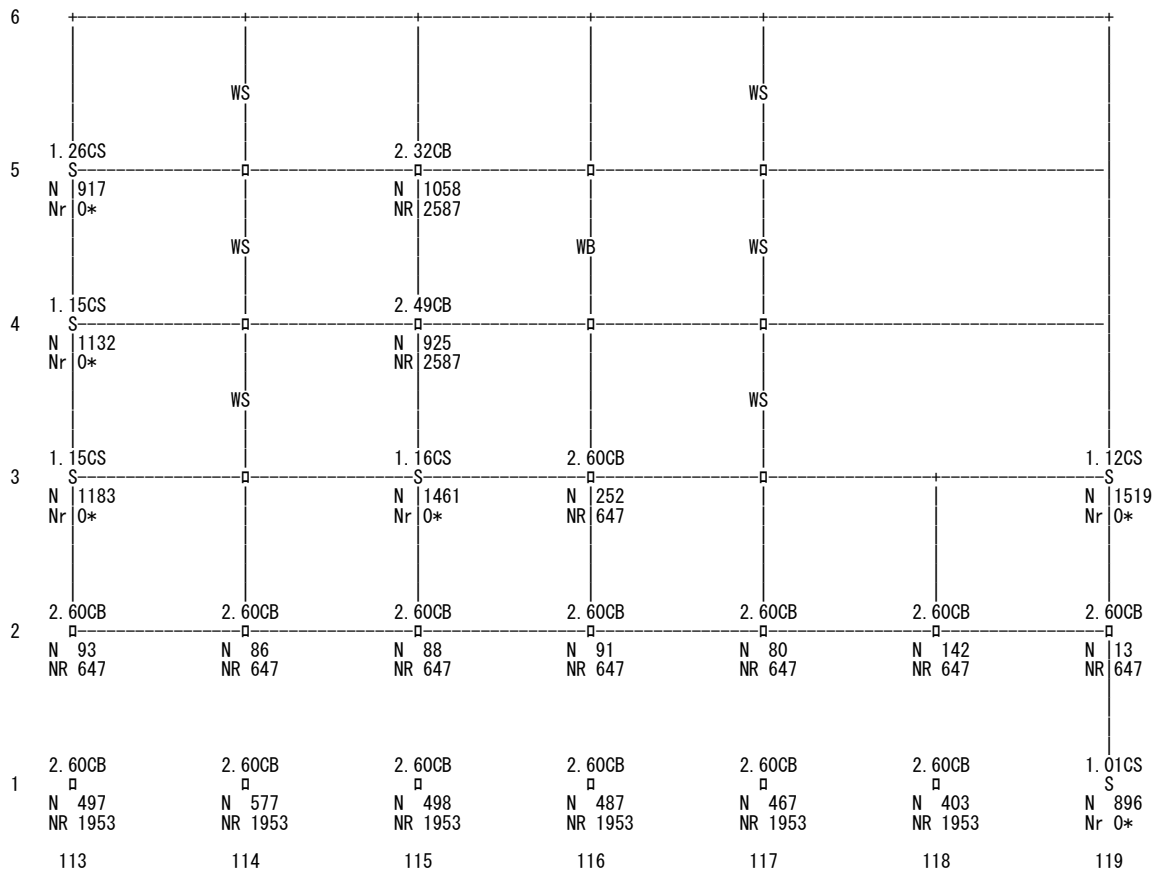
104

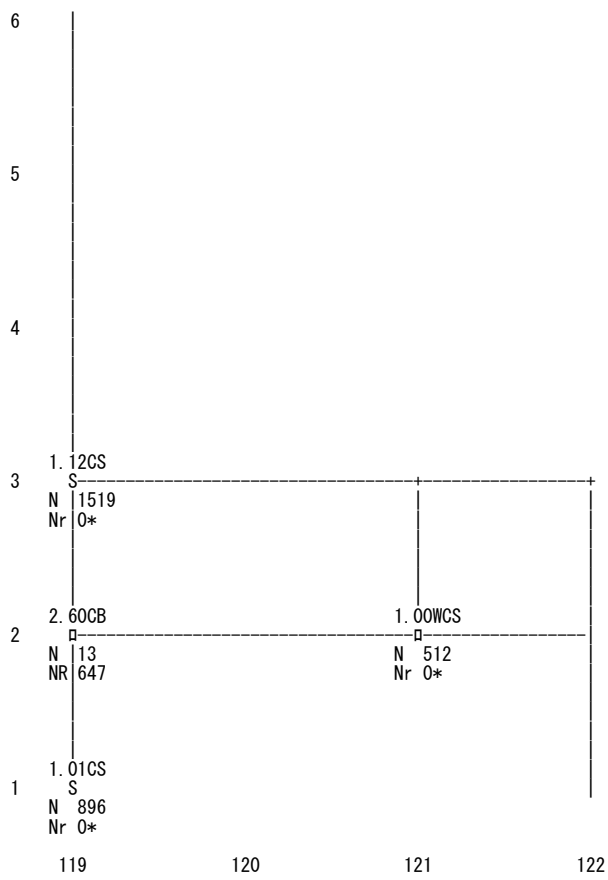
105

106

107









< 1 階 > 検討 F=1.75 要検討柱 18 箇所

11

10

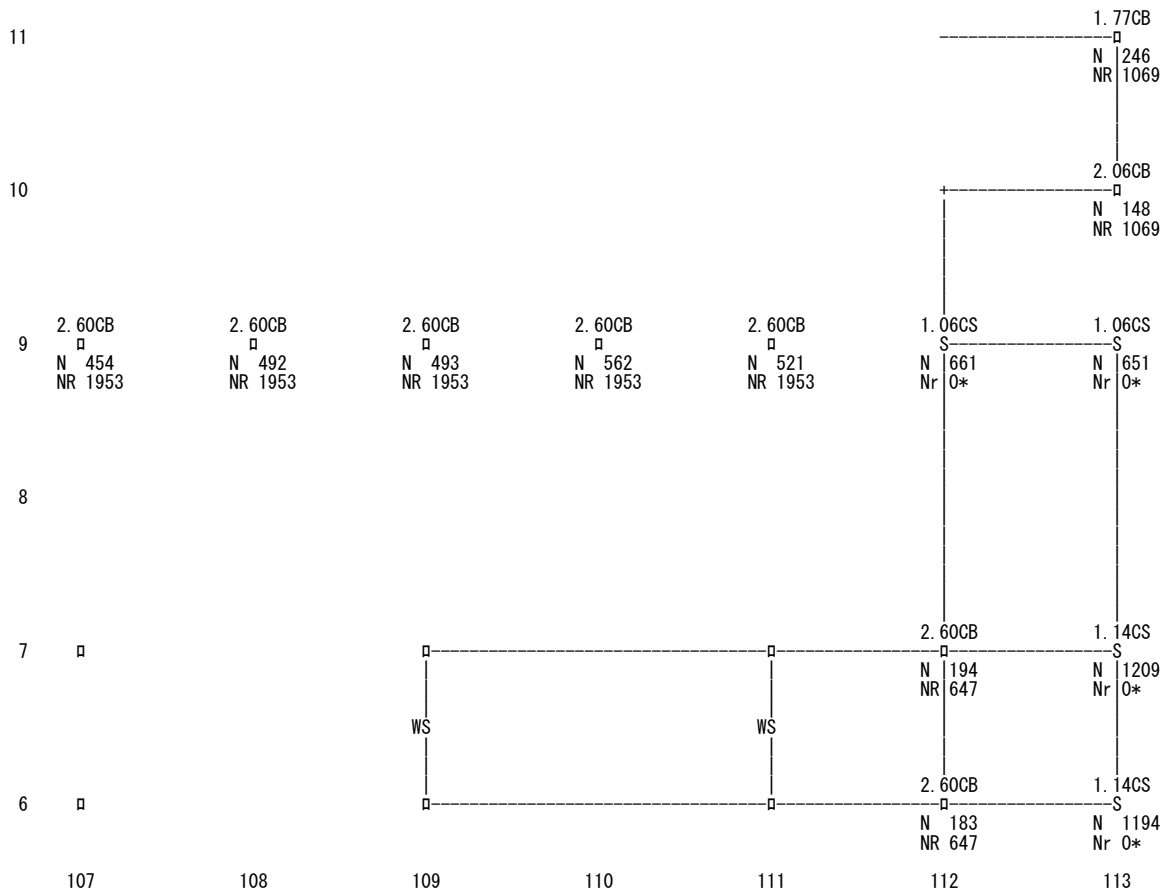
9		2.37CB □ N 857 NR 1953	2.60CB □ N 387 NR 1953	2.60CB □ N 463 NR 1953	2.60CB □ N 482 NR 1953	2.60CB □ N 454 NR 1953
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

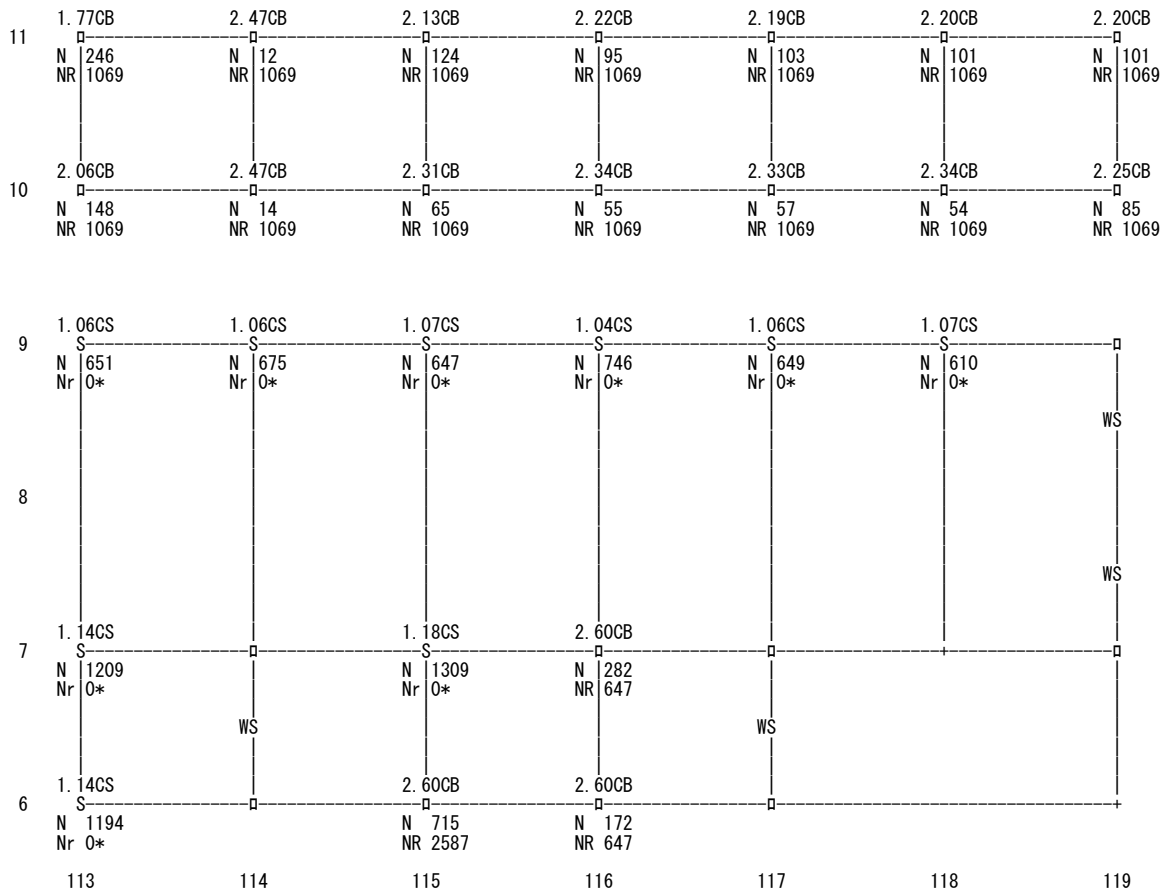
8

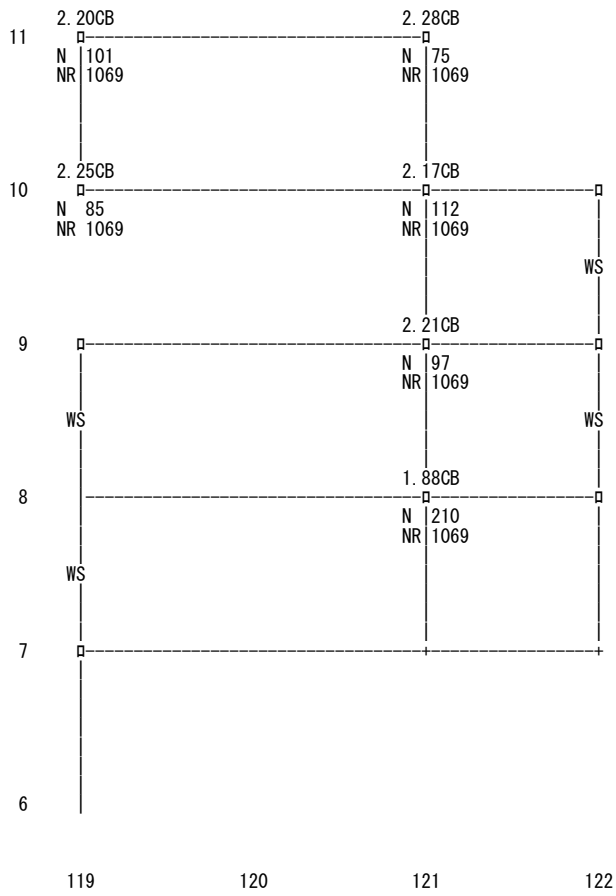
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

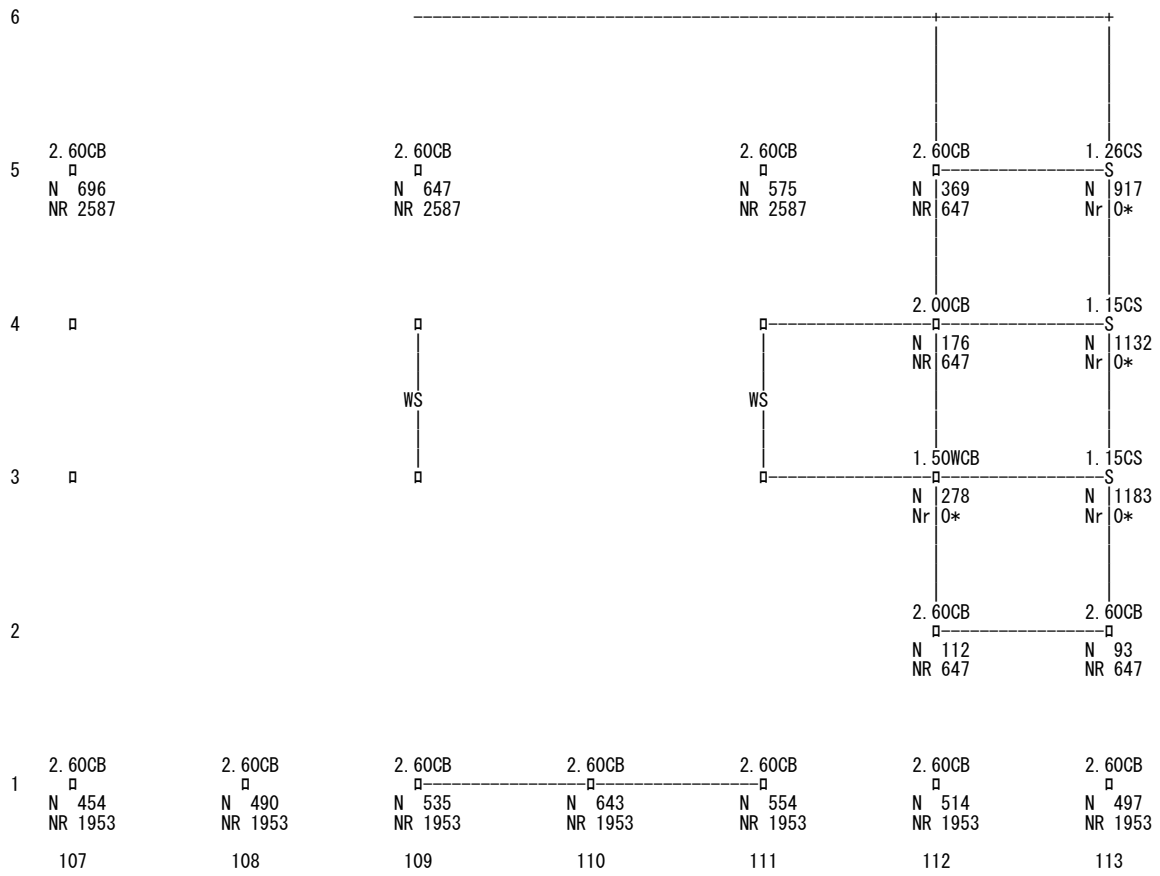
5		2. 60CB □ N 1238 NR 3485		2. 60CB □ N 1075 NR 2587		2. 60CB □ N 696 NR 2587
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

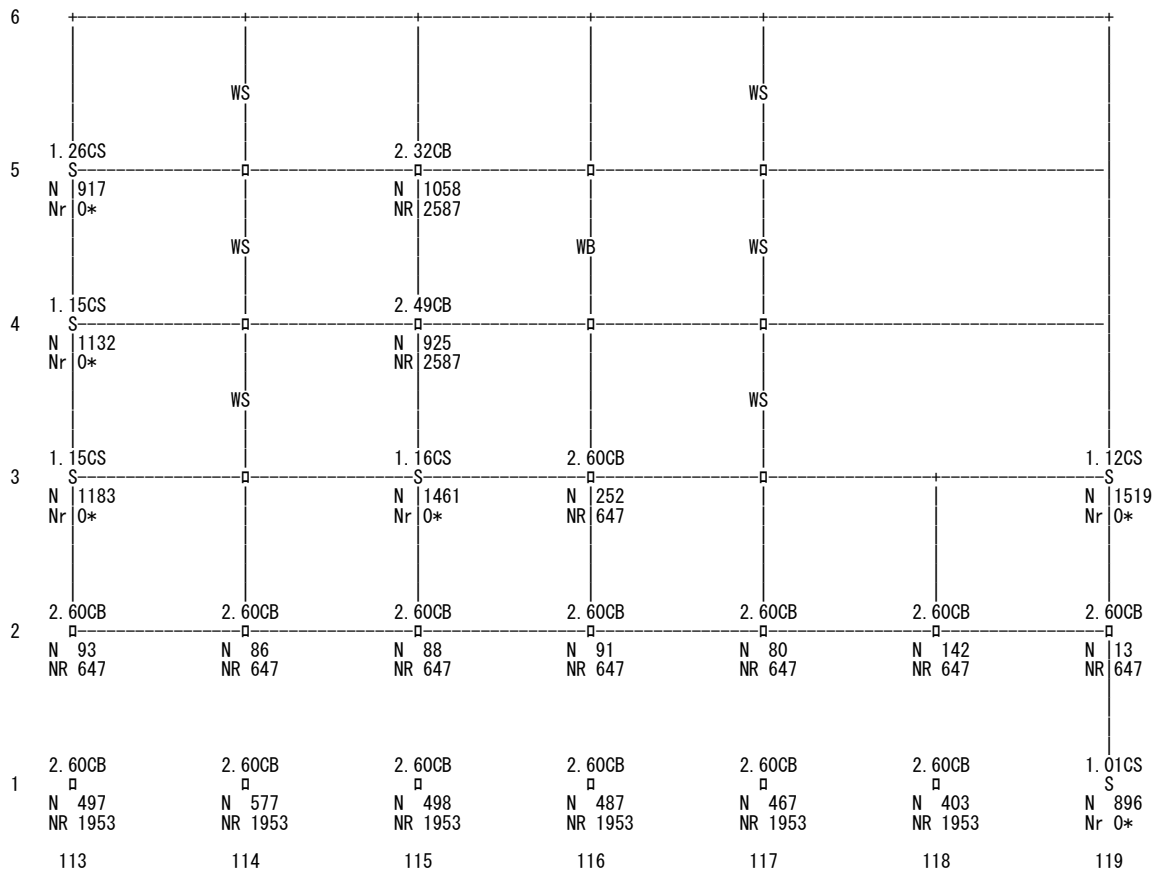
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

