

構 造 計 算 書

建築物名称： 4階建て事務所

プログラムの名称 : Super Build/SS7
プログラムバージョン : 1. 1. 1.16
プログラム開発者 : ユニオンシステム株式会社
プログラム使用契約者 :
プログラム実行機種 :
プログラム実行OS :

設 計 者

構造設計事務所名 :
担当者名 :
建築士登録番号 :
連絡先・電話番号 :

印

構造計算協力事務所名 :
担当者名 :
建築士登録番号 :
連絡先・電話番号 :

印

目 次

§ 1 一般事項	
1.1 建築物の構造設計概要	8
1.2 略伏図	
1.2.1 床伏図	9
1.2.2 柱・壁配置図	12
1.3 略軸組図	14
1.4 断面リスト	17
§ 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	24
2.1.2 基礎構造	24
2.1.3 設計上準拠した指針・規準等	24
2.2 構造計算方針	
2.2.1 上部構造	24
2.2.2 基礎構造	24
2.2.3 使用プログラムその他	24
2.2.4 計算ルート	25
2.3 使用材料・許容応力度	
2.3.1 コンクリート材料	25
2.3.2 コンクリート使用範囲	25
2.3.3 鉄筋材料	25
2.3.4 鉄筋径と使用範囲	25
2.4 特別な調査又は研究の結果による場合	26
§ 3 プログラムの使用状況	
3.1 メッセージ一覧	27
3.2 その他	27
§ 4 荷重・外力	
4.1 固定荷重	
4.1.1 標準仕上	28
4.2 積載荷重	
4.2.1 積載荷重表	28

4.2.2 床荷重表	28
4.2.3 床荷重配置図	29
4.3 固定荷重、積載荷重への追加荷重	31
4.4 常時荷重時の条件	35
4.5 積雪荷重	35
4.6 風圧力	35
4.7 地震力	
4.7.1 地震力に関する係数など	35
4.7.2 建築物重量と地震力	
4.7.2.1 地震用重量	35
4.7.2.2 地震力	36
4.8 その他の荷重	
4.8.1 応力計算用特殊荷重	37
4.8.2 土圧・水圧	37
4.8.3 その他	37
§ 5 準備計算	
5.1 剛性に関する計算条件	
5.1.1 剛性に関する計算条件	38
5.1.2 その他	38
5.2 柱・はりの基本応力	
5.2.1 CMQ図〈固定＋積載荷重〉	39
5.2.2 CMQ図〈積雪荷重〉	42
5.3 節点重量	
5.3.1 節点重量〈固定＋積載荷重〉	43
5.3.2 節点重量〈積雪荷重〉	45
5.3.3 節点重量〈地震用重量〉	45
§ 6 応力解析	
6.1 架構モデル	
6.1.1 建物規模・各層の構造種別	47
6.1.2 モデル化共通条件	47
6.1.3 構造モデル図	48
6.1.4 剛床の指定	54
6.1.5 支点条件	54

6.1.6 部材接合個別入力条件	54
6.1.7 基礎バネ剛性図	54
6.1.8 梁の剛度増大率	56
6.1.9 柱・ブレースの剛度増大率	60
6.1.10 剛性低下率	66
6.1.11 部材剛性図	72
6.1.12 その他	78
6.2 鉛直荷重時	
6.2.1 応力図〈固定＋積載荷重〉	79
6.2.2 応力図〈積雪荷重〉	83
6.2.3 軸力図〈固定＋積載荷重〉	83
6.2.4 軸力図〈積雪荷重〉	85
6.3 水平荷重時	
6.3.1 応力図〈地震荷重〉	86
6.3.2 応力図〈風荷重〉	92
6.3.3 分担率	92
6.4 支点反力図	93
§ 7 断面検定	
7.1 断面検定方針	95
7.2 検定用応力組合せ一覧	
7.2.1 検定用応力組合せ一覧	95
7.2.2 割増率	
7.2.2.2 柱の割増率	95
7.2.3 検定用応力図	97
7.2.4 長期軸力と負担率	106
7.3 長期荷重時断面検定比図	109
7.4 短期荷重時断面検定比図	
7.4.1 短期荷重時断面検定比図(地震荷重時)	113
7.4.2 短期荷重時断面検定比図(風荷重時)	117
7.4.3 短期荷重時断面検定比図(積雪荷重時)	117
7.5 柱の断面検定表	
7.5.1 RC造	
7.5.1.1 RC柱の断面検定表	118

7.6 はりの断面検定表	
7.6.1 RC造	
7.6.1.1 RC梁の断面検定表	120
7.6.1.2 RC梁付着(使用性・損傷制御)の断面検定表	125
7.6.1.5 RC梁たわみの検討	132
7.7 耐震壁の断面検定表	134
7.8 ブレースの断面検定表	134
7.9 柱・梁接合部の断面検定表	
7.9.1 RC造	
7.9.1.3 RC接合部(通し配筋定着)の断面検定表	134
7.10 柱脚の断面検定表	136
7.11 柱はり耐力比図(冷間成形角形鋼管)	136
§8 壁量・柱量	137
§9 層間変形角・剛性率	
9.1 層間変形角	138
9.2 剛性率	139
§10 偏心率	
10.1 偏心率	142
10.2 重心・剛心図	145
§11 保有水平耐力	
11.1 保有水平耐力設計方針	
11.1.1 構造計算方針	156
11.1.2 部材の設計方針	157
11.2 荷重増分解析の方法	
11.2.1 基本条件	157
11.2.2 増分コントロール	158
11.2.3 終局強度倍率	158
11.2.4 部材種別の判定条件	159
11.2.5 外力分布	159
11.2.6 復元力特性	161
11.3 構造特性係数Dsの算定	
11.3.1 Ds算定時の部材終局強度	162
11.3.2 Ds算定時の応力図	169

11. 3. 3 Ds算定時のヒンジ図	176
11. 3. 4 部材種別表	
11. 3. 4. 1 部材種別パラメータ	183
11. 3. 4. 2 部材群の種別	193
11. 3. 5 部材種別図	194
11. 3. 6 Ds値算定表	201
11. 4 保有水平耐力の算定	
11. 4. 1 保有水平耐力算定時の部材終局強度	202
11. 4. 2 保有水平耐力時の応力図	209
11. 4. 3 保有水平耐力時の支点反力図	216
11. 4. 4 保有水平耐力時のヒンジ図	217
11. 5 各階の層せん断力ー層間変形曲線	224
11. 6 各階の保有水平耐力の検討	
11. 6. 1 必要保有水平耐力と保有水平耐力比較表	228
11. 6. 2 必要保有水平耐力と保有水平耐力比較図	229
11. 6. 3 せん断保証設計	231
11. 6. 4 付着割裂破壊の検討	264
11. 6. 5 柱はり接合部の検定	270
11. 6. 6 層の耐力比(冷間成形角形鋼管)	276
11. 6. 7 柱脚の検定	276
§ 12 基礎・地盤	
12. 1 基礎・くい	
12. 1. 1 基本事項	277
12. 1. 2 使用材料	277
12. 1. 3 断面リスト	278
12. 1. 4 基礎自重	279
12. 1. 5 偏心距離	279
12. 1. 6 杭の水平抵抗	
12. 1. 6. 3 杭のkh分布	280
12. 1. 6. 4 杭の水平時応力	280
12. 1. 6. 5 杭応力図・変位図	281
12. 1. 6. 6 杭の水平力分担図	282
12. 1. 6. 7 基礎梁への曲げ戻し応力図	283