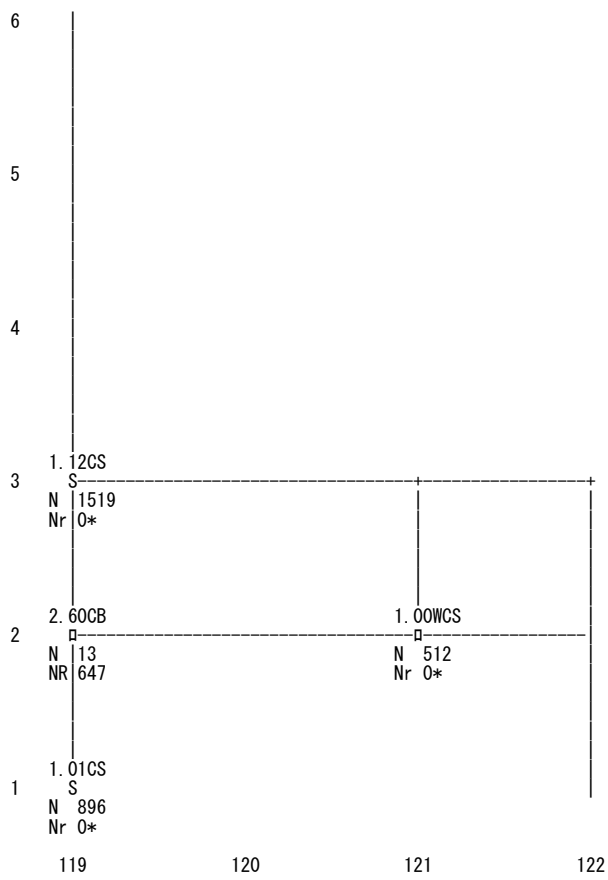
3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

2

1		2. 34CB □ N 877 NR 1953	2. 60CB □ N 385 NR 1953	2. 60CB □ N 462 NR 1953	2. 60CB □ N 485 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=2.00 要検討柱 20 箇所

11

10

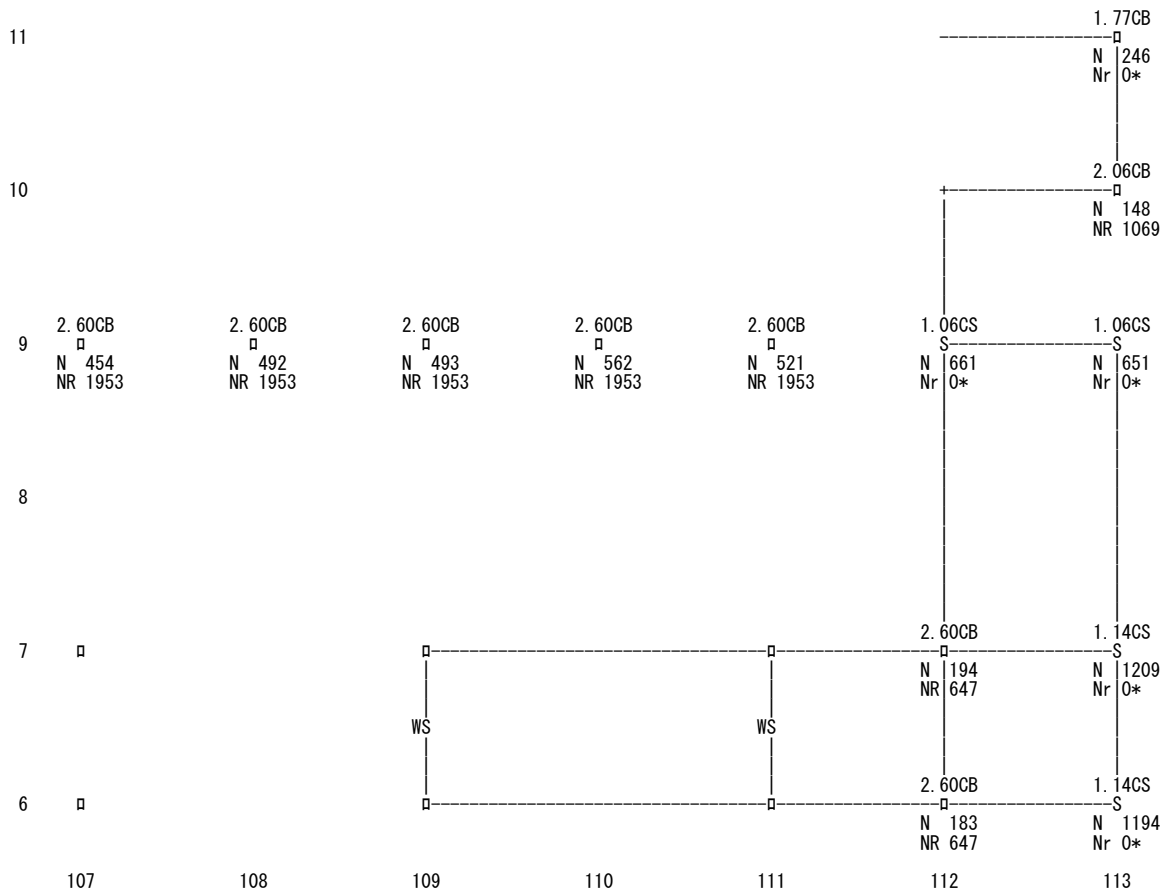
9		2.37CB □ N 857 NR 1953	2.60CB □ N 387 NR 1953	2.60CB □ N 463 NR 1953	2.60CB □ N 482 NR 1953	2.60CB □ N 454 NR 1953
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

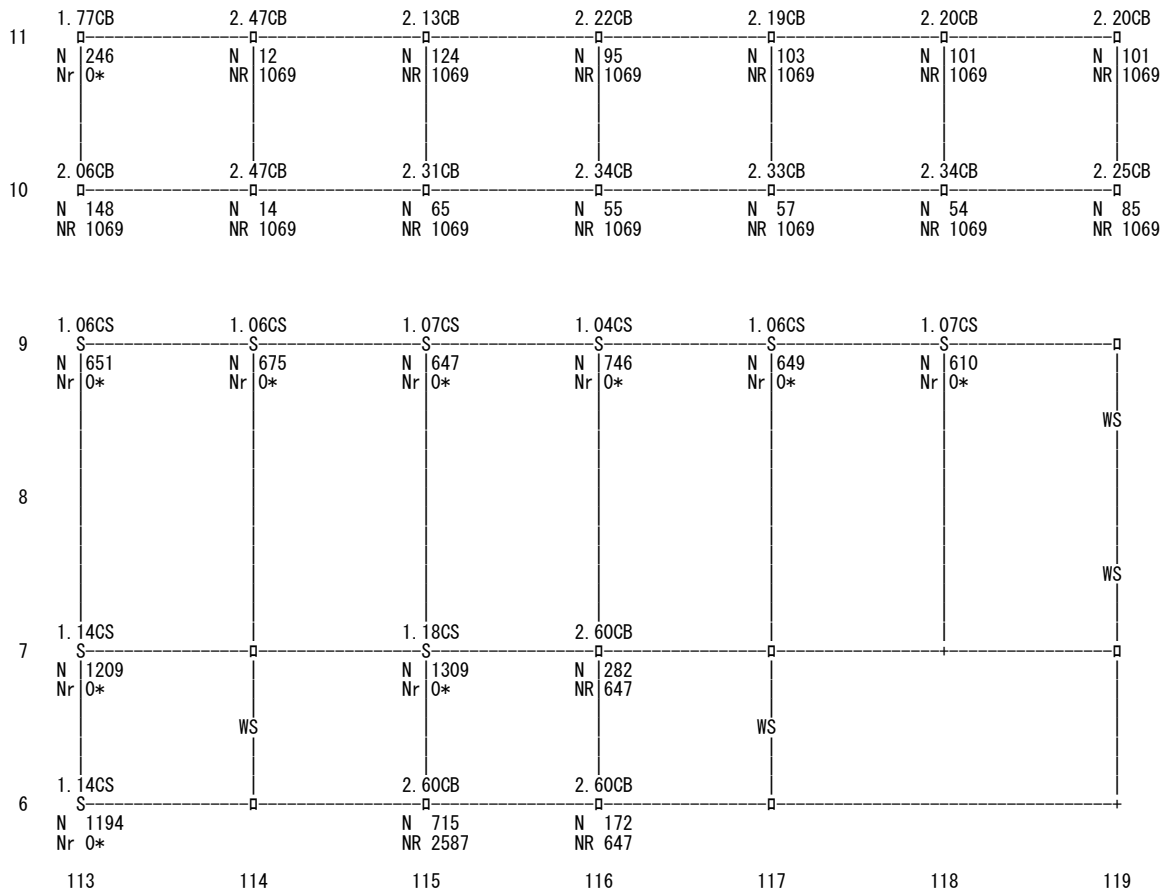
8

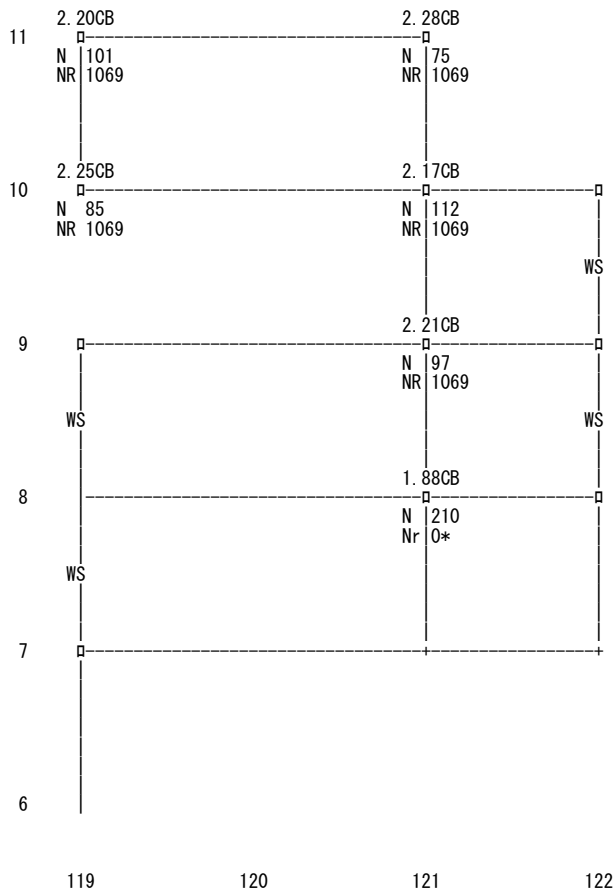
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

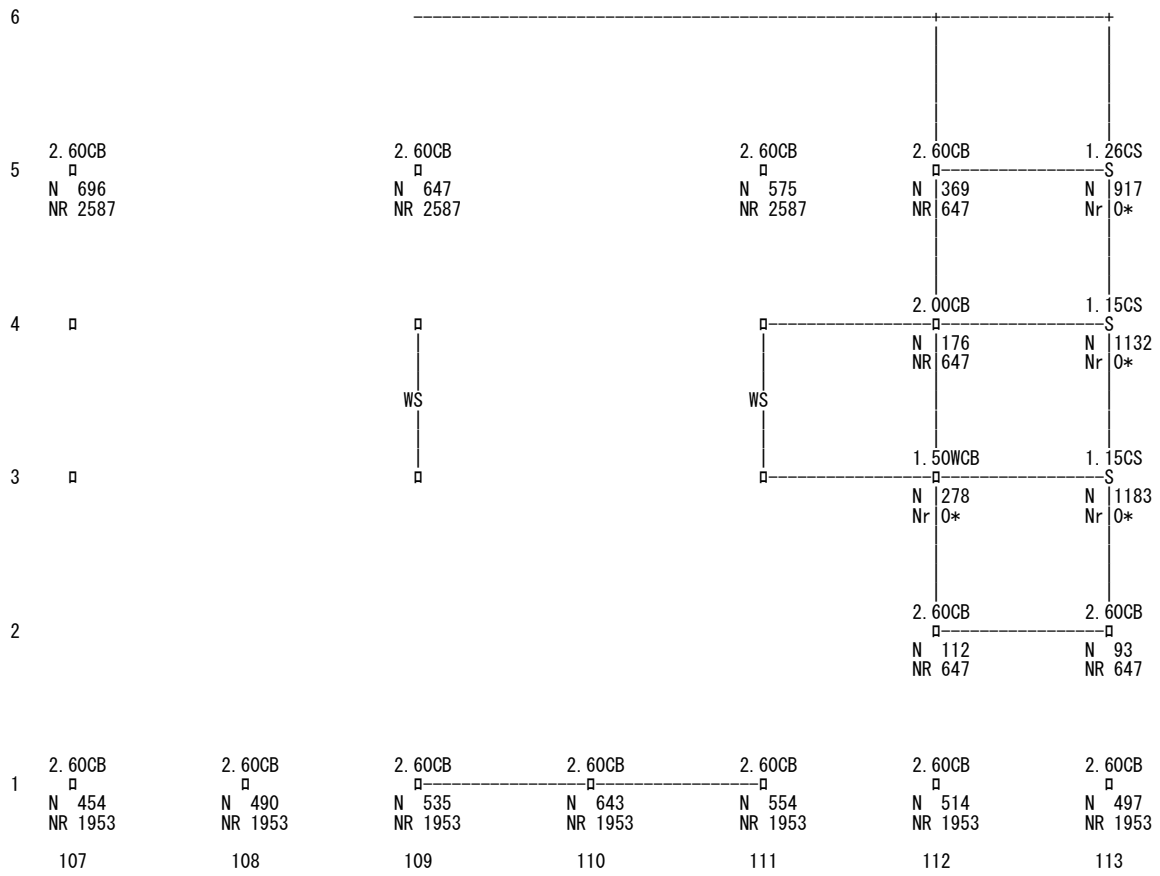
5		2. 60CB □ N 1238 NR 3485		2. 60CB □ N 1075 NR 2587		2. 60CB □ N 696 NR 2587
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

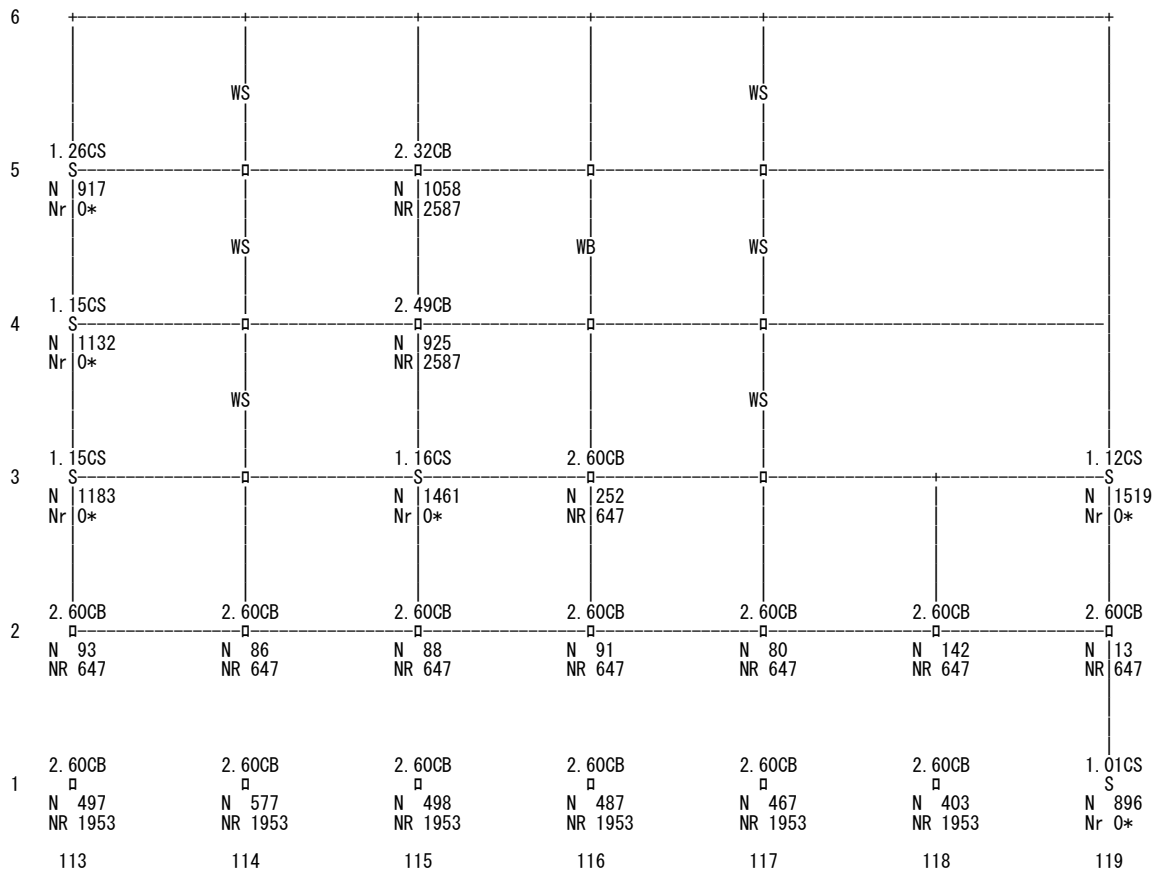
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

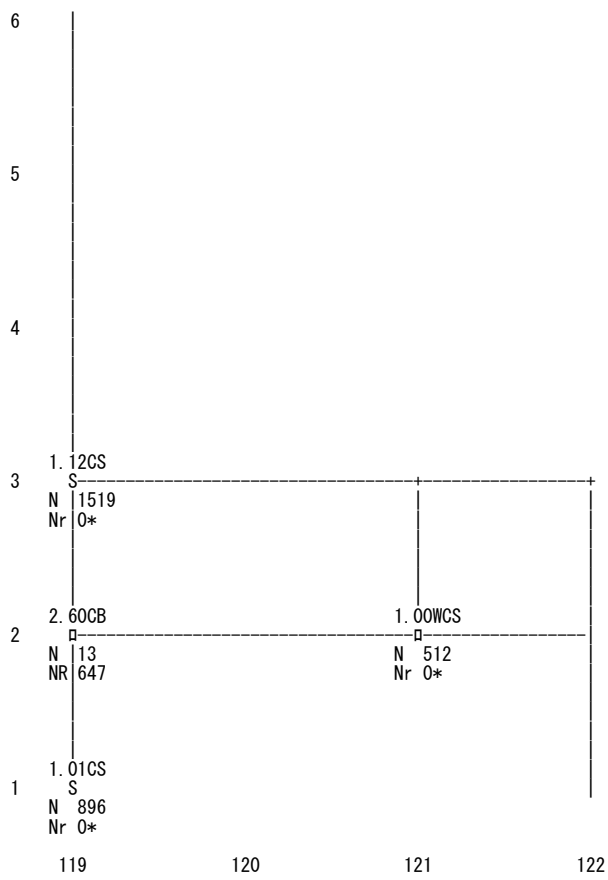
3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

2

1		2. 34CB □ N 877 NR 1953	2. 60CB □ N 385 NR 1953	2. 60CB □ N 462 NR 1953	2. 60CB □ N 485 NR 1953	2. 60CB □ N 454 NR 1953	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=2.25 要検討柱 29 箇所

11

10

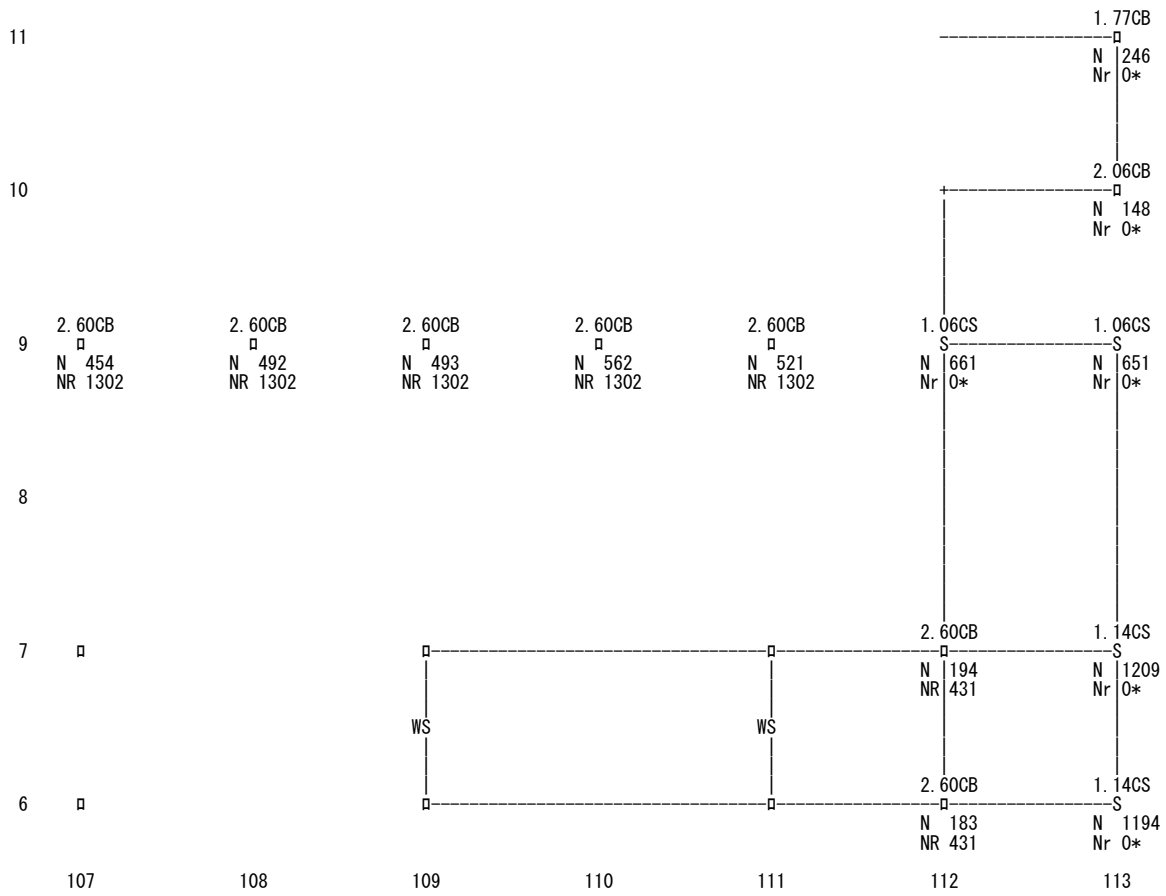
9		2.37CB □ N 857 NR 1302	2.60CB □ N 387 NR 1302	2.60CB □ N 463 NR 1302	2.60CB □ N 482 NR 1302	2.60CB □ N 454 NR 1302
---	--	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

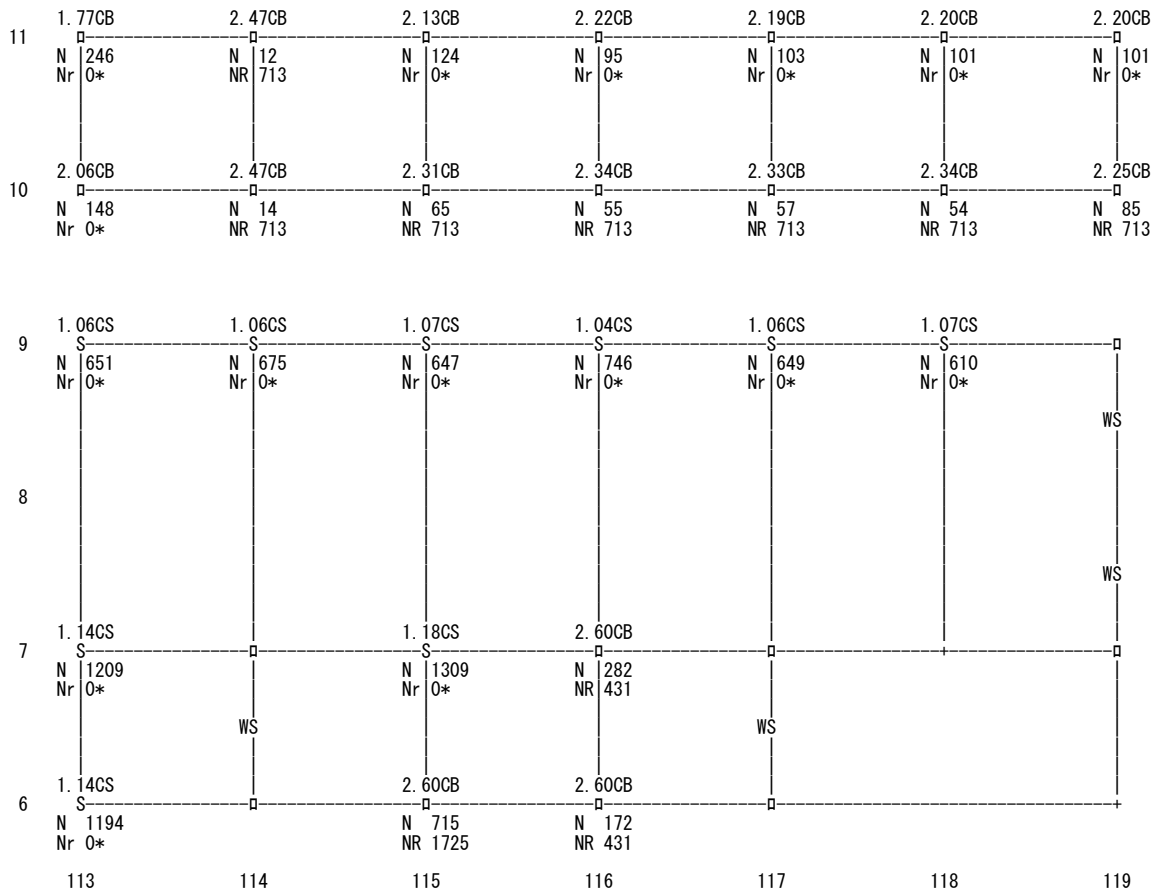
8

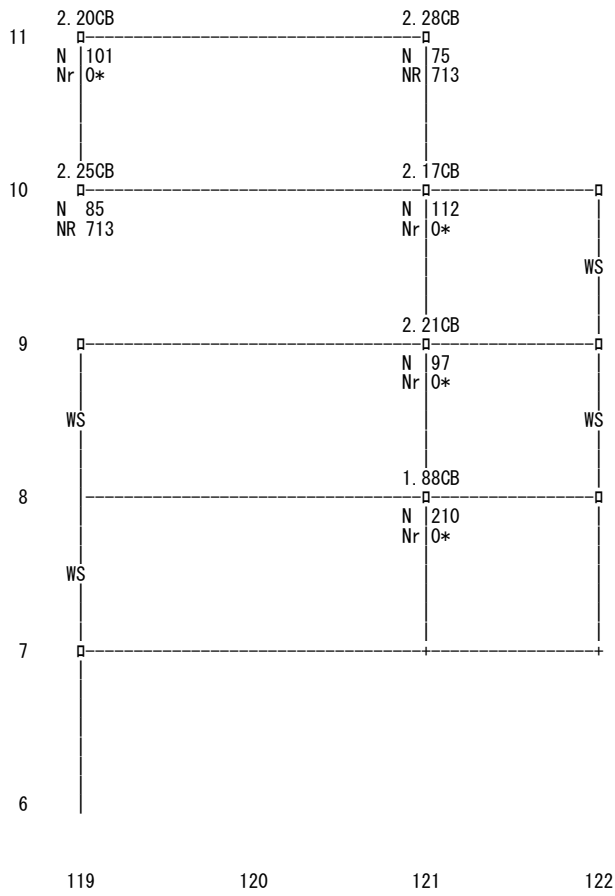
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

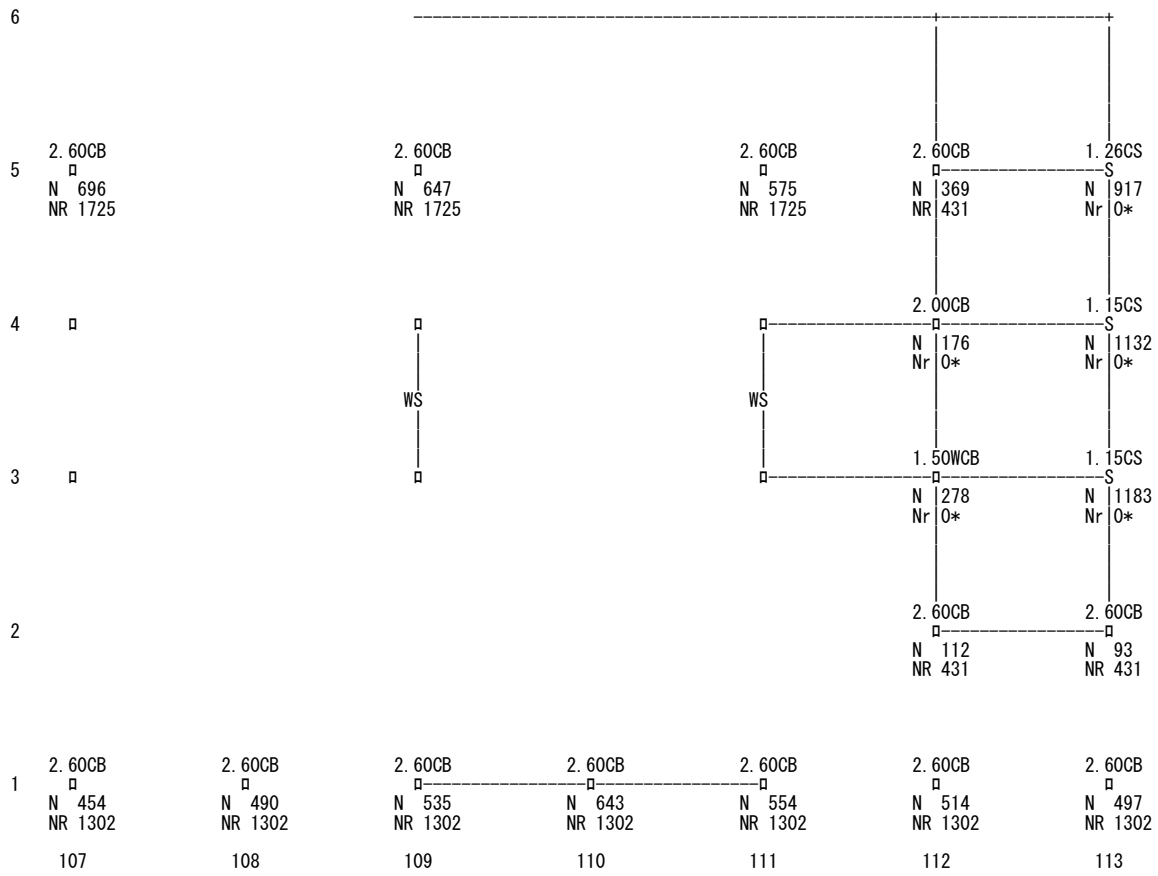
5		2. 60CB □ N 1238 NR 2323		2. 60CB □ N 1075 NR 1725		2. 60CB □ N 696 NR 1725
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

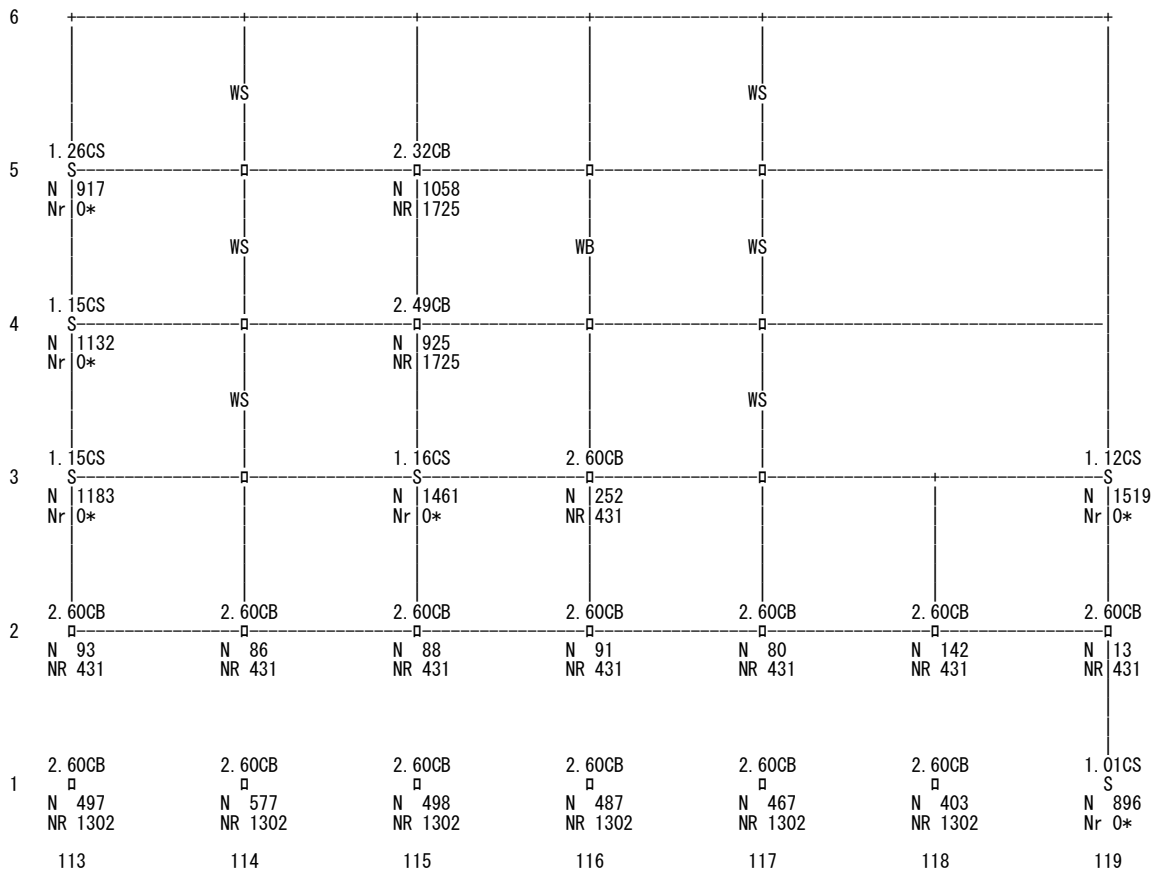
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

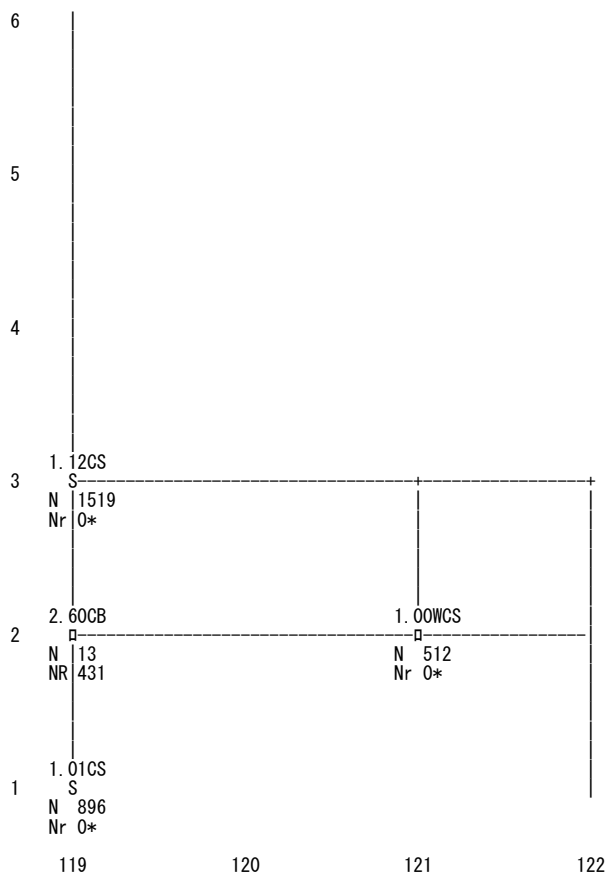
3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

2

1		2. 34CB □ N 877 NR 1302	2. 60CB □ N 385 NR 1302	2. 60CB □ N 462 NR 1302	2. 60CB □ N 485 NR 1302	2. 60CB □ N 454 NR 1302	
	101	102	103	104	105	106	107