12. 1. 7 基礎梁応力図	284
12. 1. 9 基礎梁応力表	287
12. 1. 10 基礎反力図	290
12. 1. 11 基礎反力表	291
12. 1. 12 基礎の接地圧・支持力・断面算定	
12. 1. 12. 1 支持力検定比図	293
12. 1. 12. 3 支持力検討用軸力図	294
12. 1. 12. 4 支持力検討用軸力表	294
12. 1. 12. 6 基礎設計用軸力表	294
12. 1. 12. 10 基礎の支持力	295
12. 1. 12. 17 断面算定表(杭基礎)	297
12. 1. 13 杭の断面算定	
12. 1. 13. 1 杭検定比図	297
12. 1. 13. 2 杭設計用軸力図	298
12. 1. 13. 3 杭設計用軸力表	298
12. 1. 13. 5 断面算定表(既製杭)	299
12. 1. 13. 6 M-N関係図	299
12. 1. 13. 8 杭頭定着筋選定(既製杭)	300
12. 2 地盤	
12. 2. 1 地盤符号	301
§ 13 その他の部材	302
§ 14 総合所見	303

§ 1 一般事項

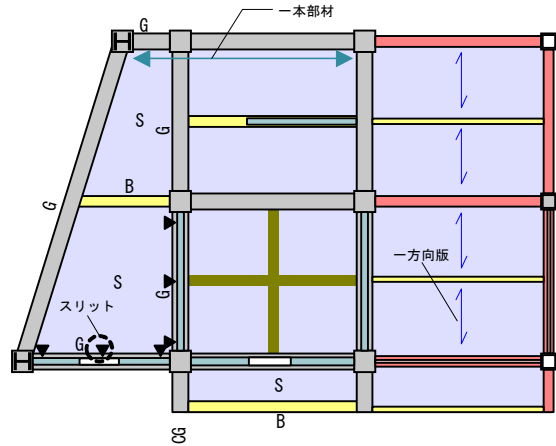
1.1 建築物の構造設計概要

建築場所				
用 途				構造種別
階 数				工事種別
地下	0 階	地上	4 階	塔屋 0 階
建築面積		軒高さ		増築予定
0.00 m2		0.000 m		無 (階)
延べ面積		建築物高さ		基礎底深さ
0.00 m2		0.000 m		0 mm
GLから1階床までの高さ			パラペットの高さ	
0 mm			0 mm	
上部構造形式	主要スパン	X方向	4 スパン	
		Y方向	1 スパン	
	架構形式	X方向		
		Y方向		
基礎構造形式				
仕上げ				
屋上付属物等 無				

1.2 略伏図

1.2.1 床伏図 <見下げ> [S=自動スケール]

【凡例】



【床伏図の記号】

記号	内容
G	梁符号
CG	片持梁符号
B	小梁符号
S	床符号

【特記事項】

- ※ 梁のダミー部材は、点線 (-----) で表します。
- ※ 梁のミラー配置の場合は、梁符号、小梁符号の前に“-”を付けて表示します。
- ※ スリットは、端部と下端のみ出力します。

- RC・SRCの柱・梁, RCの片持梁

S・CFTの柱, Sの梁・片持梁

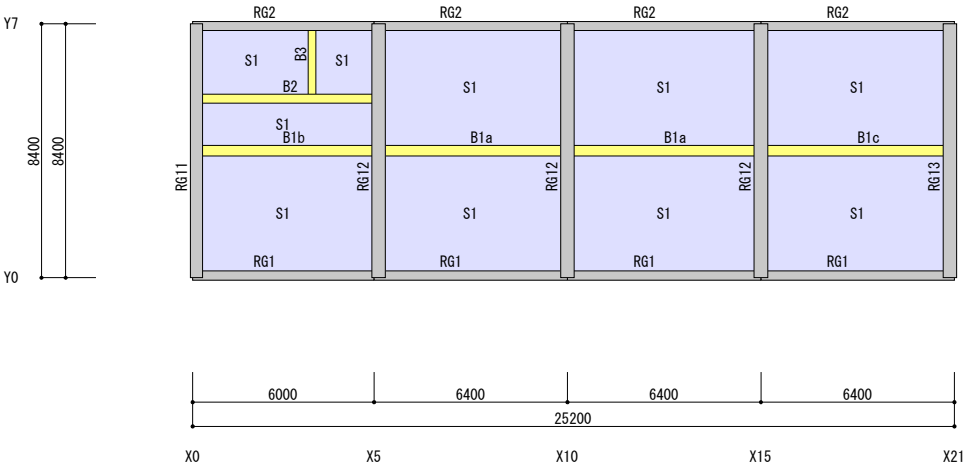
木質の柱・梁・片持梁

壁

小梁
- 鉛直 ブレース

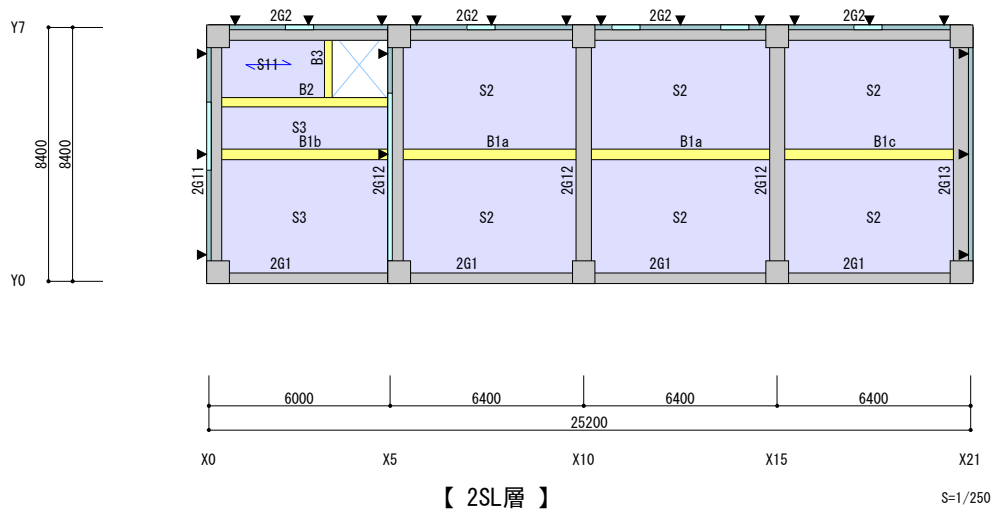
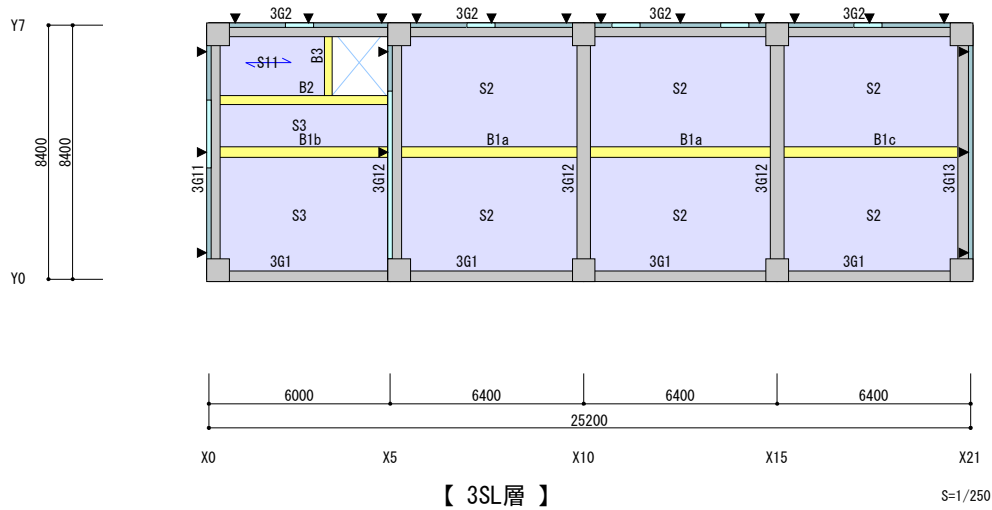
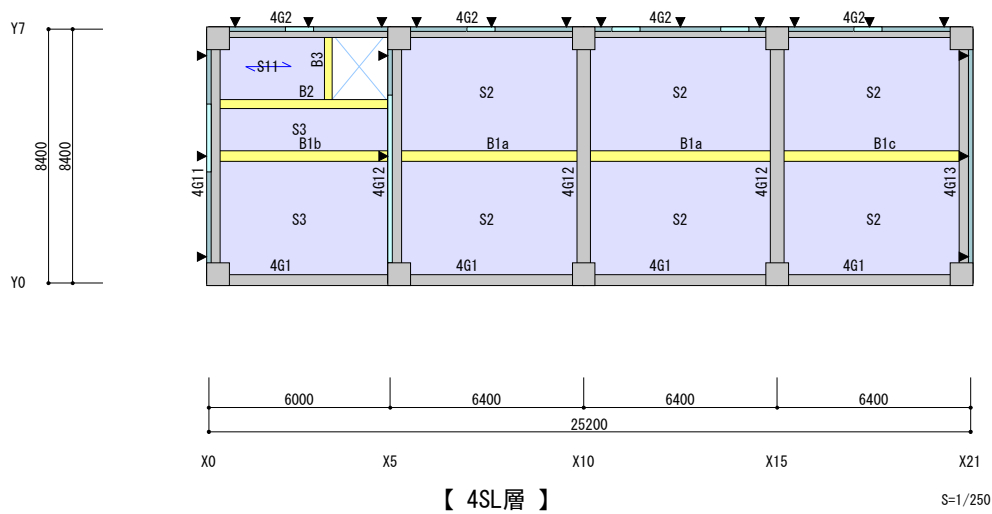
クロス小梁

床



【 RSL層 】

S=1/250

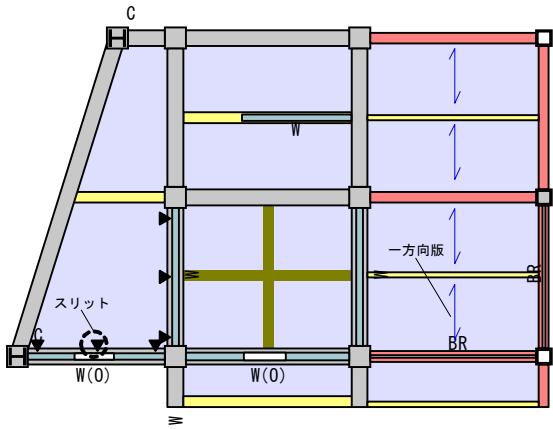


1.2.2 柱・壁配置図

<見下げ>

[S=自動スケール]

【凡例】



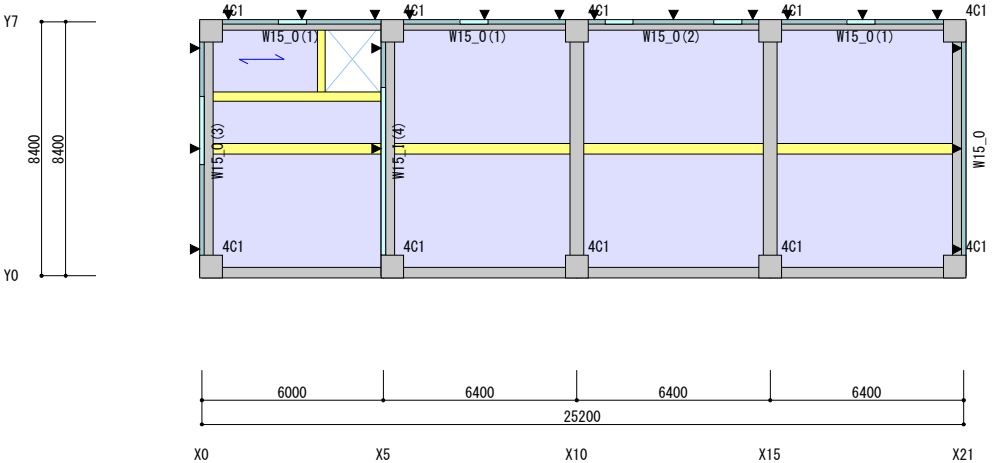
【柱壁配置図の記号】

記号	内容
C	柱符号
W	壁符号
(0)	開口リストNo.
BR	鉛直ブレース 符号

【特記事項】

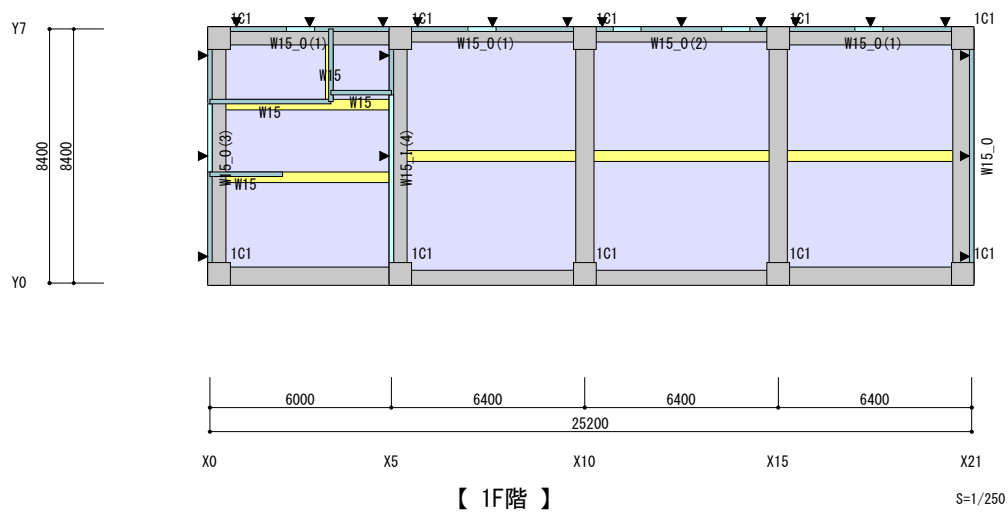
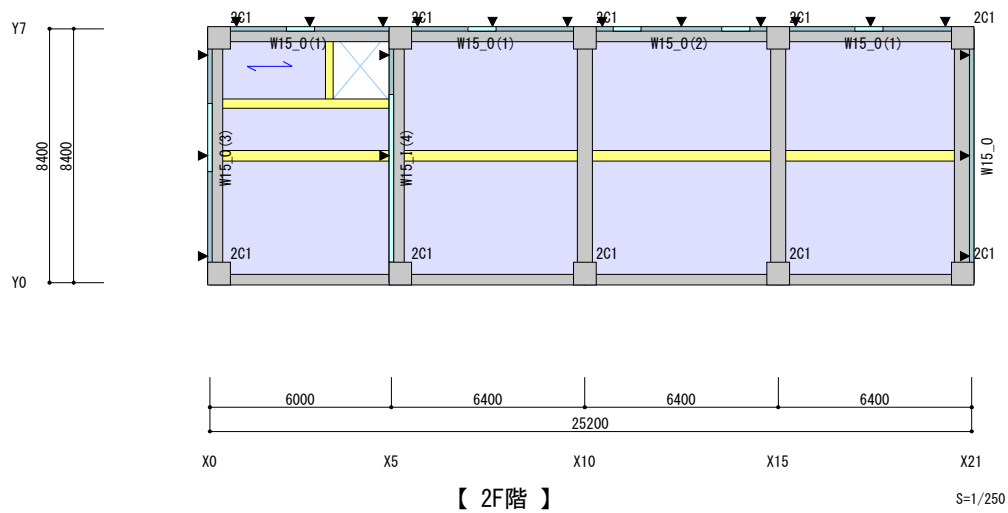
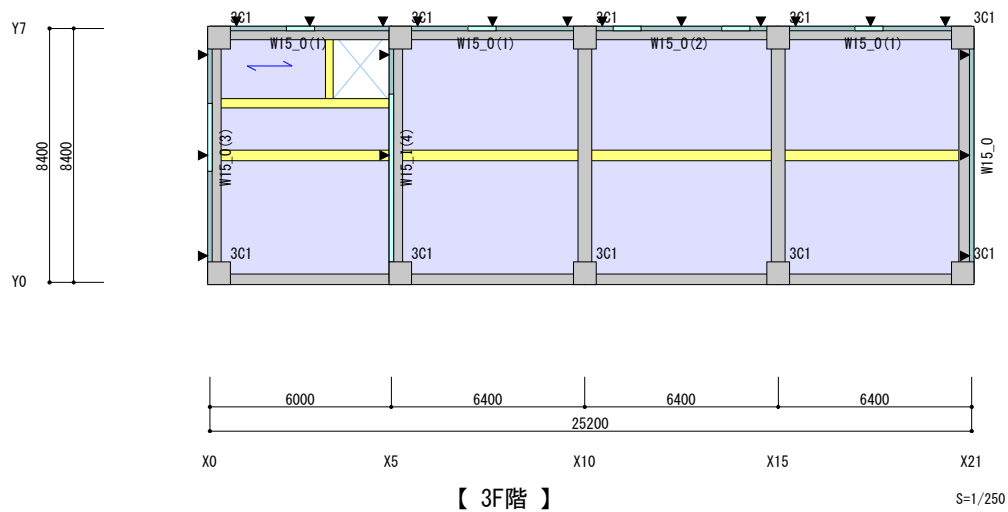
- ※ 柱のダミー部材は、点線 (-----) で表します。
- ※ SRC柱の鉄骨を反転配置した場合は、柱符号の前に“-”を付けて表示します。
- ※ スリットは、端部と下端のみ出力します。
- ※ 結合により多スパンおよび多層にわたる鉛直ブレースとなった場合は、ブレース符号を<>で囲みます。