< 1 階 > 検討 F=2.60 要検討柱 41 箇所

11

10

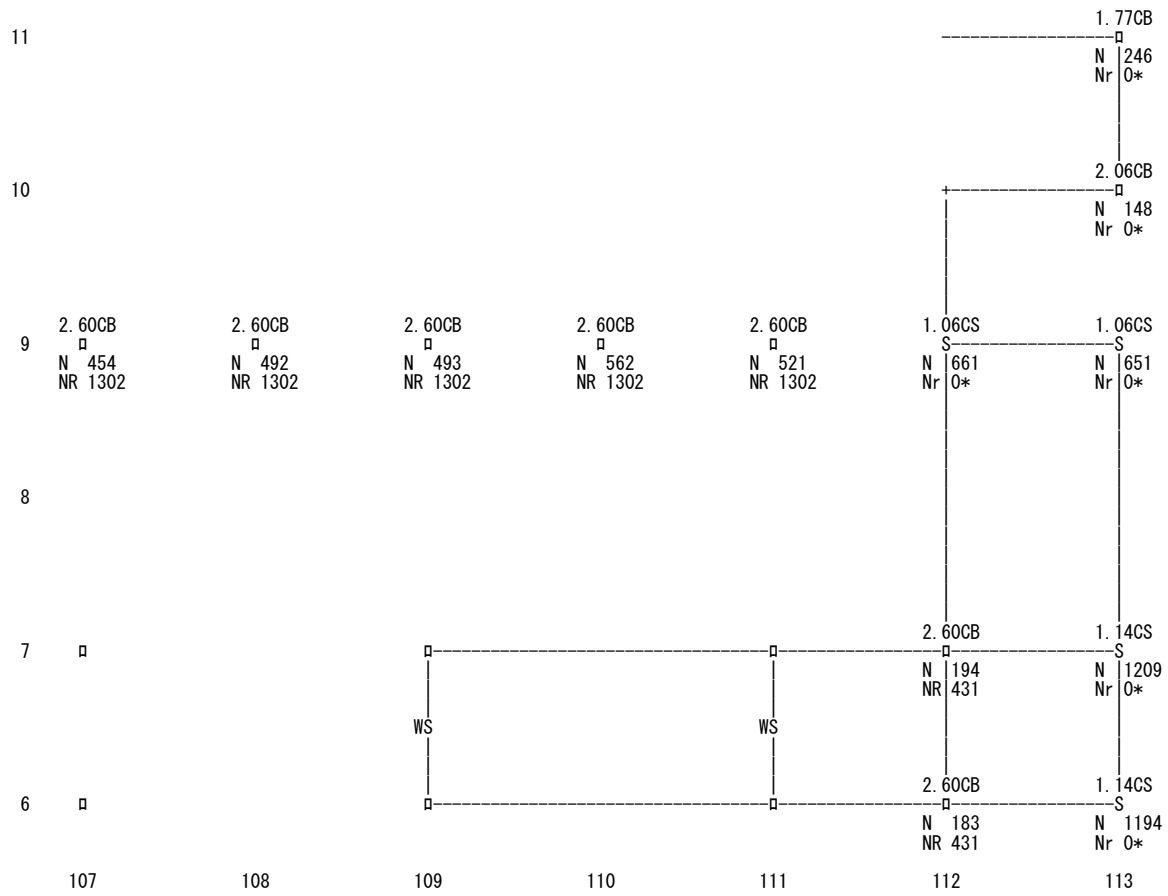
9		2.37CB □ N 857 Nr 0*	2.60CB □ N 387 NR 1302	2.60CB □ N 463 NR 1302	2.60CB □ N 482 NR 1302	2.60CB □ N 454 NR 1302
---	--	-------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------	---------------------------------

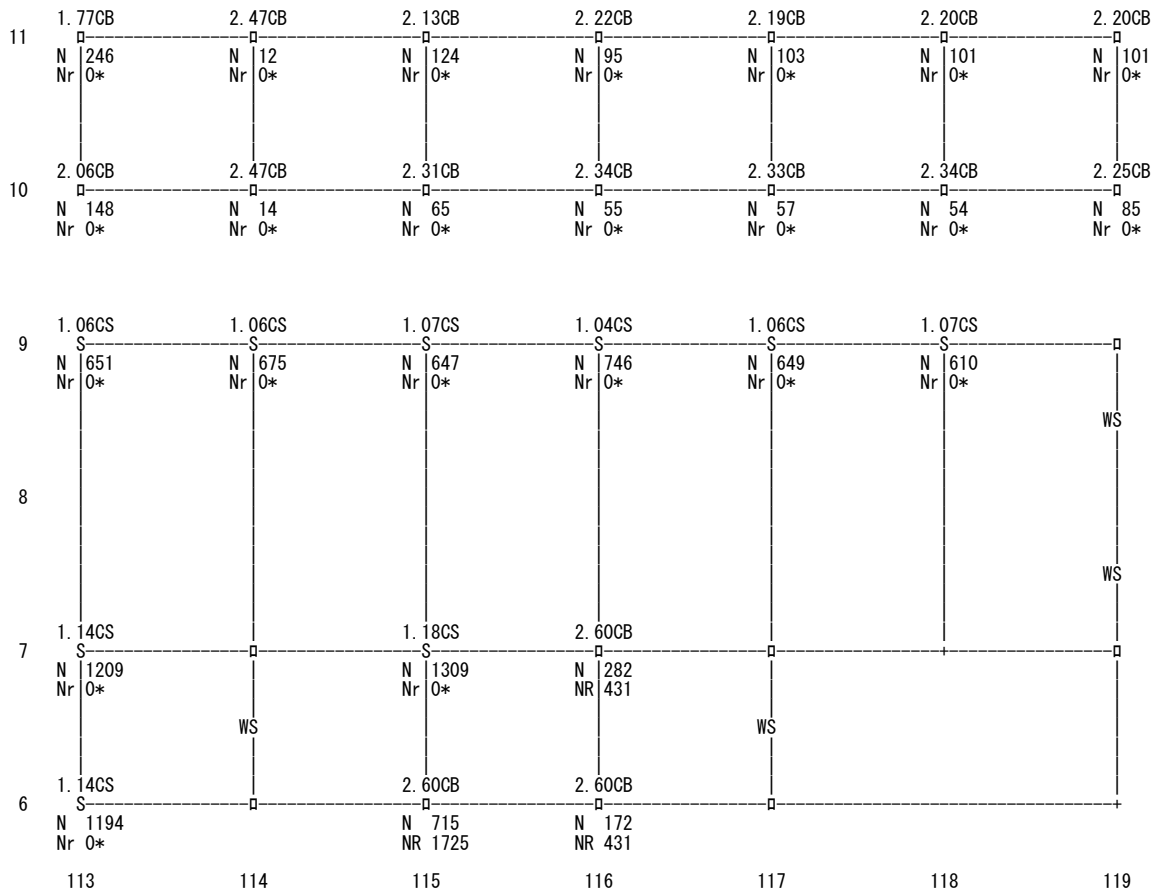
8

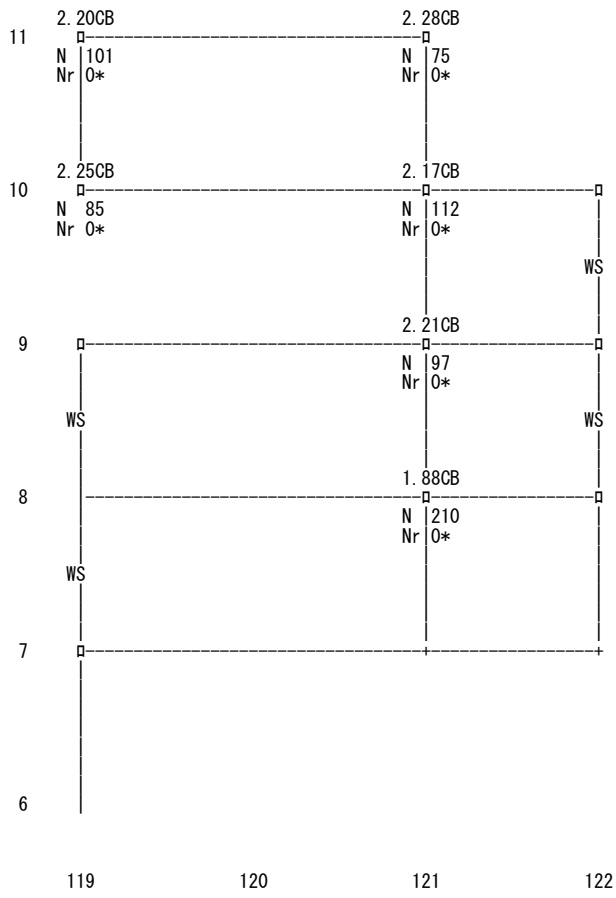
7		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

6		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

101	102	103	104	105	106	107
-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----







6

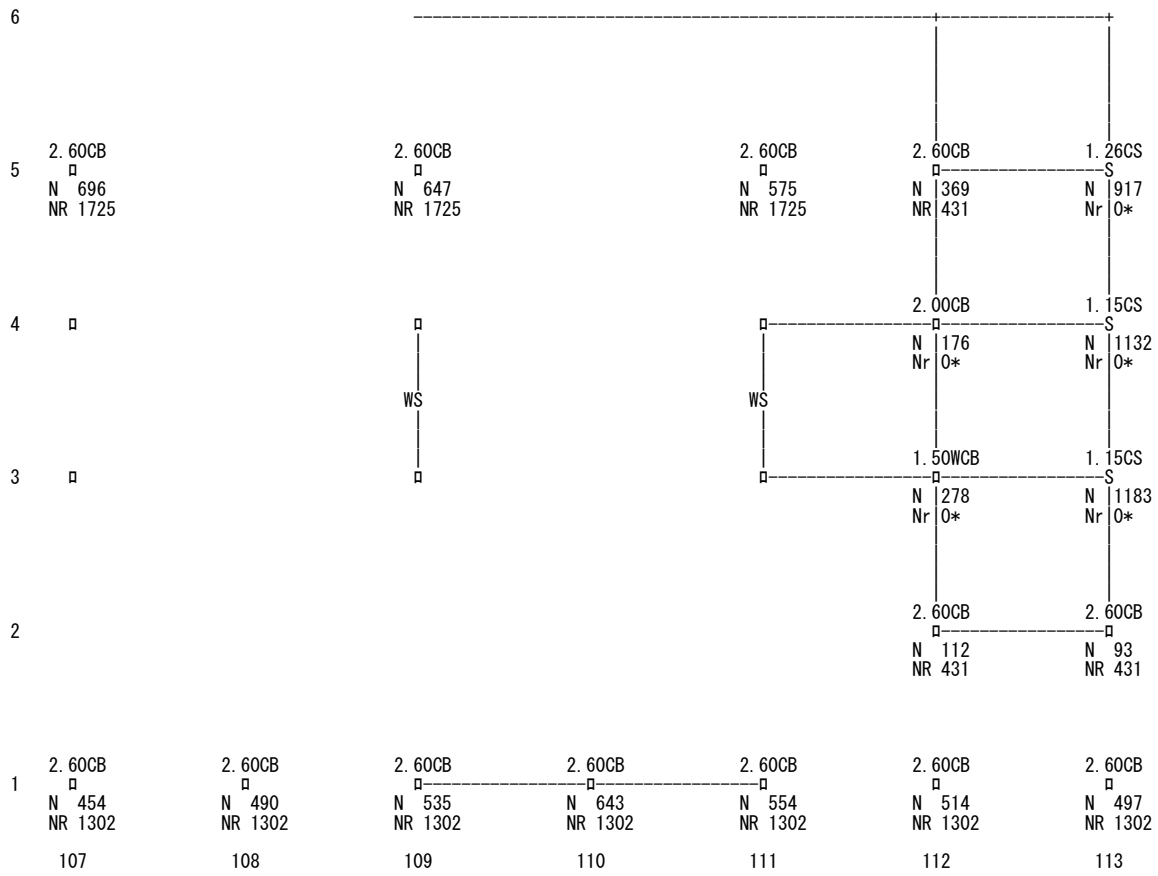
5		2. 60CB □ N 1238 NR 2323		2. 60CB □ N 1075 NR 1725		2. 60CB □ N 696 NR 1725
---	--	-----------------------------------	--	-----------------------------------	--	----------------------------------

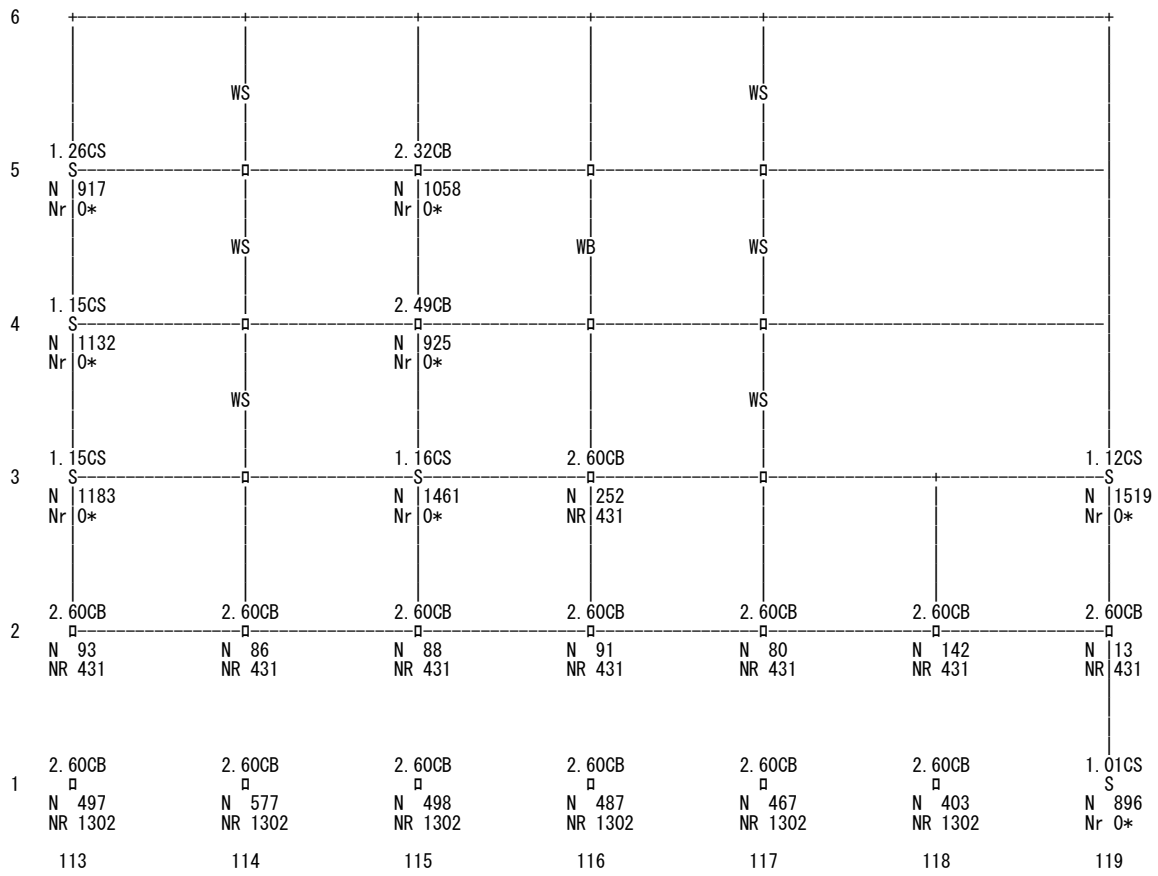
4		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

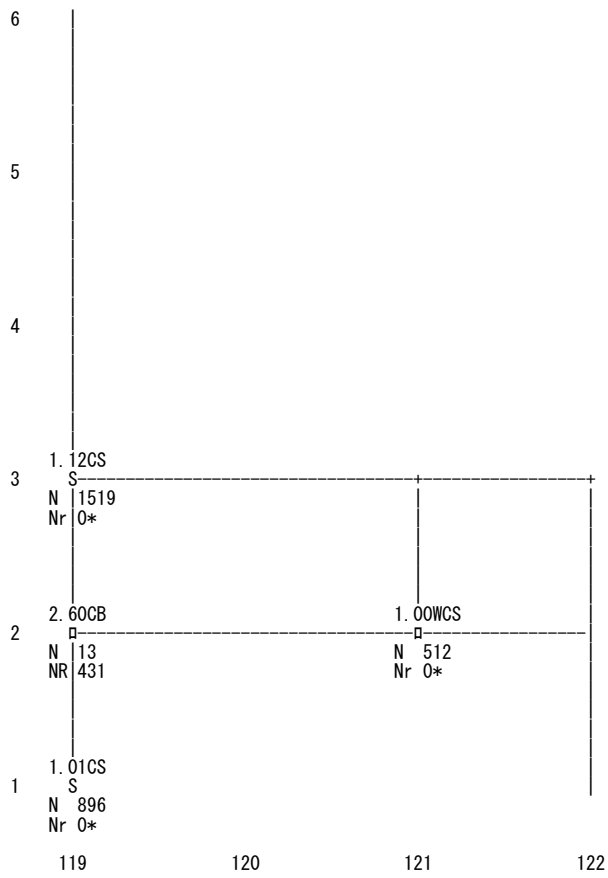
3		□		□		□
---	--	---	--	---	--	---

2

1		2. 34CB □ N 877 Nr 0*	2. 60CB □ N 385 NR 1302	2. 60CB □ N 462 NR 1302	2. 60CB □ N 485 NR 1302	2. 60CB □ N 454 NR 1302	
	101	102	103	104	105	106	107









【グループ単位の各種柱・壁ごとのQuとF指標】 Y方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

- ΣW : その階より上の建物全重量 (kN) CB : 曲げ柱、曲げ袖壁付柱 (ho/Ho ≤ 0.75)
- G-No : グループ番号 CS : 極脆性柱、せん断柱
- F, Fu : グループのF指標, 終局限界F指標 W : 曲げ壁、せん断壁、曲げ柱型付壁、せん断柱型付壁、曲げ袖壁付柱 (ho/Ho > 0.75)、せん断袖壁付柱
- Qu(CB) : グループのCB部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (CB) : グループのCB部材のC指標値の総和
- Qu(CS) : グループのCS部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (CS) : グループのCS部材のC指標値の総和
- Qu(W) : グループのW部材の終局時保有せん断力の総和 (kN) C (W) : グループの壁のC指標値の総和 (RC部材)
- ΣQu : グループの終局時保有せん断力の総和 (kN) ΣC : グループのC指標値

< 3階 > RC ΣW= 24416

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)						256	1491	1440		1195	10405		
Qu(CS)	564	624		891									
Qu(W)		21248					1398						
ΣQu	564	21871		891		256	2889	1440		1195	10405		
C (CB)						0.010	0.061	0.059		0.049	0.426		
C (CS)	0.023	0.026		0.036									
C (W)		0.870					0.057						
ΣC	0.023	0.896		0.036		0.010	0.118	0.059		0.049	0.426		

< 2階 > RC ΣW= 57647

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)						6573							
Qu(CS)				911			1259			930	6466		
Qu(W)		45111					3528						
ΣQu		45111		911	6573		4787			930	6466		
C (CB)					0.114		0.022			0.016	0.112		
C (CS)				0.016									
C (W)		0.783					0.061						
ΣC		0.783		0.016	0.114		0.083			0.016	0.112		

< 1階 > RC ΣW= 76935

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
Qu(CB)								324	1277	2391	7785		
Qu(CS)		4110	4093	540									
Qu(W)		60757			3420		4747						
ΣQu		64867	4093	540	3420		4747	324	1277	2391	7785		
C (CB)								0.004	0.017	0.031	0.101		
C (CS)		0.053	0.053	0.007									
C (W)		0.790			0.044		0.062						
ΣC		0.843	0.053	0.007	0.044		0.062	0.004	0.017	0.031	0.101		

【グループ単位の各種柱・壁の $\alpha$ と $\alpha C$ 】 Y方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

- $\Sigma W$  : その階より上の建物全重量 (kN)
- G-No : グループ番号
- F, Fu : グループのF指標, 終局限界F指標
- $\alpha$  (CB) : グループのCB部材の強度寄与係数
- $\alpha$  (CS) : グループのCS部材の強度寄与係数
- $\alpha$  (W) : グループのW部材の強度寄与係数 (RC部材)
- CB部材 : 曲げ柱、曲げ袖壁付柱 ( $h_o/H_o \leq 0.75$ )
- CS部材 : 極脆性柱、せん断柱
- W部材 : 曲げ壁、せん断壁、曲げ柱型付壁、せん断柱型付壁、曲げ袖壁付柱 ( $h_o/H_o > 0.75$ )、せん断袖壁付柱
- $\alpha C$  (CB) : グループの曲げ柱の強度寄与係数  $\times$  C指標値
- $\alpha C$  (CS) : グループのせん断柱の強度寄与係数  $\times$  C指標値
- $\alpha C$  (W) : グループの壁の強度寄与係数  $\times$  C指標値 (RC部材)

< 3階 > RC  $\Sigma W = 24416$

(第1グループ靱性指標が $F=0.8$ の場合)

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	---	---	---	0.559	0.510	0.510	---	0.510	0.510	---	---
$\alpha$ (CS)	1.000	0.625	---	0.518	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	0.650	---	---	---	---	0.650	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	---	---	---	0.006	0.031	0.030	---	0.025	0.217	---	---
$\alpha C$ (CS)	0.023	0.016	---	0.019	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	0.566	---	---	---	---	0.037	---	---	---	---	---	---

(第1グループ靱性指標が $1.00 \leq F < 1.10$ の場合)

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	---	---	---	0.817	0.720	0.720	---	0.720	0.720	---	---
$\alpha$ (CS)	---	0.914	---	0.731	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	1.000	---	---	---	---	1.000	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	---	---	---	0.009	0.044	0.042	---	0.035	0.307	---	---
$\alpha C$ (CS)	---	0.023	---	0.027	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	0.870	---	---	---	---	0.057	---	---	---	---	---	---

(第1グループ靱性指標が $1.10 \leq F < 1.20$ の場合)

	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
G-No													
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha$ (W)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CB)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (CS)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
$\alpha C$ (W)	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

(第1グループ韌性指標が $1.20 \leq F < 1.27$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	1.000	0.929	0.929	----	0.929	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	0.943	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	0.010	0.057	0.055	----	0.045	0.396	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	0.034	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.057	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.27 \leq F$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	1.000	1.000	1.000	----	1.000	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	0.010	0.061	0.059	----	0.049	0.426	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.057	----	----	----	----	----	----

< 2階 > RC  $\Sigma W = 57647$ (第1グループ韌性指標が $F = 0.8$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.00 \leq F < 1.10$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.720	----	0.720	----	----	0.720	0.720	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	0.766	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	1.000	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.082	----	0.016	----	----	0.012	0.081	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	0.012	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.783	----	----	----	----	0.061	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.10 \leq F < 1.20$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 靱性指標が  $1.20 \leq F < 1.27$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	0.929	----	0.929	----	----	0.929	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	0.988	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.106	----	0.020	----	----	0.015	0.104	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	0.016	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.061	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 靱性指標が  $1.27 \leq F$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	1.000	----	1.000	----	----	1.000	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	0.114	----	0.022	----	----	0.016	0.112	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	0.061	----	----	----	----	----	----

< 1階 > RC  $\Sigma W = 76935$ (第1グループ) 靱性指標が  $F = 0.8$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 靱性指標が  $1.00 \leq F < 1.10$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.720	0.720	0.720	0.720	----	----
$\alpha$ (CS)	----	0.892	0.788	0.721	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	1.000	----	----	1.000	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.003	0.012	0.022	0.073	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	0.048	0.042	0.005	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	0.790	----	----	0.044	----	0.062	----	----	----	----	----	----

(第1グループ) 靱性指標が  $1.10 \leq F < 1.20$  の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.825	0.825	0.825	0.825	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	0.903	0.826	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	----	1.000	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.003	0.014	0.026	0.083	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	0.048	0.006	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	----	0.044	----	0.062	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.20 \leq F < 1.27$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.929	0.929	0.929	0.929	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	0.929	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	1.000	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.004	0.015	0.029	0.094	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	0.007	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	0.044	----	----	0.062	----	----	----	----	----	----

(第1グループ韌性指標が $1.27 \leq F$ の場合)

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\alpha$ (CB)	----	----	----	----	----	----	----	1.000	1.000	1.000	1.000	----	----
$\alpha$ (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ (W)	----	----	----	1.000	----	----	1.000	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (CB)	----	----	----	----	----	----	----	0.004	0.017	0.031	0.101	----	----
$\alpha$ C (CS)	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
$\alpha$ C (W)	----	----	----	0.044	----	----	0.062	----	----	----	----	----	----

## 【最大14グループにグルーピングした結果】 Y方向 負加力時 2次診断

## &lt;記号説明&gt;

$\Sigma W$  : その階より上の建物全重量 (kN)  
 G-No : グループ番号  
 F, Fu : グループのF指標, 終局限界F指標  
 $\Sigma Qu$  : 終局時保有せん断力の総和 (kN)  
 C : グループのC指標値  
 $\Sigma \alpha C 1$  : グループの第1グループ ( $F1=0.8$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和  
 $\Sigma \alpha C 2$  : グループの第1グループ ( $1.00 \leq F1 < 1.10$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和  
 $\Sigma \alpha C 3$  : グループの第1グループ ( $1.10 \leq F1 < 1.20$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和  
 $\Sigma \alpha C 4$  : グループの第1グループ ( $1.20 \leq F1 < 1.27$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和  
 $\Sigma \alpha C 5$  : グループの第1グループ ( $1.27 \leq F1$ )の終局強度時変形におけるC指標値の総和

< 3階> RC  $\Sigma W= 24416$ 

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\Sigma Qu$	564	21871		891		256	2889	1440		1195	10405		
C	0.023	0.896		0.036		0.010	0.118	0.059		0.049	0.426		
$\Sigma \alpha C 1$	0.023	0.582		0.019		0.006	0.068	0.030		0.025	0.217		
$\Sigma \alpha C 2$	---	0.894		0.027		0.009	0.101	0.042		0.035	0.307		
$\Sigma \alpha C 3$	---	---		---		---	---	---		---	---		
$\Sigma \alpha C 4$	---	---		0.034		0.010	0.114	0.055		0.045	0.396		
$\Sigma \alpha C 5$	---	---		---		0.010	0.118	0.059		0.049	0.426		
"	---	---		---		---	0.118	0.059		0.049	0.426		
"	---	---		---		---	---	0.059		0.049	0.426		
"	---	---		---		---	---	---		0.049	0.426		
"	---	---		---		---	---	---		---	0.426		

< 2階> RC  $\Sigma W= 57647$ 

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\Sigma Qu$		45111		911	6573		4787			930	6466		
C		0.783		0.016	0.114		0.083			0.016	0.112		
$\Sigma \alpha C 1$		---		---	---		---			---	---		
$\Sigma \alpha C 2$		0.783		0.012	0.082		0.077			0.012	0.081		
$\Sigma \alpha C 3$		---		---	---		---			---	---		
$\Sigma \alpha C 4$		---		0.016	0.106		0.081			0.015	0.104		
$\Sigma \alpha C 5$		---		---	0.114		0.083			0.016	0.112		
"		---		---	---		0.083			0.016	0.112		
"		---		---	---		---			0.016	0.112		
"		---		---	---		---			---	0.112		

< 1 階 > RC  $\Sigma W = 76935$ 

G-No	(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)	(13)
F	0.80	1.00	1.10	1.20	1.27	1.40	1.50	1.75	2.00	2.25	2.60	3.00	3.20
$\Sigma Q_u$		64867	4093	540	3420		4747	324	1277	2391	7785		
C		0.843	0.053	0.007	0.044		0.062	0.004	0.017	0.031	0.101		
$\Sigma \alpha C 1$													
$\Sigma \alpha C 2$		0.837	0.042	0.005	0.044		0.062	0.003	0.012	0.022	0.073		
$\Sigma \alpha C 3$			0.048	0.006	0.044		0.062	0.003	0.014	0.026	0.083		
$\Sigma \alpha C 4$				0.007	0.044		0.062	0.004	0.015	0.029	0.094		
$\Sigma \alpha C 5$					0.044		0.062	0.004	0.017	0.031	0.101		
"							0.062	0.004	0.017	0.031	0.101		
"								0.004	0.017	0.031	0.101		
"									0.017	0.031	0.101		
"										0.031	0.101		
"											0.101		

【I s算定時にグルーピングした組み合わせ結果】 Y方向 負加力時 2次診断

<記号説明>

- G-No1, G-No2, G-No3 : 第1から第3グループ番号
- C 1, C 2, C 3 : 第1から第3グループのC指標値
- F 1, F 2, F 3 : 第1から第3グループのF指標値
- $\Sigma \alpha C$  : 第1グループの終局強度時変形時の他のグループの強度寄与係数を乗じたC指標値の総和
- CT・SD : 累積強度指標・形状指標 CT・SD<0.30・Z・G・U は“NG”を表示 (RC階)
- E o : (5)式および(4)式より計算された保有性能基本指標
- I s : 構造耐震指標
- I so : 構造耐震判定指標
- (N>Nr) : 残存軸耐力が長期軸力を下回った柱の本数を示す

< 3階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.666 I so= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	/(5)式/				/(4)式/							CT・SD	I s	(N>Nr)	
				C 1	$\Sigma \alpha C$	F 1	E o	C 1	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3	E o				
1	1-11			0.023	0.947	0.80	0.516								0.61 OK	0.470	0	
2	2-11			0.894	0.521	1.00	0.942								0.89 OK	0.857	1	
3	4-11			0.034	0.621	1.20	0.523								0.41 OK	0.476	4	
4	6-11			0.010	0.652	1.40	0.618								0.41 OK	0.562	7	
5	7-11			0.118	0.534	1.50	0.651								0.41 OK	0.593	8	
6	8-11			0.059	0.475	1.75	0.622								0.33 NG	0.566	14	
7	10-11			0.049	0.426	2.25	0.711								0.30 NG	0.647	18	
8	11-11			0.426	---	2.60	0.737								0.26 NG	0.671	23	
9	2-2	4-11						0.894	1.00	0.655	1.20				0.792	0.41 OK	0.721	4
10	2-4	6-11						0.920	1.00	0.663	1.40				0.870	0.41 OK	0.792	7
11	2-6	7-11						0.929	1.00	0.652	1.50				0.898	0.41 OK	0.817	8
12	2-7	8-11						1.030	1.00	0.534	1.75				0.926	0.33 NG	0.843	14
13	2-8	10-11						1.073	1.00	0.475	2.25				1.008	0.30 NG	0.917	18
14	2-10	11-11						1.108	1.00	0.426	2.60				1.043	0.26 NG	0.949	23
15	4-4	6-11						0.034	1.20	0.663	1.40				0.618	0.41 OK	0.563	7
16	4-6	7-11						0.045	1.20	0.652	1.50				0.652	0.41 OK	0.594	8
17	4-7	8-11						0.159	1.20	0.534	1.75				0.635	0.33 NG	0.578	14
18	4-8	10-11						0.214	1.20	0.475	2.25				0.732	0.30 NG	0.666	18
19	4-10	11-11						0.259	1.20	0.426	2.60				0.766	0.26 NG	0.697	23
20	6-6	7-11						0.010	1.40	0.652	1.50				0.651	0.41 OK	0.593	8
21	6-7	8-11						0.129	1.40	0.534	1.75				0.633	0.33 NG	0.576	14
22	6-8	10-11						0.188	1.40	0.475	2.25				0.733	0.30 NG	0.667	18
23	6-10	11-11						0.237	1.40	0.426	2.60				0.770	0.26 NG	0.700	23
24	7-7	8-11						0.118	1.50	0.534	1.75				0.633	0.33 NG	0.576	14
25	7-8	10-11						0.177	1.50	0.475	2.25				0.733	0.30 NG	0.667	18
26	7-10	11-11						0.226	1.50	0.426	2.60				0.771	0.26 NG	0.702	23
27	8-8	10-11						0.059	1.75	0.475	2.25				0.715	0.30 NG	0.650	18
28	8-10	11-11						0.108	1.75	0.426	2.60				0.748	0.26 NG	0.681	23
29	10-10	11-11						0.049	2.25	0.426	2.60				0.741	0.26 NG	0.674	23
30	2-2	4-4	6-11					0.894	1.00	0.034	1.20	0.663	1.40	0.858	0.41 OK	0.781	7	
31	2-2	4-6	7-11					0.894	1.00	0.045	1.20	0.652	1.50	0.883	0.41 OK	0.803	8	
32	2-2	4-7	8-11					0.894	1.00	0.159	1.20	0.534	1.75	0.870	0.33 NG	0.792	14	
33	2-2	4-8	10-11					0.894	1.00	0.214	1.20	0.475	2.25	0.943	0.30 NG	0.858	18	
34	2-2	4-10	11-11					0.894	1.00	0.259	1.20	0.426	2.60	0.970	0.26 NG	0.883	23	
35	2-4	6-6	7-11					0.920	1.00	0.010	1.40	0.652	1.50	0.894	0.41 OK	0.814	8	



< 3 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.666 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	/(5)式				/(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
36	2-4	6-7	8-11					0.920	1.00	0.129	1.40	0.534	1.75	0.881	0.33	NG	0.802	14
37	2-4	6-8	10-11					0.920	1.00	0.188	1.40	0.475	2.25	0.955	0.30	NG	0.869	18
38	2-4	6-10	11-11					0.920	1.00	0.237	1.40	0.426	2.60	0.984	0.26	NG	0.895	23
39	2-6	7-7	8-11					0.929	1.00	0.118	1.50	0.534	1.75	0.885	0.33	NG	0.805	14
40	2-6	7-8	10-11					0.929	1.00	0.177	1.50	0.475	2.25	0.959	0.30	NG	0.873	18
41	2-6	7-10	11-11					0.929	1.00	0.226	1.50	0.426	2.60	0.989	0.26	NG	0.900	23
42	2-7	8-8	10-11					1.030	1.00	0.059	1.75	0.475	2.25	0.991	0.30	NG	0.901	18
43	2-7	8-10	11-11					1.030	1.00	0.108	1.75	0.426	2.60	1.015	0.26	NG	0.924	23
44	2-8	10-10	11-11					1.073	1.00	0.049	2.25	0.426	2.60	1.029	0.26	NG	0.937	23
45	4-4	6-6	7-11					0.034	1.20	0.010	1.40	0.652	1.50	0.652	0.41	OK	0.593	8
46	4-4	6-7	8-11					0.034	1.20	0.129	1.40	0.534	1.75	0.634	0.33	NG	0.577	14
47	4-4	6-8	10-11					0.034	1.20	0.188	1.40	0.475	2.25	0.733	0.30	NG	0.667	18
48	4-4	6-10	11-11					0.034	1.20	0.237	1.40	0.426	2.60	0.770	0.26	NG	0.701	23
49	4-6	7-7	8-11					0.045	1.20	0.118	1.50	0.534	1.75	0.634	0.33	NG	0.577	14
50	4-6	7-8	10-11					0.045	1.20	0.177	1.50	0.475	2.25	0.734	0.30	NG	0.668	18
51	4-6	7-10	11-11					0.045	1.20	0.226	1.50	0.426	2.60	0.772	0.26	NG	0.703	23
52	4-7	8-8	10-11					0.159	1.20	0.059	1.75	0.475	2.25	0.726	0.30	NG	0.661	18
53	4-7	8-10	11-11					0.159	1.20	0.108	1.75	0.426	2.60	0.759	0.26	NG	0.690	23
54	4-8	10-10	11-11					0.214	1.20	0.049	2.25	0.426	2.60	0.760	0.26	NG	0.692	23
55	6-6	7-7	8-11					0.010	1.40	0.118	1.50	0.534	1.75	0.633	0.33	NG	0.576	14
56	6-6	7-8	10-11					0.010	1.40	0.177	1.50	0.475	2.25	0.733	0.30	NG	0.667	18
57	6-6	7-10	11-11					0.010	1.40	0.226	1.50	0.426	2.60	0.771	0.26	NG	0.702	23
58	6-7	8-8	10-11					0.129	1.40	0.059	1.75	0.475	2.25	0.725	0.30	NG	0.660	18
59	6-7	8-10	11-11					0.129	1.40	0.108	1.75	0.426	2.60	0.758	0.26	NG	0.689	23
60	6-8	10-10	11-11					0.188	1.40	0.049	2.25	0.426	2.60	0.761	0.26	NG	0.693	23
61	7-7	8-8	10-11					0.118	1.50	0.059	1.75	0.475	2.25	0.724	0.30	NG	0.659	18
62	7-7	8-10	11-11					0.118	1.50	0.108	1.75	0.426	2.60	0.757	0.26	NG	0.689	23
63	7-8	10-10	11-11					0.177	1.50	0.049	2.25	0.426	2.60	0.762	0.26	NG	0.693	23
64	8-8	10-10	11-11					0.059	1.75	0.049	2.25	0.426	2.60	0.744	0.26	NG	0.677	23

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	1-11			0.023	0.947	0.80	0.516								0.61	OK	0.470	0
2	2-11			0.894	0.521	1.00	0.942								0.89	OK	0.857	1
3	4-11			0.034	0.621	1.20	0.523								0.41	OK	0.476	4
9	2-2	4-11						0.894	1.00	0.655	1.20			0.792	0.41	OK	0.721	4

< 2 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.800 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	/(5)式				/(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)		
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>	
1	2-11			0.783	0.264	1.00	0.836								0.79	OK	0.761	0
2	4-11			0.016	0.307	1.20	0.309								0.24	NG	0.281	0
3	5-11			0.114	0.211	1.27	0.330								0.24	NG	0.300	2
4	7-11			0.083	0.128	1.50	0.253								0.16	NG	0.230	17
5	10-11			0.016	0.112	2.25	0.230								0.09	NG	0.210	21

< 2 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=0.800 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式			(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)			
				C1	ΣαC	F1 E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3				E <sub>o</sub>		
6	11-11			0.112		2.60	0.233											
7	2-2	4-11						0.783	1.00	0.322	1.20			0.698	0.08	NG	0.212	24
8	2-4	5-11						0.795	1.00	0.325	1.27			0.716	0.24	NG	0.635	0
9	2-5	7-11						0.877	1.00	0.211	1.50			0.745	0.16	NG	0.678	17
10	2-7	10-11						0.954	1.00	0.128	2.25			0.797	0.09	NG	0.725	21
11	2-10	11-11						0.965	1.00	0.112	2.60			0.806	0.08	NG	0.734	24
12	4-4	5-11						0.016	1.20	0.325	1.27			0.330	0.24	NG	0.301	2
13	4-5	7-11						0.122	1.20	0.211	1.50			0.279	0.16	NG	0.254	17
14	4-7	10-11						0.203	1.20	0.128	2.25			0.302	0.09	NG	0.275	21
15	4-10	11-11						0.218	1.20	0.112	2.60			0.313	0.08	NG	0.285	24
16	5-5	7-11						0.114	1.27	0.211	1.50			0.278	0.16	NG	0.253	17
17	5-7	10-11						0.197	1.27	0.128	2.25			0.305	0.09	NG	0.278	21
18	5-10	11-11						0.213	1.27	0.112	2.60			0.318	0.08	NG	0.289	24
19	7-7	10-11						0.083	1.50	0.128	2.25			0.251	0.09	NG	0.228	21
20	7-10	11-11						0.099	1.50	0.112	2.60			0.261	0.08	NG	0.238	24
21	10-10	11-11						0.016	2.25	0.112	2.60			0.235	0.08	NG	0.213	24
22	2-2	4-4	5-11					0.783	1.00	0.016	1.20	0.325	1.27	0.708	0.24	NG	0.644	2
23	2-2	4-5	7-11					0.783	1.00	0.122	1.20	0.211	1.50	0.685	0.16	NG	0.623	17
24	2-2	4-7	10-11					0.783	1.00	0.203	1.20	0.128	2.25	0.695	0.09	NG	0.632	21
25	2-2	4-10	11-11					0.783	1.00	0.218	1.20	0.112	2.60	0.700	0.08	NG	0.637	24
26	2-4	5-5	7-11					0.795	1.00	0.114	1.27	0.211	1.50	0.694	0.16	NG	0.631	17
27	2-4	5-7	10-11					0.795	1.00	0.197	1.27	0.128	2.25	0.705	0.09	NG	0.641	21
28	2-4	5-10	11-11					0.795	1.00	0.213	1.27	0.112	2.60	0.710	0.08	NG	0.647	24
29	2-5	7-7	10-11					0.877	1.00	0.083	1.50	0.128	2.25	0.745	0.09	NG	0.678	21
30	2-5	7-10	11-11					0.877	1.00	0.099	1.50	0.112	2.60	0.748	0.08	NG	0.681	24
31	2-7	10-10	11-11					0.954	1.00	0.016	2.25	0.112	2.60	0.798	0.08	NG	0.726	24
32	4-4	5-5	7-11					0.016	1.20	0.114	1.27	0.211	1.50	0.279	0.16	NG	0.254	17
33	4-4	5-7	10-11					0.016	1.20	0.197	1.27	0.128	2.25	0.306	0.09	NG	0.278	21
34	4-4	5-10	11-11					0.016	1.20	0.213	1.27	0.112	2.60	0.318	0.08	NG	0.290	24
35	4-5	7-7	10-11					0.122	1.20	0.083	1.50	0.128	2.25	0.277	0.09	NG	0.252	21
36	4-5	7-10	11-11					0.122	1.20	0.099	1.50	0.112	2.60	0.286	0.08	NG	0.260	24
37	4-7	10-10	11-11					0.203	1.20	0.016	2.25	0.112	2.60	0.305	0.08	NG	0.277	24
38	5-5	7-7	10-11					0.114	1.27	0.083	1.50	0.128	2.25	0.276	0.09	NG	0.252	21
39	5-5	7-10	11-11					0.114	1.27	0.099	1.50	0.112	2.60	0.286	0.08	NG	0.260	24
40	5-7	10-10	11-11					0.197	1.27	0.016	2.25	0.112	2.60	0.308	0.08	NG	0.281	24
41	7-7	10-10	11-11					0.083	1.50	0.016	2.25	0.112	2.60	0.255	0.08	NG	0.232	24