- RC・SRCの柱・梁, RCの片持梁
- S・CFTの柱, Sの梁・片持梁
- 木質の柱・梁・片持梁
- 壁
- 鉛直ブレース
- 小梁
- クロス小梁
- 床



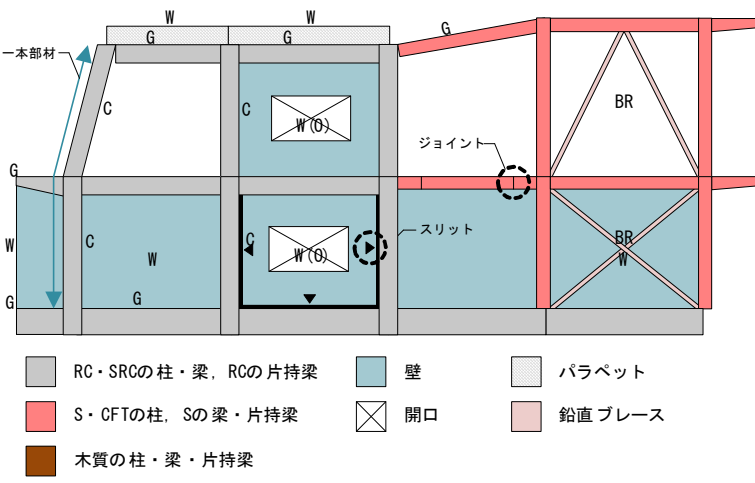
【 4F階 】

S=1/250



1.3 略軸組図 [S=自動スケール]

【凡例】

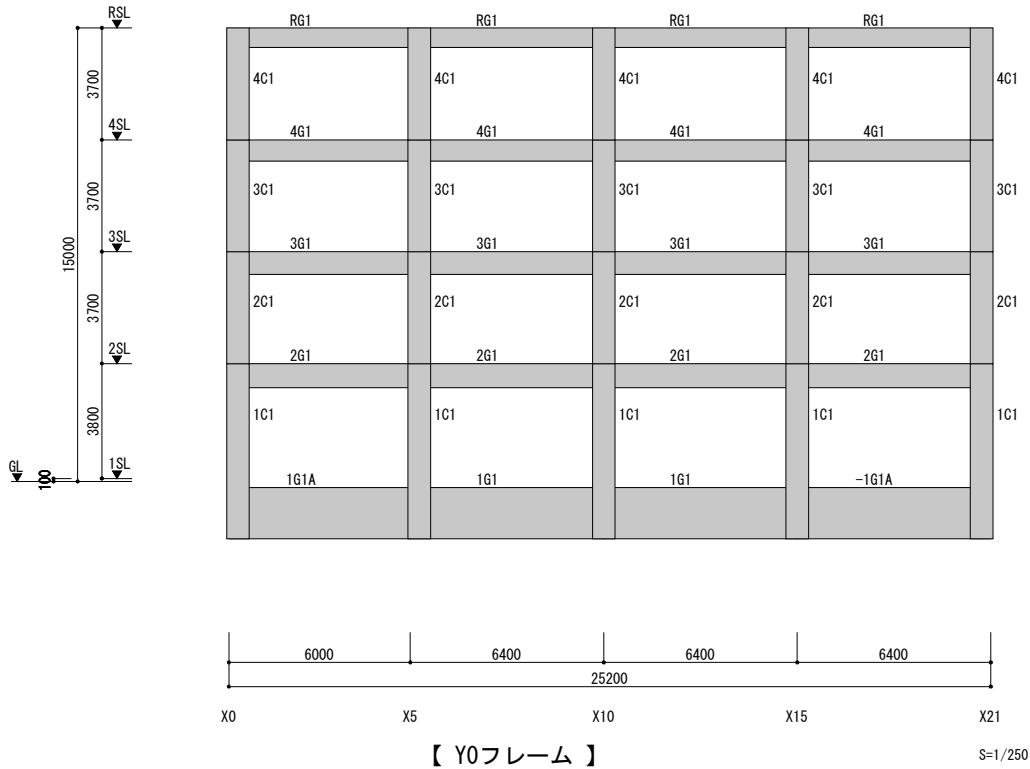


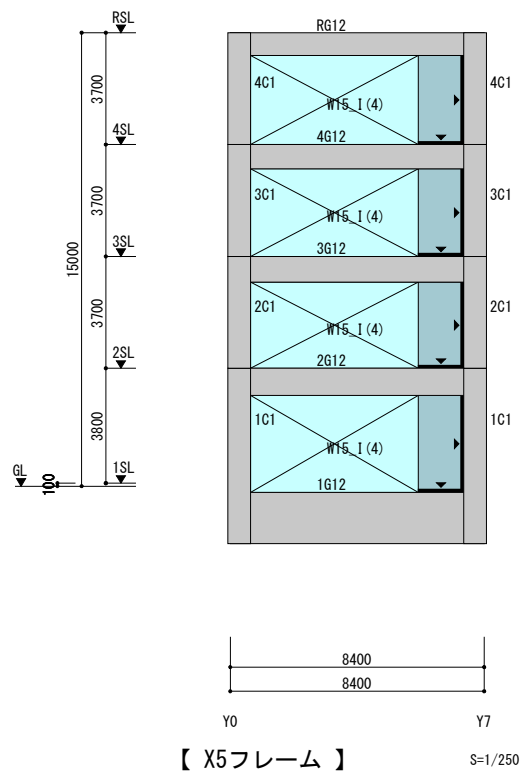
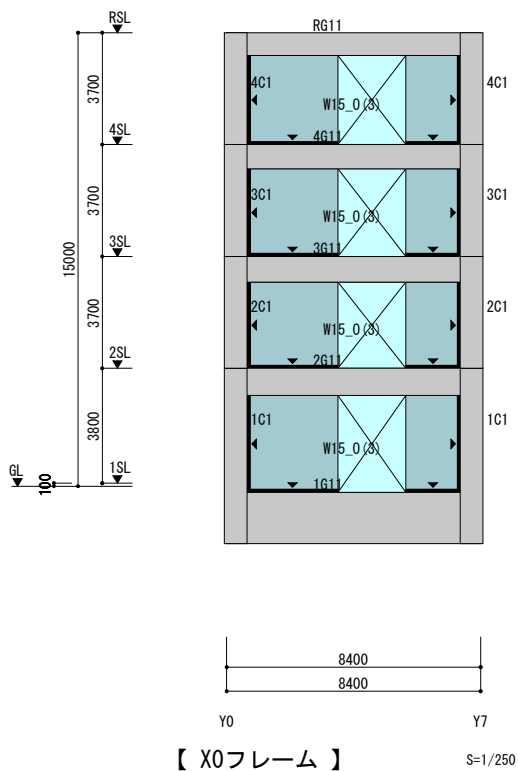
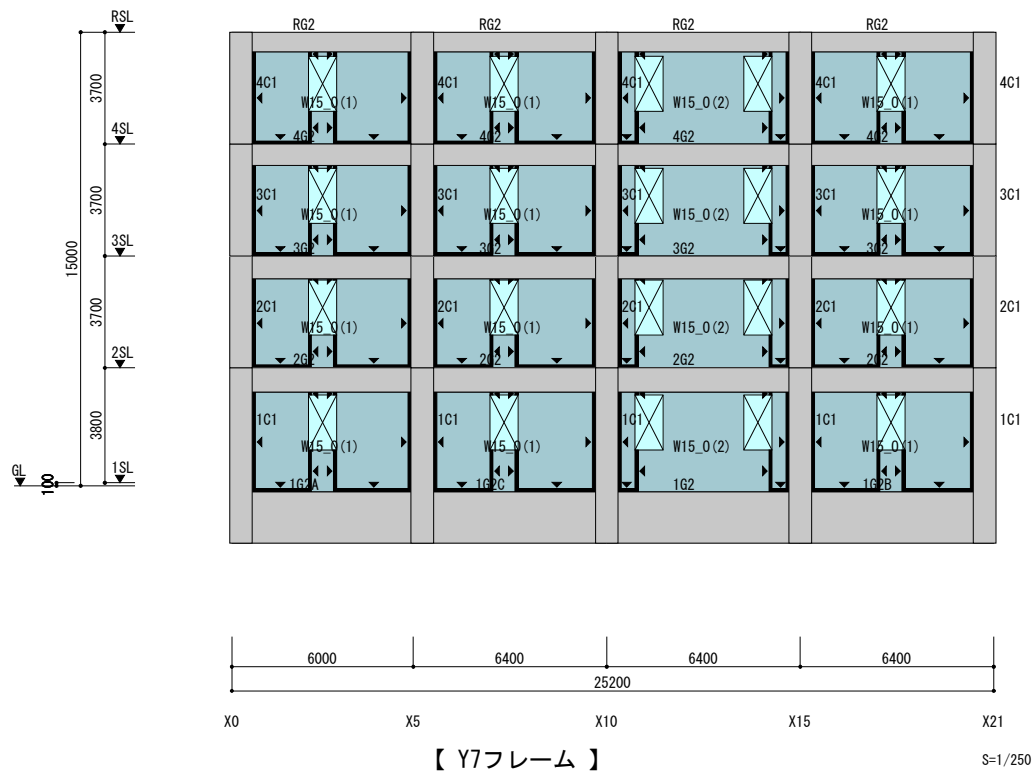
【略軸組図の記号】

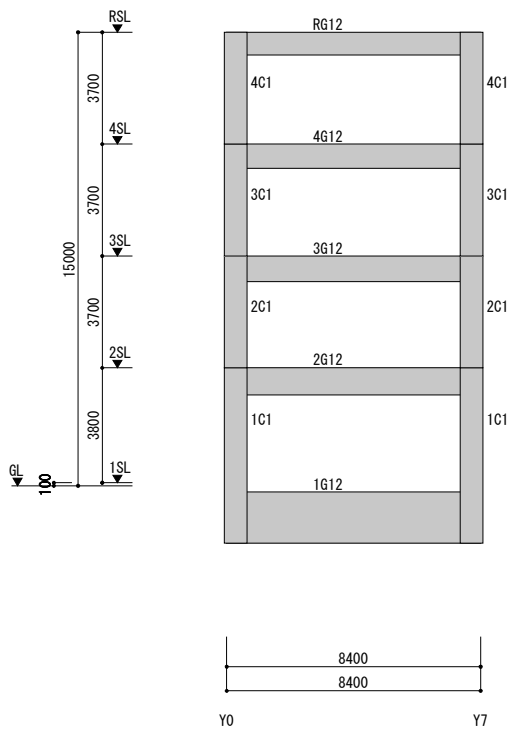
記号	内容
G	梁符号
C	柱符号
W	壁符号
(O)	開口リストNo.
BR	鉛直ブレース符号

【特記事項】

- ※ 梁、柱のダミー部材は、点線で表します。
- ※ 梁のミラー配置の場合は、梁符号の前に“-”を付けて表示します。
- ※ SRC柱の鉄骨を反転配置した場合は、柱符号の前に“-”を付けて表示します。
- ※ 結合により多スパンおよび多層にわたる鉛直ブレースとなった場合は、ブレース符号を<>で囲みます。
- ※ 基礎は出力しません。
- ※ 杭は出力しません。

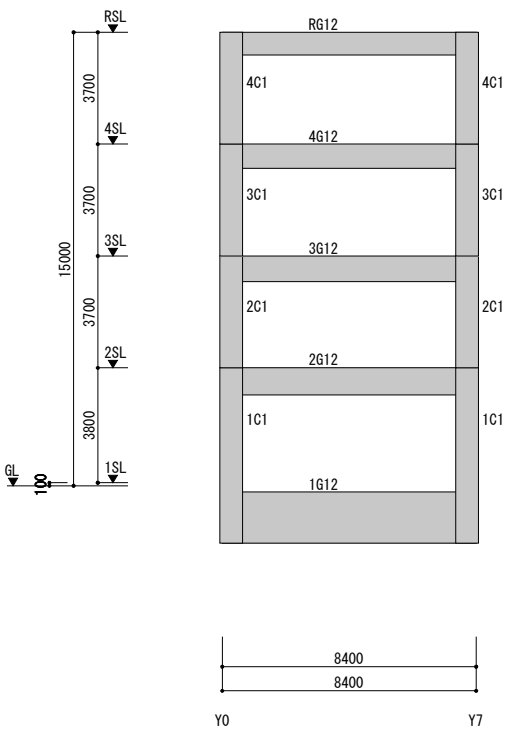






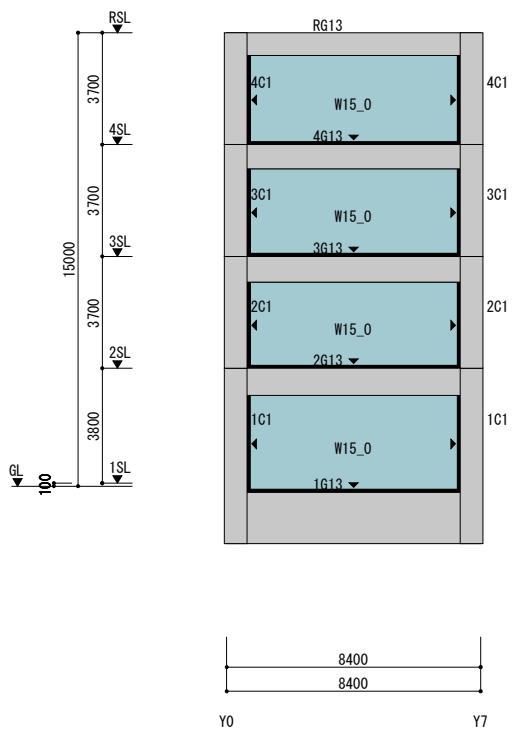
【 X10フレーム 】

S=1/250



【 X15フレーム 】

S=1/250



【 X21フレーム 】

S=1/250

1.4 断面リスト

(1) 梁

【大梁】 (1/3)