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

2	4-11			0.016	0.307	1.20	0.309							0.24	NG	0.281	0	
7	2-2	4-11						0.783	1.00	0.322	1.20			0.698	0.24	NG	0.635	0

< 1 階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 I<sub>so</sub>= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式			(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)
				C1	ΣαC	F1 E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3			

< 1階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I s	(N>Nr)		
				C 1	ΣαC	F 1	E o	C 1	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3				E o	
1	2-11			0.837	0.263	1.00	1.100							1.04	OK	1.001	0	
2	3-11			0.048	0.238	1.10	0.314							0.27	NG	0.286	9	
3	4-11			0.007	0.248	1.20	0.305							0.24	NG	0.278	16	
4	5-11			0.044	0.215	1.27	0.329							0.24	NG	0.299	17	
5	7-11			0.062	0.153	1.50	0.322							0.20	NG	0.293	17	
6	8-11			0.004	0.149	1.75	0.267							0.14	NG	0.243	18	
7	9-11			0.017	0.132	2.00	0.297							0.14	NG	0.270	20	
8	10-11			0.031	0.101	2.25	0.297							0.12	NG	0.270	29	
9	11-11			0.101	-----	2.60	0.263							0.09	NG	0.239	41	
10	2- 2	3-11						0.837	1.00	0.286	1.10			0.894	0.27	NG	0.814	9
11	2- 3	4-11						0.879	1.00	0.255	1.20			0.930	0.24	NG	0.847	16
12	2- 4	5-11						0.884	1.00	0.259	1.27			0.943	0.24	NG	0.858	17
13	2- 5	7-11						0.929	1.00	0.215	1.50			0.983	0.20	NG	0.894	17
14	2- 7	8-11						0.990	1.00	0.153	1.75			1.026	0.14	NG	0.933	18
15	2- 8	9-11						0.994	1.00	0.149	2.00			1.037	0.14	NG	0.943	20
16	2- 9	10-11						1.005	1.00	0.132	2.25			1.048	0.12	NG	0.954	29
17	2-10	11-11						1.028	1.00	0.101	2.60			1.061	0.09	NG	0.965	41
18	3- 3	4-11						0.048	1.10	0.255	1.20			0.310	0.24	NG	0.282	16
19	3- 4	5-11						0.054	1.10	0.259	1.27			0.334	0.24	NG	0.304	17
20	3- 5	7-11						0.098	1.10	0.215	1.50			0.339	0.20	NG	0.309	17
21	3- 7	8-11						0.160	1.10	0.153	1.75			0.320	0.14	NG	0.291	18
22	3- 8	9-11						0.163	1.10	0.149	2.00			0.347	0.14	NG	0.316	20
23	3- 9	10-11						0.177	1.10	0.132	2.25			0.355	0.12	NG	0.323	29
24	3-10	11-11						0.203	1.10	0.101	2.60			0.344	0.09	NG	0.313	41
25	4- 4	5-11						0.007	1.20	0.259	1.27			0.329	0.24	NG	0.299	17
26	4- 5	7-11						0.051	1.20	0.215	1.50			0.327	0.20	NG	0.298	17
27	4- 7	8-11						0.113	1.20	0.153	1.75			0.300	0.14	NG	0.273	18
28	4- 8	9-11						0.117	1.20	0.149	2.00			0.328	0.14	NG	0.299	20
29	4- 9	10-11						0.132	1.20	0.132	2.25			0.337	0.12	NG	0.306	29
30	4-10	11-11						0.161	1.20	0.101	2.60			0.326	0.09	NG	0.296	41
31	5- 5	7-11						0.044	1.27	0.215	1.50			0.327	0.20	NG	0.297	17
32	5- 7	8-11						0.106	1.27	0.153	1.75			0.299	0.14	NG	0.272	18
33	5- 8	9-11						0.110	1.27	0.149	2.00			0.329	0.14	NG	0.299	20
34	5- 9	10-11						0.127	1.27	0.132	2.25			0.338	0.12	NG	0.308	29
35	5-10	11-11						0.158	1.27	0.101	2.60			0.330	0.09	NG	0.301	41
36	7- 7	8-11						0.062	1.50	0.153	1.75			0.283	0.14	NG	0.257	18
37	7- 8	9-11						0.066	1.50	0.149	2.00			0.313	0.14	NG	0.285	20
38	7- 9	10-11						0.083	1.50	0.132	2.25			0.322	0.12	NG	0.293	29
39	7-10	11-11						0.114	1.50	0.101	2.60			0.313	0.09	NG	0.285	41
40	8- 8	9-11						0.004	1.75	0.149	2.00			0.297	0.14	NG	0.271	20
41	8- 9	10-11						0.021	1.75	0.132	2.25			0.299	0.12	NG	0.272	29
42	8-10	11-11						0.052	1.75	0.101	2.60			0.278	0.09	NG	0.253	41
43	9- 9	10-11						0.017	2.00	0.132	2.25			0.299	0.12	NG	0.272	29
44	9-10	11-11						0.048	2.00	0.101	2.60			0.279	0.09	NG	0.254	41
45	10-10	11-11						0.031	2.25	0.101	2.60			0.272	0.09	NG	0.247	41
46	2- 2	3- 3	4-11					0.837	1.00	0.048	1.10	0.255	1.20	0.893	0.24	NG	0.812	16
47	2- 2	3- 4	5-11					0.837	1.00	0.054	1.10	0.259	1.27	0.901	0.24	NG	0.820	17
48	2- 2	3- 5	7-11					0.837	1.00	0.098	1.10	0.215	1.50	0.903	0.20	NG	0.822	17

< 1階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I <sub>s</sub>	(N>Nr)
				C1	ΣαC	F1	E <sub>o</sub>	C1	F1	C2	F2	C3	F3			
49	2-2	3-7	8-11	0.837	1.00	0.160	1.10	0.153	1.75	0.896	0.14	NG	0.816	18		
50	2-2	3-8	9-11	0.837	1.00	0.163	1.10	0.149	2.00	0.906	0.14	NG	0.825	20		
51	2-2	3-9	10-11	0.837	1.00	0.177	1.10	0.132	2.25	0.909	0.12	NG	0.828	29		
52	2-2	3-10	11-11	0.837	1.00	0.203	1.10	0.101	2.60	0.905	0.09	NG	0.824	41		
53	2-3	4-4	5-11	0.879	1.00	0.007	1.20	0.259	1.27	0.938	0.24	NG	0.854	17		
54	2-3	4-5	7-11	0.879	1.00	0.051	1.20	0.215	1.50	0.938	0.20	NG	0.854	17		
55	2-3	4-7	8-11	0.879	1.00	0.113	1.20	0.153	1.75	0.929	0.14	NG	0.845	18		
56	2-3	4-8	9-11	0.879	1.00	0.117	1.20	0.149	2.00	0.938	0.14	NG	0.854	20		
57	2-3	4-9	10-11	0.879	1.00	0.132	1.20	0.132	2.25	0.941	0.12	NG	0.857	29		
58	2-3	4-10	11-11	0.879	1.00	0.161	1.20	0.101	2.60	0.937	0.09	NG	0.853	41		
59	2-4	5-5	7-11	0.884	1.00	0.044	1.27	0.215	1.50	0.942	0.20	NG	0.858	17		
60	2-4	5-7	8-11	0.884	1.00	0.106	1.27	0.153	1.75	0.933	0.14	NG	0.849	18		
61	2-4	5-8	9-11	0.884	1.00	0.110	1.27	0.149	2.00	0.943	0.14	NG	0.858	20		
62	2-4	5-9	10-11	0.884	1.00	0.127	1.27	0.132	2.25	0.946	0.12	NG	0.861	29		
63	2-4	5-10	11-11	0.884	1.00	0.158	1.27	0.101	2.60	0.944	0.09	NG	0.859	41		
64	2-5	7-7	8-11	0.929	1.00	0.062	1.50	0.153	1.75	0.971	0.14	NG	0.883	18		
65	2-5	7-8	9-11	0.929	1.00	0.066	1.50	0.149	2.00	0.980	0.14	NG	0.892	20		
66	2-5	7-9	10-11	0.929	1.00	0.083	1.50	0.132	2.25	0.983	0.12	NG	0.894	29		
67	2-5	7-10	11-11	0.929	1.00	0.114	1.50	0.101	2.60	0.980	0.09	NG	0.892	41		
68	2-7	8-8	9-11	0.990	1.00	0.004	1.75	0.149	2.00	1.034	0.14	NG	0.941	20		
69	2-7	8-9	10-11	0.990	1.00	0.021	1.75	0.132	2.25	1.034	0.12	NG	0.941	29		
70	2-7	8-10	11-11	0.990	1.00	0.052	1.75	0.101	2.60	1.028	0.09	NG	0.936	41		
71	2-8	9-9	10-11	0.994	1.00	0.017	2.00	0.132	2.25	1.037	0.12	NG	0.944	29		
72	2-8	9-10	11-11	0.994	1.00	0.048	2.00	0.101	2.60	1.032	0.09	NG	0.939	41		
73	2-9	10-10	11-11	1.005	1.00	0.031	2.25	0.101	2.60	1.041	0.09	NG	0.948	41		
74	3-3	4-4	5-11	0.048	1.10	0.007	1.20	0.259	1.27	0.333	0.24	NG	0.303	17		
75	3-3	4-5	7-11	0.048	1.10	0.051	1.20	0.215	1.50	0.332	0.20	NG	0.302	17		
76	3-3	4-7	8-11	0.048	1.10	0.113	1.20	0.153	1.75	0.304	0.14	NG	0.277	18		
77	3-3	4-8	9-11	0.048	1.10	0.117	1.20	0.149	2.00	0.333	0.14	NG	0.303	20		
78	3-3	4-9	10-11	0.048	1.10	0.132	1.20	0.132	2.25	0.341	0.12	NG	0.310	29		
79	3-3	4-10	11-11	0.048	1.10	0.161	1.20	0.101	2.60	0.330	0.09	NG	0.300	41		
80	3-4	5-5	7-11	0.054	1.10	0.044	1.27	0.215	1.50	0.332	0.20	NG	0.302	17		
81	3-4	5-7	8-11	0.054	1.10	0.106	1.27	0.153	1.75	0.305	0.14	NG	0.278	18		
82	3-4	5-8	9-11	0.054	1.10	0.110	1.27	0.149	2.00	0.334	0.14	NG	0.304	20		
83	3-4	5-9	10-11	0.054	1.10	0.127	1.27	0.132	2.25	0.343	0.12	NG	0.312	29		
84	3-4	5-10	11-11	0.054	1.10	0.158	1.27	0.101	2.60	0.336	0.09	NG	0.305	41		
85	3-5	7-7	8-11	0.098	1.10	0.062	1.50	0.153	1.75	0.303	0.14	NG	0.276	18		
86	3-5	7-8	9-11	0.098	1.10	0.066	1.50	0.149	2.00	0.331	0.14	NG	0.301	20		
87	3-5	7-9	10-11	0.098	1.10	0.083	1.50	0.132	2.25	0.339	0.12	NG	0.309	29		
88	3-5	7-10	11-11	0.098	1.10	0.114	1.50	0.101	2.60	0.331	0.09	NG	0.301	41		
89	3-7	8-8	9-11	0.160	1.10	0.004	1.75	0.149	2.00	0.345	0.14	NG	0.314	20		
90	3-7	8-9	10-11	0.160	1.10	0.021	1.75	0.132	2.25	0.347	0.12	NG	0.316	29		
91	3-7	8-10	11-11	0.160	1.10	0.052	1.75	0.101	2.60	0.329	0.09	NG	0.299	41		
92	3-8	9-9	10-11	0.163	1.10	0.017	2.00	0.132	2.25	0.349	0.12	NG	0.317	29		
93	3-8	9-10	11-11	0.163	1.10	0.048	2.00	0.101	2.60	0.332	0.09	NG	0.302	41		
94	3-9	10-10	11-11	0.177	1.10	0.031	2.25	0.101	2.60	0.334	0.09	NG	0.304	41		
95	4-4	5-5	7-11	0.007	1.20	0.044	1.27	0.215	1.50	0.327	0.20	NG	0.297	17		
96	4-4	5-7	8-11	0.007	1.20	0.106	1.27	0.153	1.75	0.300	0.14	NG	0.273	18		

< 1階 > RC Z=1.00 G=1.00 U=1.25 SD=0.95 T=0.958 階数補正值=1.000 Iso= 0.750

No	G-No1	G-No2	G-No3	(5)式				(4)式						CT・SD	I s	(N>Nr)		
				C1	$\sum \alpha C$	F1	Eo	C1	F1	C2	F2	C3	F3				Eo	
97	4-4	5-8	9-11					0.007	1.20	0.110	1.27	0.149	2.00	0.329	0.14	NG	0.299	20
98	4-4	5-9	10-11					0.007	1.20	0.127	1.27	0.132	2.25	0.338	0.12	NG	0.308	29
99	4-4	5-10	11-11					0.007	1.20	0.158	1.27	0.101	2.60	0.330	0.09	NG	0.301	41
100	4-5	7-7	8-11					0.051	1.20	0.062	1.50	0.153	1.75	0.289	0.14	NG	0.263	18
101	4-5	7-8	9-11					0.051	1.20	0.066	1.50	0.149	2.00	0.319	0.14	NG	0.290	20
102	4-5	7-9	10-11					0.051	1.20	0.083	1.50	0.132	2.25	0.328	0.12	NG	0.298	29
103	4-5	7-10	11-11					0.051	1.20	0.114	1.50	0.101	2.60	0.319	0.09	NG	0.290	41
104	4-7	8-8	9-11					0.113	1.20	0.004	1.75	0.149	2.00	0.327	0.14	NG	0.297	20
105	4-7	8-9	10-11					0.113	1.20	0.021	1.75	0.132	2.25	0.328	0.12	NG	0.299	29
106	4-7	8-10	11-11					0.113	1.20	0.052	1.75	0.101	2.60	0.309	0.09	NG	0.281	41
107	4-8	9-9	10-11					0.117	1.20	0.017	2.00	0.132	2.25	0.330	0.12	NG	0.300	29
108	4-8	9-10	11-11					0.117	1.20	0.048	2.00	0.101	2.60	0.312	0.09	NG	0.284	41
109	4-9	10-10	11-11					0.132	1.20	0.031	2.25	0.101	2.60	0.314	0.09	NG	0.286	41
110	5-5	7-7	8-11					0.044	1.27	0.062	1.50	0.153	1.75	0.288	0.14	NG	0.263	18
111	5-5	7-8	9-11					0.044	1.27	0.066	1.50	0.149	2.00	0.318	0.14	NG	0.290	20
112	5-5	7-9	10-11					0.044	1.27	0.083	1.50	0.132	2.25	0.327	0.12	NG	0.297	29
113	5-5	7-10	11-11					0.044	1.27	0.114	1.50	0.101	2.60	0.318	0.09	NG	0.289	41
114	5-7	8-8	9-11					0.106	1.27	0.004	1.75	0.149	2.00	0.326	0.14	NG	0.297	20
115	5-7	8-9	10-11					0.106	1.27	0.021	1.75	0.132	2.25	0.328	0.12	NG	0.299	29
116	5-7	8-10	11-11					0.106	1.27	0.052	1.75	0.101	2.60	0.309	0.09	NG	0.281	41
117	5-8	9-9	10-11					0.110	1.27	0.017	2.00	0.132	2.25	0.330	0.12	NG	0.300	29
118	5-8	9-10	11-11					0.110	1.27	0.048	2.00	0.101	2.60	0.312	0.09	NG	0.284	41
119	5-9	10-10	11-11					0.127	1.27	0.031	2.25	0.101	2.60	0.316	0.09	NG	0.287	41
120	7-7	8-8	9-11					0.062	1.50	0.004	1.75	0.149	2.00	0.311	0.14	NG	0.283	20
121	7-7	8-9	10-11					0.062	1.50	0.021	1.75	0.132	2.25	0.313	0.12	NG	0.285	29
122	7-7	8-10	11-11					0.062	1.50	0.052	1.75	0.101	2.60	0.293	0.09	NG	0.266	41
123	7-8	9-9	10-11					0.066	1.50	0.017	2.00	0.132	2.25	0.315	0.12	NG	0.286	29
124	7-8	9-10	11-11					0.066	1.50	0.048	2.00	0.101	2.60	0.296	0.09	NG	0.270	41
125	7-9	10-10	11-11					0.083	1.50	0.031	2.25	0.101	2.60	0.299	0.09	NG	0.272	41
126	8-8	9-9	10-11					0.004	1.75	0.017	2.00	0.132	2.25	0.299	0.12	NG	0.272	29
127	8-8	9-10	11-11					0.004	1.75	0.048	2.00	0.101	2.60	0.279	0.09	NG	0.254	41
128	8-9	10-10	11-11					0.021	1.75	0.031	2.25	0.101	2.60	0.274	0.09	NG	0.249	41
129	9-9	10-10	11-11					0.017	2.00	0.031	2.25	0.101	2.60	0.274	0.09	NG	0.249	41

(参考出力：極脆性部材又は、せん断柱の要素を含む組合せを抜粋)

1	2-11			0.837	0.263	1.00	1.100								1.04	OK	1.001	0
2	3-11			0.048	0.238	1.10	0.314								0.27	NG	0.286	9
3	4-11			0.007	0.248	1.20	0.305								0.24	NG	0.278	16
10	2-2	3-11						0.837	1.00	0.286	1.10			0.894	0.27	NG	0.814	9
11	2-3	4-11						0.879	1.00	0.255	1.20			0.930	0.24	NG	0.847	16
18	3-3	4-11						0.048	1.10	0.255	1.20			0.310	0.24	NG	0.282	16
46	2-2	3-3	4-11					0.837	1.00	0.048	1.10	0.255	1.20	0.893	0.24	NG	0.812	16