		G1		G2	
		端部	中央	端部	中央
符号名		RG1		RG2	
RSL 層	断面				
	コンクリート	b × D	300 × 650 (Fc24)	300 × 650 (Fc24)	300 × 650 (Fc24)
	主筋	上端	3-D22	3-D22	3-D22
		下端	3-D22	3-D22	3-D22
		材料	SD345	SD345	SD345
	かぶり	mm	上端:40 下端:70	上端:40 下端:70	上端:40 下端:70
	あばら筋	材料	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200
符号名		4G1		4G2	
4SL 層	断面				
	コンクリート	b × D	350 × 700 (Fc24)	350 × 700 (Fc24)	350 × 700 (Fc24)
	主筋	上端	4/1-D22	4-D22	4/3-D22
		下端	4-D22	4-D22	4/2-D22
		材料	SD345	SD345	SD345
	かぶり	mm	上端:40 下端:70	上端:40 下端:70	上端:40 下端:70
	あばら筋	材料	2-D10@200	2-D10@200	2-D13@150
符号名		3G1		3G2	
3SL 層	断面				
	コンクリート	b × D	350 × 750 (Fc24)	350 × 750 (Fc24)	450 × 750 (Fc24)
	主筋	上端	4/1-D22	4-D22	5/4-D22
		下端	4-D22	4-D22	5/3-D22
		材料	SD345	SD345	SD345
	かぶり	mm	上端:40 下端:70	上端:40 下端:70	上端:40 下端:70
	あばら筋	材料	2-D10@200	2-D10@200	3-D13@150
符号名		2G1		2G2	
2SL 層	断面				
	コンクリート	b × D	350 × 800 (Fc24)	350 × 800 (Fc24)	500 × 800 (Fc24)
	主筋	上端	4/1-D22	4-D22	6/4-D22
		下端	4-D22	4-D22	6/3-D22
		材料	SD345	SD345	SD345
	かぶり	mm	上端:40 下端:70	上端:40 下端:70	上端:40 下端:70
	あばら筋	材料	2-D10@200	2-D10@200	3-D13@150

【大梁】 (2/3)

			G11		G12	
			端部	中央	端部	中央
符号名			RG11		RG12	
RSL 層	断面					
	コンクリート	b × D	400 × 750 (Fc24)	400 × 750 (Fc24)	450 × 750 (Fc24)	450 × 750 (Fc24)
	主筋	上端	4-D25	4-D25	5-D25	5-D25
		下端	4-D25	4-D25	5-D25	5-D25
		材料 上端	SD345	SD345	SD345	SD345
		材料 下端	SD345	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm		上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40
	あばら筋	材料	2-D13@200 SD295A	2-D13@200 SD295A	2-D13@200 SD295A	2-D13@200 SD295A
符号名			4G11		4G12	
4SL 層	断面					
	コンクリート	b × D	450 × 800 (Fc24)	450 × 800 (Fc24)	450 × 800 (Fc24)	450 × 800 (Fc24)
	主筋	上端	5/1-D25	5-D25	5/2-D25	5-D25
		下端	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25
		材料 上端	SD345	SD345	SD345	SD345
		材料 下端	SD345	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm		上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40
	あばら筋	材料	2-D13@150 SD295A	2-D13@150 SD295A	2-D13@150 SD295A	2-D13@150 SD295A
符号名			3G11		3G12	
3SL 層	断面					
	コンクリート	b × D	450 × 850 (Fc24)	450 × 850 (Fc24)	450 × 850 (Fc24)	450 × 850 (Fc24)
	主筋	上端	5/2-D25	5-D25	5/3-D25	5-D25
		下端	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25
		材料 上端	SD345	SD345	SD345	SD345
		材料 下端	SD345	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm		上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40
	あばら筋	材料	2-D13@150 SD295A	2-D13@150 SD295A	3-D13@150 SD295A	3-D13@150 SD295A
符号名			2G11		2G12	
2SL 層	断面					
	コンクリート	b × D	500 × 900 (Fc24)	500 × 900 (Fc24)	500 × 900 (Fc24)	500 × 900 (Fc24)
	主筋	上端	6/2-D25	6-D25	6/2-D25	6-D25
		下端	6-D25	6-D25	6-D25	6-D25
		材料 上端	SD345	SD345	SD345	SD345
		材料 下端	SD345	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm		上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40
	あばら筋	材料	2-D13@150 SD295A	2-D13@150 SD295A	3-D13@150 SD295A	3-D13@150 SD295A

【大梁】 (3/3)

			G13		
			左端	中央	右端
符号名			RG13		
RSL 層	断面				
	コンクリート	b × D	450 × 750 (Fc24)	450 × 750 (Fc24)	450 × 750 (Fc24)
	主筋	上端	5-D25	5-D25	5-D25
		下端	5-D25	5/2-D25	5-D25
		上端	SD345	SD345	SD345
		材料 下端	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm		上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40
	あばら筋	材料	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200
符号名			4G13		
4SL 層	断面				
	コンクリート	b × D	450 × 800 (Fc24)	450 × 800 (Fc24)	450 × 800 (Fc24)
	主筋	上端	5/2-D25	5-D25	5/2-D25
		下端	5/1-D25	5/1-D25	5-D25
		上端	SD345	SD345	SD345
		材料 下端	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm		上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40
	あばら筋	材料	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@150
符号名			3G13		
3SL 層	断面				
	コンクリート	b × D	500 × 850 (Fc24)	500 × 850 (Fc24)	500 × 850 (Fc24)
	主筋	上端	6/2-D25	6-D25	6/2-D25
		下端	6/2-D25	6-D25	6/2-D25
		上端	SD345	SD345	SD345
		材料 下端	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm		上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40
	あばら筋	材料	3-D13@150	3-D13@150	3-D13@150
符号名			2G13		
2SL 層	断面				
	コンクリート	b × D	650 × 900 (Fc24)	650 × 900 (Fc24)	650 × 900 (Fc24)
	主筋	上端	7/2-D25	7-D25	7/2-D25
		下端	7/1-D25	7-D25	7/1-D25
		上端	SD345	SD345	SD345
		材料 下端	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm		上端:70 下端:40	上端:70 下端:40	上端:70 下端:40
	あばら筋	材料	3-D13@150	3-D13@150	3-D13@150
符号名			SD295A		

【基礎大梁】 (1/5)

			G1		G2	
			端部	中央	端部	中央
符号名			1G1		1G2	
1SL 層	断面					
	コンクリート	b × D	500 × 1700 (Fc24)	500 × 1700 (Fc24)	500 × 1700 (Fc24)	500 × 1700 (Fc24)
	主筋	上端	4/1-D25	4-D25	4/1-D25	4-D25
		下端	4-D25	4-D25	4-D25	4-D25
		上端	SD345	SD345	SD345	SD345
		材料 下端	SD345	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm		上端:50 下端:80	上端:50 下端:80	上端:50 下端:80	上端:50 下端:80
	あばら筋	材料	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200
符号名			SD295A		SD295A	

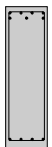
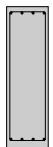
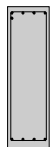
【基礎大梁】 (2/5)

			G1A			G2A
			左端	中央	右端	全断面
符号名			1G1A			1G2A
1SL 層	断面					
	コンクリート	b × D	600 × 1700 (Fc24)	600 × 1700 (Fc24)	600 × 1700 (Fc24)	600 × 1700 (Fc24)
	主筋	上端	5/2-D25	5-D25	5-D25	5/2-D25
		下端	5/2-D25	5-D25	5-D25	5/2-D25
		材料	SD345	SD345	SD345	SD345
	かぶり	上端	SD345	SD345	SD345	SD345
		下端	SD345	SD345	SD345	SD345
	mm		上端:50 下端:80	上端:50 下端:80	上端:50 下端:80	上端:50 下端:80
	あばら筋	材料	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200
			SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【基礎大梁】 (3/5)

			G2B		
			左端	中央	右端
符号名			1G2B		
1SL 層	断面				
	コンクリート	b × D	600 × 1700 (Fc24)	600 × 1700 (Fc24)	600 × 1700 (Fc24)
	主筋	上端	5-D25	5-D25	5/2-D25
		下端	5-D25	5-D25	5/2-D25
		材料	SD345	SD345	SD345
	かぶり	上端	SD345	SD345	SD345
		下端	SD345	SD345	SD345
	mm		上端:50 下端:80	上端:50 下端:80	上端:50 下端:80
	あばら筋	材料	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200
			SD295A	SD295A	SD295A

【基礎大梁】 (4/5)