【終局限界  $F_u$  における保有性能基本指標】 Y 方向 負加力時 2次診断

## &lt;記号説明&gt;

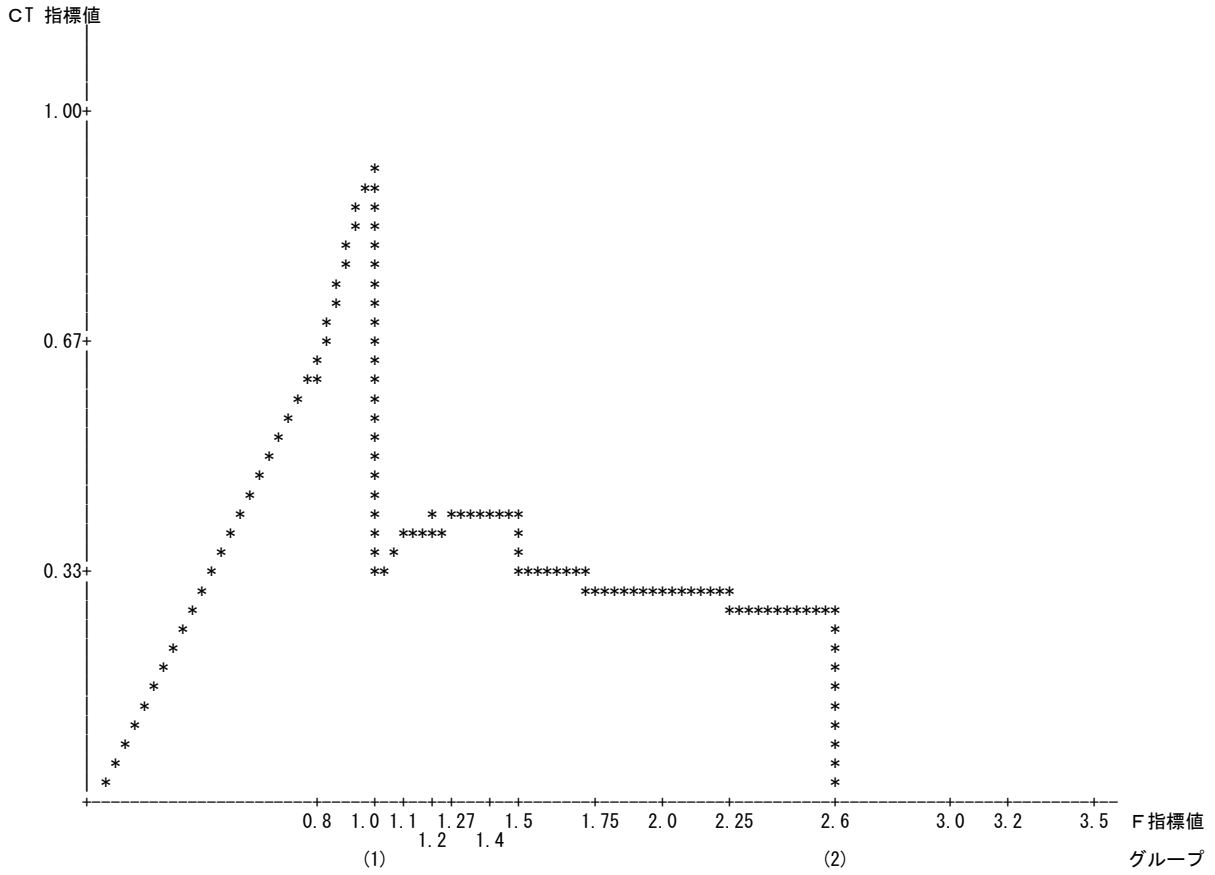
- $C_1, C_2, C_3$  : 第1から第3グループのC指標値  
 $F_1, F_2, F_3$  : 第1から第3グループのF指標値  
 $\Sigma \alpha C$  : 第1グループの終局強度時変形時他のグループの強度寄与係数を乗じたC指標値の総和  
 $F_u$  : 採用  $I_s$  値に対応したF指標値  
 $E_{o1}$  : (5)式による保有性能基本指標  
 $E_{o2}$  : (4)式による保有性能基本指標

階	主体構造		$E_o$	$C_1$	$\Sigma \alpha C$	$F_1$	$C_2$	$F_2$	$C_3$	$F_3$	
3	RC	< $F_u=0.80$ >	$E_{o1}$	0.516	0.023	0.947	0.80	----	----	----	----
			$E_{o2}$	----	----	----	----	----	----	----	----
		< $F_u=1.00$ >	$E_{o1}$	0.942	0.894	0.521	1.00	----	----	----	----
			$E_{o2}$	----	----	----	----	----	----	----	----
		< $F_u=1.20$ >	$E_{o1}$	0.523	0.034	0.621	1.20	----	----	----	----
			$E_{o2}$	0.792	0.894	----	1.00	0.655	1.20	----	----
		< $F_u=1.40$ >	$E_{o1}$	0.618	0.010	0.652	1.40	----	----	----	----
			$E_{o2}$	0.870	0.920	----	1.00	0.663	1.40	----	----
		< $F_u=1.50$ >	$E_{o1}$	0.651	0.118	0.534	1.50	----	----	----	----
			$E_{o2}$	0.898	0.929	----	1.00	0.652	1.50	----	----
		< $F_u=1.75$ >	$E_{o1}$	0.622	0.059	0.475	1.75	----	----	----	----
			$E_{o2}$	0.926	1.030	----	1.00	0.534	1.75	----	----
		< $F_u=2.25$ >	$E_{o1}$	0.711	0.049	0.426	2.25	----	----	----	----
			$E_{o2}$	1.008	1.073	----	1.00	0.475	2.25	----	----
< $F_u=2.60$ >	$E_{o1}$	0.737	0.426	----	2.60	----	----	----	----		
	$E_{o2}$	1.043	1.108	----	1.00	0.426	2.60	----	----		
2	RC	< $F_u=1.00$ >	$E_{o1}$	0.836	0.783	0.264	1.00	----	----	----	----
			$E_{o2}$	----	----	----	----	----	----	----	----
		< $F_u=1.20$ >	$E_{o1}$	0.309	0.016	0.307	1.20	----	----	----	----
			$E_{o2}$	0.698	0.783	----	1.00	0.322	1.20	----	----
		< $F_u=1.27$ >	$E_{o1}$	0.330	0.114	0.211	1.27	----	----	----	----
			$E_{o2}$	0.716	0.795	----	1.00	0.325	1.27	----	----
< $F_u=1.50$ >	$E_{o1}$	0.253	0.083	0.128	1.50	----	----	----	----		
	$E_{o2}$	0.745	0.877	----	1.00	0.211	1.50	----	----		
< $F_u=2.25$ >	$E_{o1}$	0.230	0.016	0.112	2.25	----	----	----	----		

階	主体構造		E <sub>o</sub>	C 1	$\Sigma \alpha C$	F 1	C 2	F 2	C 3	F 3
		E <sub>o</sub> 2	0.797	0.954	----	1.00	0.128	2.25	----	----
	<Fu=2.60>	E <sub>o</sub> 1	0.233	0.112	----	2.60	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.806	0.965	----	1.00	0.112	2.60	----	----
1	RC	<Fu=1.00>	E <sub>o</sub> 1	1.100	0.837	0.263	1.00	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	----	----	----	----	----	----	----	----
	<Fu=1.10>	E <sub>o</sub> 1	0.314	0.048	0.238	1.10	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.894	0.837	----	1.00	0.286	1.10	----	----
	<Fu=1.20>	E <sub>o</sub> 1	0.305	0.007	0.248	1.20	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.930	0.879	----	1.00	0.255	1.20	----	----
	<Fu=1.27>	E <sub>o</sub> 1	0.329	0.044	0.215	1.27	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.943	0.884	----	1.00	0.259	1.27	----	----
	<Fu=1.50>	E <sub>o</sub> 1	0.322	0.062	0.153	1.50	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	0.983	0.929	----	1.00	0.215	1.50	----	----
	<Fu=1.75>	E <sub>o</sub> 1	0.267	0.004	0.149	1.75	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	1.026	0.990	----	1.00	0.153	1.75	----	----
	<Fu=2.00>	E <sub>o</sub> 1	0.297	0.017	0.132	2.00	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	1.037	0.994	----	1.00	0.149	2.00	----	----
	<Fu=2.25>	E <sub>o</sub> 1	0.297	0.031	0.101	2.25	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	1.048	1.005	----	1.00	0.132	2.25	----	----
	<Fu=2.60>	E <sub>o</sub> 1	0.263	0.101	----	2.60	----	----	----	----
		E <sub>o</sub> 2	1.061	1.028	----	1.00	0.101	2.60	----	----

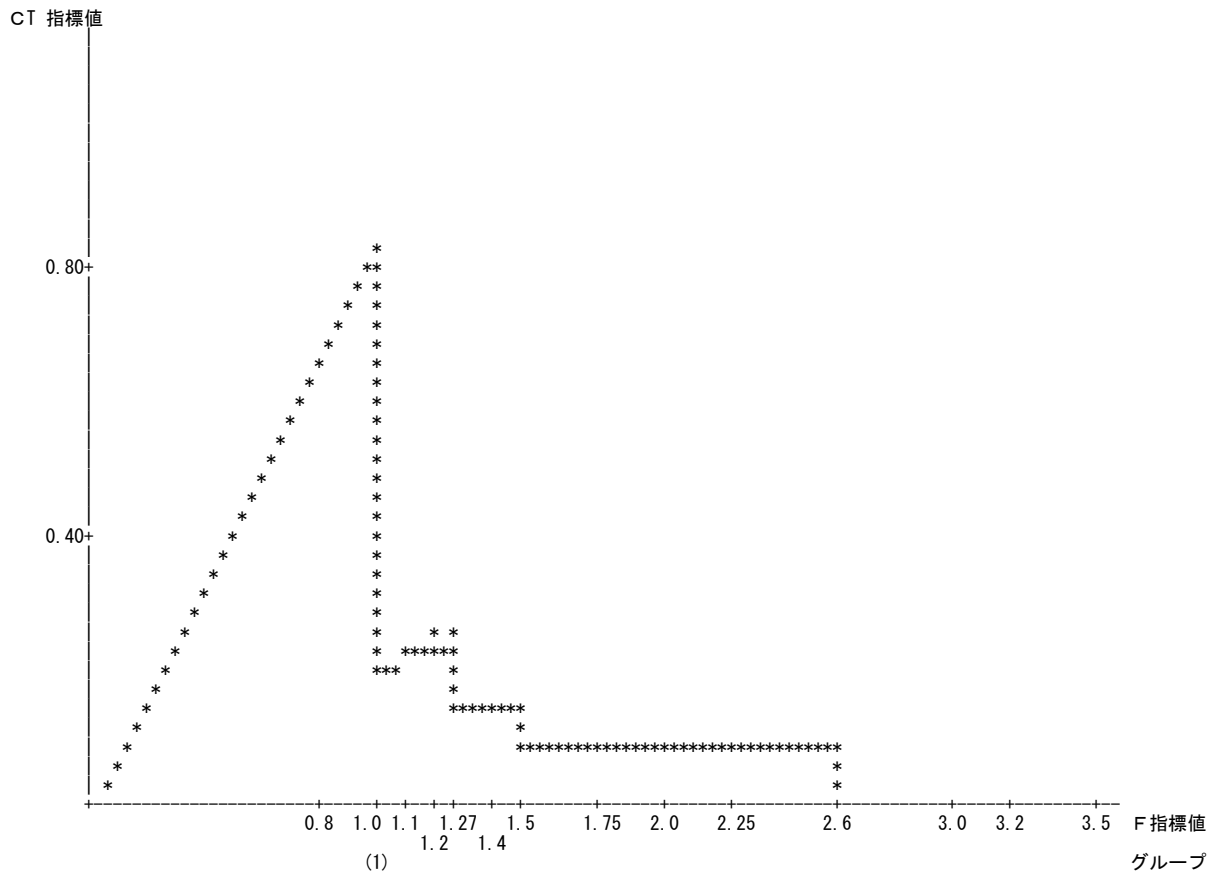
【CT-F関係図】 Y方向 負加力時 2次診断

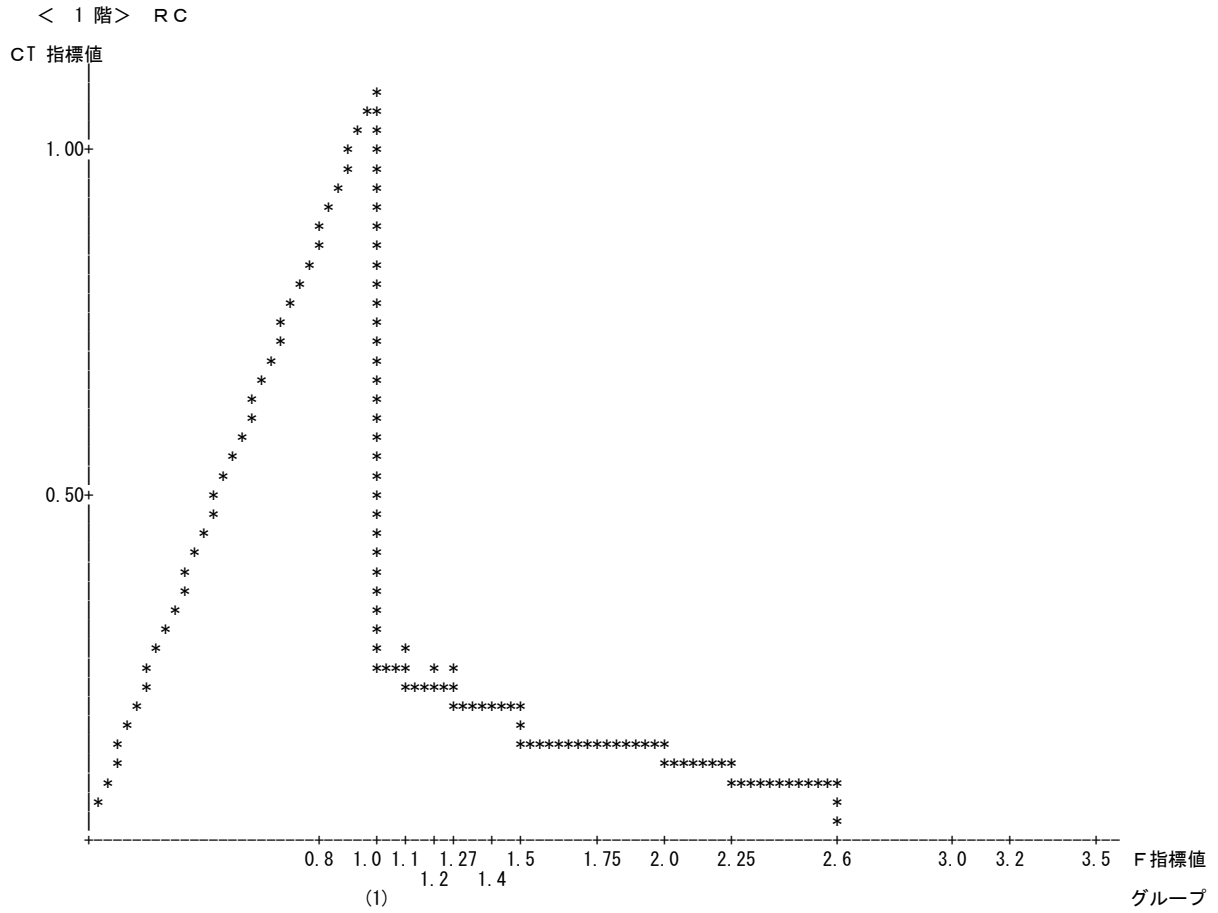
< 3階 > RC





< 2 階 > RC





## 【耐震性能診断表】 Y方向 負加力時 2次診断

建物名：伊賀市南庁舎耐震補強計画				建設年月日：昭和38年11月							
方向：Y方向 負加力		診断者：		診断年月日：							
診断次数：2次		経年指標 $T = 0.958$   構造耐震判定指標 $I_{so} = E_s \cdot Z \cdot G \cdot U = 0.60 * 1.00 * 1.00 * 1.25 = 0.750$									
階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定	
3	(5)式	0.80	(0.97)	0.80	CB, CS, CSS, WB, WS, WCB, WCS	0.516	0.95	0.470	0.61	(0)	
		1.00	(1.41)	1.00	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS	0.942		0.857	0.89	(1)	OK
		1.20	(0.65)	1.20	CB, CS, WB, WCB	0.523		0.476	0.41	(4)	
		1.40	(0.66)	1.40	CB, WB, WCB	0.618		0.562	0.41	(7)	
		1.50	(0.65)	1.50	CB, WB, WCB	0.651		0.593	0.41	(8)	
		1.75	(0.53)	1.75	CB	0.622		0.566	0.33	(14)	
		2.25	(0.47)	2.25	CB	0.711		0.647	0.30	(18)	
		2.60	(0.42)	2.60	CB	0.737		0.671	0.26	(23)	
		(4)式	1.20	0.89 (0.65)	1.00 1.20	CS, WS, WCS CB, CS, WB, WCB		0.792	0.721	0.41	(4)
	1.40		0.92 (0.66)	1.00 1.40	CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.870	0.792	0.41	(7)		
	1.50		0.92 (0.65)	1.00 1.50	CB, CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.898	0.817	0.41	(8)		
	1.75		1.03 (0.53)	1.00 1.75	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	0.926	0.843	0.33	(14)		
	2.25		1.07 (0.47)	1.00 2.25	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.008	0.917	0.30	(18)		
	2.60	1.10 (0.42)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.043	0.949	0.26	(23)			

階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定	
2	(5)式	1.00	( 1.04)	1.00	CB, CS, WB, WS, WCB	0.836	0.95	0.761	0.79	( 0)	OK 採用
		1.20	( 0.32)	1.20	CB, CS, WB, WCB	0.309		0.281	0.24	( 0)	
		1.27	( 0.32)	1.27	CB, WB, WCB	0.330		0.300	0.24	( 2)	
		1.50	( 0.21)	1.50	CB, WB, WCB	0.253		0.230	0.16	( 17)	
		2.25	( 0.12)	2.25	CB	0.230		0.210	0.09	( 21)	
		2.60	( 0.11)	2.60	CB	0.233		0.212	0.08	( 24)	
		2.60	( 0.11)	2.60	CB	0.233		0.212	0.08	( 24)	
	(4)式	1.20	0.78 ( 0.32)	1.00 1.20	WS CB, CS, WB, WCB	0.698	0.635	0.24	( 0)		
		1.27	0.79 ( 0.32)	1.00 1.27	CS, WS CB, WB, WCB	0.716	0.652	0.24	( 2)		
		1.50	0.87 ( 0.21)	1.00 1.50	CB, CS, WS CB, WB, WCB	0.745	0.678	0.16	( 17)		
		2.25	0.95 ( 0.12)	1.00 2.25	CB, CS, WB, WS, WCB CB	0.797	0.725	0.09	( 21)		
		2.60	0.96 ( 0.11)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB CB	0.806	0.734	0.08	( 24)		
		2.60	0.96 ( 0.11)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB CB	0.806	0.734	0.08	( 24)		
		2.60	0.96 ( 0.11)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB CB	0.806	0.734	0.08	( 24)		
1	(5)式	1.00	( 1.10)	1.00	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS	1.100	0.95	1.001	1.04	( 0)	OK 採用
		1.10	( 0.28)	1.10	CB, CS, WB, WCB	0.314		0.286	0.27	( 9)	
		1.20	( 0.25)	1.20	CB, CS, WB, WCB	0.305		0.278	0.24	( 16)	
		1.27	( 0.25)	1.27	CB, WB, WCB	0.329		0.299	0.24	( 17)	
		1.50	( 0.21)	1.50	CB, WB, WCB	0.322		0.293	0.20	( 17)	
		1.75	( 0.15)	1.75	CB	0.267		0.243	0.14	( 18)	
		2.00	( 0.14)	2.00	CB	0.297		0.270	0.14	( 20)	
		2.25	( 0.13)	2.25	CB	0.297		0.270	0.12	( 29)	
		2.25	( 0.13)	2.25	CB	0.297		0.270	0.12	( 29)	
		2.25	( 0.13)	2.25	CB	0.297		0.270	0.12	( 29)	