			G2C			G11	
			左端	中央	右端	端部	中央
符号名			1G2C			1G11	
1SL 層	断面						
	コンクリート	b × D	500 × 1700 (Fc24)	500 × 1700 (Fc24)	500 × 1700 (Fc24)	600 × 1700 (Fc24)	600 × 1700 (Fc24)
	主筋	上端	4/3-D25	4-D25	4/1-D25	5/3-D25	5-D25
		下端	4-D25	4-D25	4-D25	5/1-D25	5-D25
		材料	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	かぶり	上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	mm		上端:50 下端:80	上端:50 下端:80	上端:50 下端:80	上端:80 下端:50	上端:80 下端:50
	あばら筋	材料	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200
			SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【基礎大梁】 (5/5)

			G12		G13		
			端部	中央	端部	中央	
1SL 層	符号名		1G12		1G13		
	断面						
	コンクリート	b × D	600 × 1700 (Fc24)	600 × 1700 (Fc24)	700 × 1700 (Fc24)	700 × 1700 (Fc24)	
	主筋	上端	5/3-D25	5/1-D25	5/3-D25	5-D25	
		下端	5/2-D25	5/1-D25	5/2-D25	5-D25	
		材料	上端	SD345	SD345	SD345	SD345
	下端		SD345	SD345	SD345	SD345	
	かぶり		mm	上端:80 下端:50	上端:80 下端:50	上端:80 下端:50	上端:80 下端:50
	あばら筋			2-D13@200	2-D13@200	3-D13@200	3-D13@200
		材料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【小梁】 (1/3)

			B1a		B1b		
			端部	中央	左端	中央	右端
断面							
コンクリート	b × D		350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)
主筋	上端		4/1-D19	3-D19	3-D19	3-D19	4/1-D19
	下端		3-D19	4-D19	3-D19	4-D19	3-D19
	材料	上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
かぶり		mm	40	40	40	40	40
あばら筋			2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200
	材料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【小梁】 (2/3)

		B1c			B2		
		左端	中央	右端	端部	中央	
断面							
コンクリート	b × D	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)	300 × 600 (Fc24)	300 × 600 (Fc24)	
主筋	上端	4/1-D19	3-D19	3-D19	3-D19	3-D19	
	下端	3-D19	4-D19	3-D19	3-D19	3/1-D19	
	材料	上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
かぶり mm		40	40	40	40	40	
あばら筋		2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	
	材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	

【小梁】 (3/3)

			B3
			全断面
断面			
コンクリート	b × D	250 × 500 (Fc24)	
主筋	上端	2-D19	
	下端	2-D19	
	材料	上端	SD345
		下端	SD345
かぶり		mm	40
あばら筋			2-D10@200
	材料	SD295A	

【基礎小梁】 (1/2)

		B1a		B1A		
		端部	中央	左端	中央	右端
断面						
コンクリート	b × D	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)
主筋	上端	4/1-D19	3-D19	3-D19	3-D19	4/1-D19
	下端	3-D19	4-D19	3-D19	4-D19	3-D19
	材料 上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	材料 下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
かぶり mm		40	40	40	40	40
あばら筋		2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200
	材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【基礎小梁】 (2/2)

		B3	B4		B5	
		全断面	端部	中央	端部	中央
断面						
コンクリート	b × D	250 × 500 (Fc24)	350 × 750 (Fc24)	350 × 750 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)	350 × 600 (Fc24)
主筋	上端	2-D19	4-D19	4-D19	4-D19	4-D19
	下端	2-D19	4-D19	4/3-D19	4-D19	4/2-D19
	材料 上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	材料 下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
かぶり mm		40	40	40	40	40
あばら筋		2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200
	材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

(2) 柱

【柱】

			C1
4F 階 ~ 3F 階	符号名		3C1, 4C1
	断面		
	コンクリート	Dx × Dy	750 × 750 (Fc24)
	主筋	X	6-D22
		Y	6-D22
		材料	SD345
	かぶり mm		40
	帯筋	X	2-D13@100
		Y	2-D13@100
		材料	SD295A
符号名		1C1, 2C1	
2F 階 ~ 1F 階	断面		
	コンクリート	Dx × Dy	750 × 750 (Fc24)
	主筋	X	6-D25
		Y	6-D25
		材料	SD345
	かぶり mm		40
	帯筋	X	3-D13@100
		Y	2-D13@100
		材料	SD295A

(4) 壁

【壁】

符号		W15_0	W15_1	
コンクリート	厚さ mm	150 (Fc24)	150 (Fc24)	
壁筋	縦	D10D13@200ダブル	D10D13@200ダブル	
	横	D10D13@200ダブル	D10D13@200ダブル	
	材料	縦	SD295A, SD295A	SD295A, SD295A
		横	SD295A, SD295A	SD295A, SD295A
	かぶり厚 mm	40	40	
仕上 N/m2		700	200	

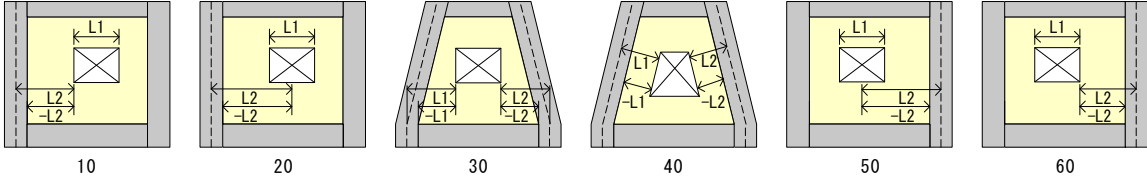
【フレーム外雑壁】

符号	W15
コンクリート 厚さ mm	150 (Fc24)
仕上 N/m2	200

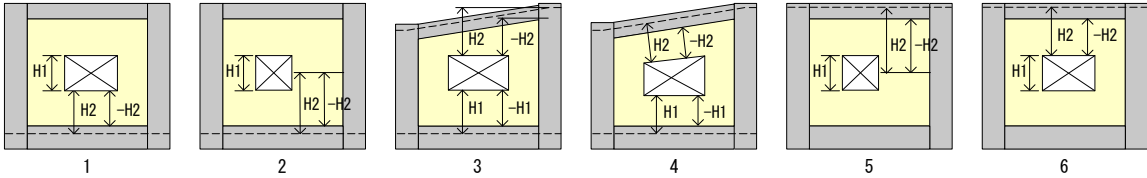
(5) 開口

【開口タイプ】

【十の位：左右方向のタイプ】



【一の位：上下方向のタイプ】



※破線は通り心またはフロアラインを示します。

正値は通り心またはフロアラインからの距離、負値（0を含む）は柱面または梁面からの距離とします。

※不整形な壁の場合、壁に対し外側の通り心（または柱面）およびフロアライン（または梁面）からの距離をとります。

ただし、押えタイプが壁長さ、壁高さの場合は除きます。

No.	タイプ	開口の寸法と位置				開口重量 N/m2
		L1 mm	L2 mm	H1 mm	H2 mm	
1	21	930	3000	1820	1080	400
2	21	930	1400	1820	1080	400
	51	930	1400	1820	1080	400
3	33	3675	2475	0	0	0
4	33	0	2175	0	0	0

(7) 床

【床】

符号	コンクリート		仕上 N/m2	積載荷重	方向	短辺方向(上端/下端)		長辺方向(上端/下端)		鉄筋材料	かぶり厚 (上端/下端) mm
	スラブ厚 mm	単位重量 N/m2				端部 mm	中央 mm	端部 mm	中央 mm		
S1	180 (Fc24)		2280	屋上(非歩行)		D10D13@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	SD295A	30 30
S2	180 (Fc24)		880	事務室、研究室		D10D13@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	SD295A	30 30
S3	180 (Fc24)		880	居住室、病室、寝室		D10D13@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	SD295A	30 30
S11	0	2400		居住室、病室、寝室	X方向						

【基礎床】

符号	コンクリート		仕上 N/m2	積載荷重	短辺方向(上端/下端)		長辺方向(上端/下端)		鉄筋材料	かぶり厚 (上端/下端) mm
	スラブ厚 mm	単位重量 N/m2			端部 mm	中央 mm	端部 mm	中央 mm		
S6	180 (Fc24)	680		百貨店、店舗の売り場	D10D13@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	SD295A	30 30
S7	180 (Fc24)	1580		集会室(その他)	D10D13@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	SD295A	30 30
S10	180 (Fc24)	580		機械室	D10D13@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	SD295A	30 30
S12	180 (Fc24)	80		EV反力	D10D13@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	D10@200 D10@200	SD295A	30 30