階	Fu	C	F	破壊形式	Eo	SD	Is	CTu・SD	(Nr<N)	判定			
1	(5)式	2.60 (0.10)	2.60	CB	0.263	0.95	0.239	0.09	(41)				
	(4)式	1.10 (0.28)	1.00 1.10	CS, WS, WCS CB, CS, WB, WCB	0.894					0.814	0.27	(9)	
		1.20 (0.25)	1.00 1.20	CS, WS, WCS CB, CS, WB, WCB	0.930					0.847	0.24	(16)	
		1.27 (0.25)	1.00 1.27	CS, WS, WCS CB, WB, WCB	0.943					0.858	0.24	(17)	
		1.50 (0.21)	1.00 1.50	CS, WB, WS, WCS CB, WB, WCB	0.983					0.894	0.20	(17)	
		1.75 (0.15)	1.00 1.75	CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.026					0.933	0.14	(18)	
		2.00 (0.14)	1.00 2.00	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.037					0.943	0.14	(20)	
		2.25 (0.13)	1.00 2.25	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.048					0.954	0.12	(29)	
		2.60 (0.10)	1.00 2.60	CB, CS, WB, WS, WCB, WCS CB	1.061					0.965	0.09	(41)	

CB : 曲げ柱                    CS : せん断柱                    CSS : 極脆性柱  
 CWB : 曲げ袖壁付柱        CWS : せん断袖壁付柱        CWSS : 極脆性袖壁付柱  
 WCB : 曲げ柱型付壁        WCS : せん断柱型付壁  
 WB : 曲げ壁                    WS : せん断壁

※ C指標の( )内は, "CT" と"CTu"の計算に使用するC指標値を示す。

※ (Nr<N)欄の( )内は, "残存軸耐力<軸力"の条件に該当する部材数を示す。  
 また, このような柱が存在する欄のIsやCTu・SDは参考値であり, 第2種構造要素の検討なしには採用出来ません。

---

\*\* 終了時メッセージ \*\*

---

《直接入力に対するメッセージ》

- ・ 梁下から床上までの内のり標準高さが直接入力されています。
- ・ 破壊形式・F指標・保有せん断力 または 強度寄与係数を直接入力している鉛直部材が存在します。
- ・ 内法高さの直接入力指定されています。

\* 参照する出力箇所 \*

【建物の規模】  
【鉛直部材の直接入力】  
【柱の内法高さの直接入力】

《診断基準に記載されていない内容に対するメッセージ》

- ・ 中間梁が取付かない吹き抜け柱が存在します。
- ・ 中間梁に100番部材(断面積=0、断面二次モーメント=0の部材)を採用した連層両側柱付壁が存在します。
- ・ 両側柱付壁の付帯柱と壁板部でコンクリート設計強度( $F_c$ )が異なります。壁板部( $F_c$ )を採用します。
- ・ 連スパン両側柱付壁で、壁板部分のコンクリート設計強度( $F_c$ ) または コンクリート種別が異なります。最小の $F_c$  または 種別が異なる場合、種別による低減係数 $\alpha=0.9$ を採用します。
- ・ 地震時付加軸力が指定されていません。地震時軸方向力は長期軸力を採用します。

\* 参照する出力箇所 \*

【鉛直部材の諸元：(軸組)】  
【鉛直部材の諸元：(軸組)】  
部位ごとの【コンクリート材料】  
部位ごとの【コンクリート材料】  
【柱軸力】 【鉛直部材の諸元】

《評価適用外に対するメッセージ》に該当する結果については参考値となります。

\* 参照する出力箇所 \*

- ・ 複数の開口を包絡せずに柱の内法高さを計算しています。

【柱配置】 【柱の内法高さ】

---



---

\*\* Y方向 負加力時 2次診断 正常に終了しました。 \*\*

---

## 【診断結果比較】 X方向

		1次診断		2次診断 正加力				2次診断 負加力							
I so		1.000		0.750				0.750							
階	Is	Is/Iso	Fu	Is	CTu・SD	Is/Iso	Fu	Is	CTu・SD	Is/Iso					
3			(5)式	0.80	0.492	0.64	0.65*	(5)式	0.80	0.485	0.63	0.64*			
			(5)式	1.00	0.911	0.95	1.21	(5)式	1.00	0.897	0.93	1.19			
			(5)式	1.10	0.308	0.29	0.41*	(5)式	1.10	0.350	0.33	0.46*			
			(5)式	1.50	0.415	0.28	0.55*	(5)式	1.27	0.400	0.32	0.53*			
			(5)式	2.00	0.451	0.23	0.60*	(5)式	1.50	0.455	0.31	0.60*			
			(5)式	2.60	0.555	0.22	0.74*	(5)式	2.00	0.451	0.23	0.60*			
			(5)式					(5)式	2.60	0.555	0.22	0.74*			
			(4)式	1.10	0.729	0.29	0.97*	(4)式	1.10	0.702	0.33	0.93*			
			(4)式	1.50	0.812	0.28	1.08	(4)式	1.27	0.759	0.32	1.01			
			(4)式	2.00	0.874	0.23	1.16	(4)式	1.50	0.799	0.31	1.06			
			(4)式	2.60	0.939	0.22	1.25	(4)式	2.00	0.862	0.23	1.14			
			(4)式					(4)式	2.60	0.928	0.22	1.23			
			2			(5)式	1.00	0.784	0.81	1.04	(5)式	1.00	0.781	0.81	1.04
						(5)式	1.20	0.210	0.18	0.28*	(5)式	1.20	0.251	0.21	0.33*
(5)式	1.27	0.230				0.18	0.30*	(5)式	1.27	0.274	0.22	0.36*			
(5)式	1.40	0.193				0.14	0.25*	(5)式	1.40	0.211	0.15	0.28*			
(5)式	1.50	0.190				0.13	0.25*	(5)式	1.50	0.210	0.14	0.28*			
(5)式	1.75	0.189				0.11	0.25*	(5)式	1.75	0.189	0.11	0.25*			
(5)式	2.00	0.202				0.10	0.26*	(5)式	2.00	0.202	0.10	0.26*			
(5)式	2.60	0.249				0.10	0.33*	(5)式	2.60	0.249	0.10	0.33*			
(4)式	1.20	0.680				0.18	0.90*	(4)式	1.20	0.660	0.21	0.88*			
(4)式	1.27	0.691				0.18	0.92*	(4)式	1.27	0.673	0.22	0.89*			
(4)式	1.40	0.710				0.14	0.94*	(4)式	1.40	0.700	0.15	0.93*			
(4)式	1.50	0.717				0.13	0.95*	(4)式	1.50	0.707	0.14	0.94*			
(4)式	1.75	0.731				0.11	0.97*	(4)式	1.75	0.728	0.11	0.97*			
(4)式	2.00	0.739				0.10	0.98*	(4)式	2.00	0.737	0.10	0.98*			
(4)式	2.60	0.757	0.10	1.00	(4)式	2.60	0.755	0.10	1.00						
1			(5)式	0.80	0.521	0.68	0.69*	(5)式	0.80	0.524	0.68	0.69*			
			(5)式	1.00	0.938	0.98	1.25	(5)式	1.00	0.944	0.98	1.25			
			(5)式	1.20	0.256	0.22	0.34*	(5)式	1.20	0.249	0.21	0.33*			
			(5)式	1.27	0.261	0.21	0.34*	(5)式	1.27	0.253	0.20	0.33*			
			(5)式	1.50	0.226	0.15	0.30*	(5)式	1.50	0.217	0.15	0.28*			
			(5)式	1.75	0.218	0.13	0.29*	(5)式	1.75	0.218	0.13	0.29*			
			(5)式	2.25	0.258	0.11	0.34*	(5)式	2.25	0.258	0.11	0.34*			
			(5)式	2.60	0.277	0.11	0.36*	(5)式	2.60	0.277	0.11	0.36*			

階	Is	Is/Iso	Fu	Is	CTu・SD	Is/Iso	Fu	Is	CTu・SD	Is/Iso
			(4)式 1.20	0.811	0.22	1.08	(4)式 1.20	0.820	0.21	1.09
			(4)式 1.27	0.829	0.21	1.10	(4)式 1.27	0.838	0.20	1.11
			(4)式 1.50	0.856	0.15	1.14	(4)式 1.50	0.866	0.15	1.15
			(4)式 1.75	0.876	0.13	1.16	(4)式 1.75	0.882	0.13	1.17
			(4)式 2.25	0.894	0.11	1.19	(4)式 2.25	0.900	0.11	1.20
			(4)式 2.60	0.905	0.11	1.20	(4)式 2.60	0.911	0.11	1.21

※ NGの場合、 $I_s/I_{so} < 1$ のときに「\*」を表示する。

※ ( ) 内の値は、1次診断で極短柱を考慮した場合

\*\*\* 終了時メッセージ \*\*\*

《直接入力に対するメッセージ》

- ・ 梁下から床上までの内のり標準高さが直接入力されています。
- ・ 破壊形式・F指標・保せん断力 または 強度寄与係数を直接入力している鉛直部材が存在します。
- ・ 内法高さの直接入力指定されています。

《診断基準に記載されていない内容に対するメッセージ》

- ・ 中間梁が取付かない吹き抜け柱が存在します。
- ・ 両側柱付壁の付帯柱と壁板部でコンクリート設計強度( $F_c$ )が異なります。壁板部( $F_c$ )を採用します。
- ・ 連スパン両側柱付壁で、壁板部分のコンクリート設計強度( $F_c$ ) または コンクリート種別が異なります。最小の $F_c$  または 種別が異なる場合、種別による低減係数 $\alpha=0.9$ を採用します。
- ・ 地震時付加軸力が指定されていません。地震時軸方向力は長期軸力を採用します。

《評価適用外に対するメッセージ》に該当する結果については参考値となります。

- ・ 複数の開口を包絡せずに柱の内法高さを計算しています。

\* 参照する出力箇所 \*

【建物の規模】  
【鉛直部材の直接入力】

【柱の内法高さの直接入力】

\* 参照する出力箇所 \*

【鉛直部材の諸元：(軸組)】  
部位ごとの【コンクリート材料】

部位ごとの【コンクリート材料】

【柱軸力】 【鉛直部材の諸元】

\* 参照する出力箇所 \*

【柱配置】 【柱の内法高さ】

\*\*\* X方向 2次診断(正・負加力時) 正常に終了しました。\*\*\*



【診断結果比較】 Y方向

I so	1次診断		2次診断 正加力				2次診断 負加力								
	Is	Is/Iso	Fu	Is	CTu・SD	Is/Iso	Fu	Is	CTu・SD	Is/Iso					
3	1.000		(5)式	0.80	0.470	0.61	0.62*	(5)式	0.80	0.470	0.61	0.62*			
			(5)式	1.00	0.857	0.89	1.14	(5)式	1.00	0.857	0.89	1.14			
			(5)式	1.20	0.476	0.41	0.63*	(5)式	1.20	0.476	0.41	0.63*			
			(5)式	1.40	0.562	0.41	0.74*	(5)式	1.40	0.562	0.41	0.74*			
			(5)式	1.50	0.593	0.41	0.79*	(5)式	1.50	0.593	0.41	0.79*			
			(5)式	1.75	0.566	0.33	0.75*	(5)式	1.75	0.566	0.33	0.75*			
			(5)式	2.25	0.647	0.30	0.86*	(5)式	2.25	0.647	0.30	0.86*			
			(5)式	2.60	0.671	0.26	0.89*	(5)式	2.60	0.671	0.26	0.89*			
			(4)式	1.20	0.721	0.41	0.96*	(4)式	1.20	0.721	0.41	0.96*			
			(4)式	1.40	0.792	0.41	1.05	(4)式	1.40	0.792	0.41	1.05			
			(4)式	1.50	0.817	0.41	1.08	(4)式	1.50	0.817	0.41	1.08			
			(4)式	1.75	0.843	0.33	1.12	(4)式	1.75	0.843	0.33	1.12			
			(4)式	2.25	0.917	0.30	1.22	(4)式	2.25	0.917	0.30	1.22			
			(4)式	2.60	0.949	0.26	1.26	(4)式	2.60	0.949	0.26	1.26			
2			(5)式	1.00	0.775	0.80	1.03	(5)式	1.00	0.761	0.79	1.01			
			(5)式	1.20	0.260	0.22	0.34*	(5)式	1.20	0.281	0.24	0.37*			
			(5)式	1.27	0.278	0.22	0.37*	(5)式	1.27	0.300	0.24	0.40*			
			(5)式	1.50	0.204	0.14	0.27*	(5)式	1.50	0.230	0.16	0.30*			
			(5)式	2.25	0.210	0.09	0.28*	(5)式	2.25	0.210	0.09	0.28*			
			(5)式	2.60	0.212	0.08	0.28*	(5)式	2.60	0.212	0.08	0.28*			
			(4)式	1.20	0.655	0.22	0.87*	(4)式	1.20	0.635	0.24	0.84*			
			(4)式	1.27	0.670	0.22	0.89*	(4)式	1.27	0.652	0.24	0.86*			
			(4)式	1.50	0.700	0.14	0.93*	(4)式	1.50	0.678	0.16	0.90*			
			(4)式	2.25	0.738	0.09	0.98*	(4)式	2.25	0.725	0.09	0.96*			
			(4)式	2.60	0.747	0.08	0.99*	(4)式	2.60	0.734	0.08	0.97*			
			1			(5)式	1.00	1.002	1.04	1.33	(5)式	1.00	1.001	1.04	1.33
						(5)式	1.10	0.287	0.27	0.38*	(5)式	1.10	0.286	0.27	0.38*
						(5)式	1.20	0.279	0.24	0.37*	(5)式	1.20	0.278	0.24	0.37*
(5)式	1.27	0.300				0.24	0.40*	(5)式	1.27	0.299	0.24	0.39*			
(5)式	1.50	0.294				0.20	0.39*	(5)式	1.50	0.293	0.20	0.39*			
(5)式	1.75	0.243				0.14	0.32*	(5)式	1.75	0.243	0.14	0.32*			
(5)式	2.00	0.270				0.14	0.36*	(5)式	2.00	0.270	0.14	0.36*			
(5)式	2.25	0.270				0.12	0.36*	(5)式	2.25	0.270	0.12	0.36*			
(5)式	2.60	0.239				0.09	0.31*	(5)式	2.60	0.239	0.09	0.31*			

階	Is	Is/Iso	Fu	Is	CTu・SD	Is/Iso	Fu	Is	CTu・SD	Is/Iso
			(4)式 1.10	0.814	0.27	1.08	(4)式 1.10	0.814	0.27	1.08
			(4)式 1.20	0.847	0.24	1.12	(4)式 1.20	0.847	0.24	1.12
			(4)式 1.27	0.859	0.24	1.14	(4)式 1.27	0.858	0.24	1.14
			(4)式 1.50	0.895	0.20	1.19	(4)式 1.50	0.894	0.20	1.19
			(4)式 1.75	0.934	0.14	1.24	(4)式 1.75	0.933	0.14	1.24
			(4)式 2.00	0.944	0.14	1.25	(4)式 2.00	0.943	0.14	1.25
			(4)式 2.25	0.955	0.12	1.27	(4)式 2.25	0.954	0.12	1.27
			(4)式 2.60	0.966	0.09	1.28	(4)式 2.60	0.965	0.09	1.28

※ NGの場合、 $I_s/I_{so} < 1$  のときに「\*」を表示する。

※ ( ) 内の値は、1次診断で極短柱を考慮した場合

\*\*\* 終了時メッセージ \*\*\*

《直接入力に対するメッセージ》

- ・ 梁下から床上までの内のり標準高さが直接入力されています。
- ・ 破壊形式・F指標・保有せん断力 または 強度寄与係数を直接入力している鉛直部材が存在します。
- ・ 内法高さの直接入力指定されています。

\* 参照する出力箇所 \*

【建物の規模】  
【鉛直部材の直接入力】

【柱の内法高さの直接入力】

《診断基準に記載されていない内容に対するメッセージ》

- ・ 中間梁が取付かない吹き抜け柱が存在します。
- ・ 中間梁に100番部材(断面積=0、断面二次モーメント=0の部材)を採用した連層両側柱付壁が存在します。
- ・ 両側柱付壁の付帯柱と壁板部でコンクリート設計強度( $F_c$ )が異なります。壁板部( $F_c$ )を採用します。
- ・ 連スパン両側柱付壁で、壁板部分のコンクリート設計強度( $F_c$ ) または コンクリート種別が異なります。最小の $F_c$  または 種別が異なる場合、種別による低減係数 $\alpha=0.9$ を採用します。
- ・ 地震時付加軸力が指定されていません。地震時軸方向力は長期軸力を採用します。

\* 参照する出力箇所 \*

【鉛直部材の諸元：(軸組)】  
【鉛直部材の諸元：(軸組)】

部位ごとの【コンクリート材料】

部位ごとの【コンクリート材料】

【柱軸力】 【鉛直部材の諸元】

《評価適用外に対するメッセージ》に該当する結果については参考値となります。

\* 参照する出力箇所 \*

- ・ 複数の開口を包絡せずに柱の内法高さを計算しています。

【柱配置】 【柱の内法高さ】

\*\*\* Y方向 2次診断(正・負加力時) 正常に終了しました。\*\*\*

設備荷重 (節点補正重量にて入力)

RF設備置場(1-3/111-112, 7-8/111-112)

$$\begin{array}{l} \text{キュービクル等} \\ \text{基礎} \end{array} \quad \begin{array}{l} 3.9 \times 4 \\ 24 \times 0.4 \end{array} \times 0.6 \times 1.0 \times 5 \quad \begin{array}{l} 15.7 \\ 28.8 \end{array} \quad \left. \vphantom{\begin{array}{l} \text{キュービクル等} \\ \text{基礎} \end{array}} \right] 44.5$$

$$44.5 \div 4.0 = 11.12 \rightarrow 12.0 \text{ kN}$$

RF設備置場(7-8/109-111)

$$\begin{array}{l} \text{キュービクル等} \\ \text{基礎} \end{array} \quad \begin{array}{l} 15.7 \times 5 \\ 24 \times 0.4 \end{array} \times 0.4 \times 3.8 \times 5 \quad \begin{array}{l} 78.5 \\ 73.0 \end{array} \quad \left. \vphantom{\begin{array}{l} \text{キュービクル等} \\ \text{基礎} \end{array}} \right] 151.4$$

$$151.4 \div 4.0 = 37.85 \rightarrow 38.0 \text{ kN}$$