§ 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

方向	計算ルート	層間変形角の制限
X加力	ルート3(RC)	1/200
Y加力	ルート3(RC)	1/200

【RC造】

RC(1)式： $\Sigma 2.5\alpha Aw + \Sigma 0.7\alpha Ac + \Sigma 0.7\alpha Aw'$
RC(2)式： $\Sigma 1.8\alpha Aw + \Sigma 1.8\alpha Ac$

項目	判定値	X加力（ ルート3 ）					判定値	Y加力（ ルート3 ）				
		ルート						ルート				
		1	2-1	2-2	2-3	3		1	2-1	2-2	2-3	3
建物高さ ≤ 20m	15.650 m	○					15.650 m	○				
建物高さ ≤ 31m	15.650 m		○	○	○		15.650 m		○	○	○	
建物高さ ≤ 60m	15.650 m					○	15.650 m					○
塔状比 ≤ 4	0.60		○	○	○		1.79		○	○	○	
標準せん断力係数	0.20	○	○	○	○	○	0.20	○	○	○	○	○
層間変形角 ≤ 1/200	1/1275		○	○	○	○	1/816		○	○	○	○
剛性率 ≥ 6/10	0.821		○	○	○		0.827		○	○	○	
偏心率 ≤ 15/100	0.221		×	×	×		0.112		○	○	○	
RC(1)式 / ZIWAi ≥ 1.0	0.505	×					0.417	×				
RC(1)式 / 0.75ZIWAi ≥ 1.0	0.673		×				0.556		×			
RC(2)式 / ZIWAi ≥ 1.0	1.009			○			1.009			○		
Qu/Qun ≥ 1.0	1.09					○	1.29					○
適用の可否		×	×	×	×	○		×	×	○	○	○

2.3 使用材料・許容応力度

2.3.1 コンクリート材料

材料名	種類	Fc	長期許容応力度				短期許容応力度			
			圧縮	せん断	付着 (fa)		圧縮	せん断	付着 (fa)	
					上端筋	その他			上端筋	その他
					異形	異形			異形	異形
Fc24	普通	N/mm2 24.0	N/mm2 8.0	N/mm2 0.73	N/mm2 1.54	N/mm2 2.31	N/mm2 16.0	N/mm2 1.10	N/mm2 2.31	N/mm2 3.47

2.3.2 コンクリート使用範囲

材料名	γ	E	ν	n	使用範囲	
					層又は部位	その他の使用箇所
Fc24	kN/m3 23.0	kN/mm2 22.67	0.2	15	1SL ~ RSL層	床(符号)

・鉄筋コンクリートの単位容積重量は、コンクリートの単位容積重量γに 1.0 kN/m3 加算する。

2.3.3 鉄筋材料

材料名	F値	長期許容応力度			短期許容応力度		材料強度(倍率)	
		引張・圧縮		せん断補強	引張・圧縮	せん断補強	引張・圧縮	せん断補強
		D29未満	D29以上					
		N/mm2	N/mm2		N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2
SD295A	295	195	195	195	295	295	324.5(1.10)	295(1.00)
SD345	345	215	195	195	345	345	379.5(1.10)	345(1.00)

・鉄筋のヤング係数は 205.0 KN/mm2 とする。

2.3.4 鉄筋径と使用範囲

材料名	径	最外径	周長	断面積	使用範囲
SD295A	D10	11.0	30.0	71.33	大梁あばら筋、小梁あばら筋、壁筋、壁筋(符号)、床筋 柱帯筋、大梁あばら筋、壁筋、床筋
	D13	14.0	40.0	126.70	
SD345	D19	21.0	60.0	286.50	小梁主筋
	D22	25.0	70.0	387.10	柱主筋、大梁主筋
	D25	28.0	80.0	506.70	柱主筋、大梁主筋

2.4 特別な調査又は研究の結果による場合

§ 3 プログラムの使用状況

3.1 メッセージ一覧

【記号説明】

W: 警告 検討を要する処理が成されました。構造計算書にコメントが必要です。
C: 注意 注意を要する処理が成されました。
X: 計算不可 計算続行が不可能となり建物の解析を中断しました。
N: 検定不可 計算続行が不可能となり断面検定を中断しました。建物の解析は続行します。

(1) 架構認識

No.	メッセージ
C0106	壁にスリットの指定があります。

(9) ルート判定

No.	メッセージ
C1902	偏心率が 0.15 を超えています。

(12) 必要保有水平耐力

No.	メッセージ
W1175	大梁で付着割裂破壊の検定を満足していません。

3.2 その他

§ 4 荷重・外力

4.1 固定荷重

4.1.1 標準仕上

・ 柱梁 標準仕上重量

	RC・SRC造	
	状態	仕上重量 N/m2
柱	四面	350
大梁	両側	350
小梁	両側	350
片持梁	両側	350

4.2 積載荷重

4.2.1 積載荷重表

	名称	スラブ用 N/m2	小梁用 N/m2	ラーメン用 N/m2	地震用 N/m2
1	居住室、病室、寝室	1800	1800	1300	600
2	事務室、研究室	2900	2900	1800	800
4	百貨店、店舗の売り場	2900	2900	2400	1300
6	集会室（その他）	3500	3500	3200	2100
11	屋上（非歩行）	1000	1000	600	400
12	機械室	4900	4900	2400	1300
13	EV反力	28700	28700	28700	28700

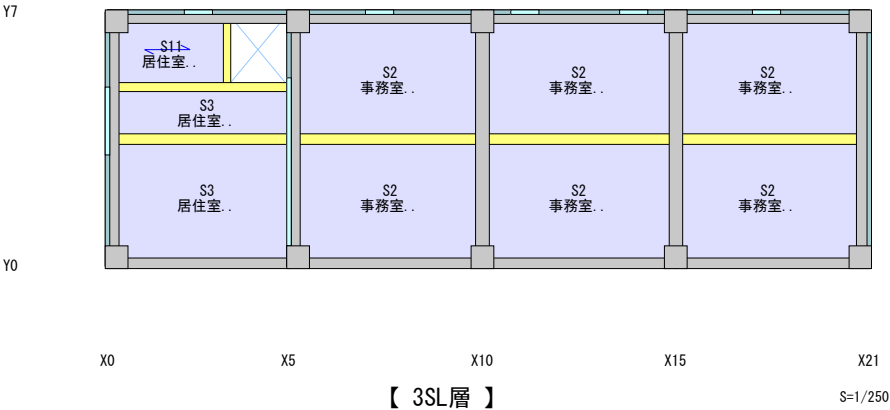
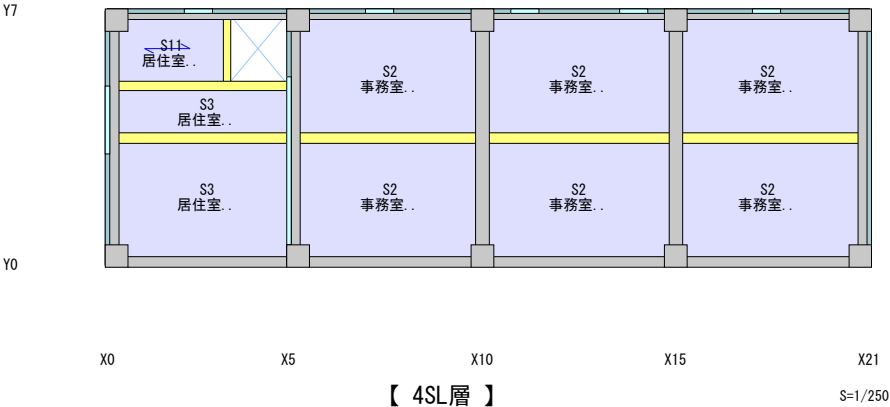
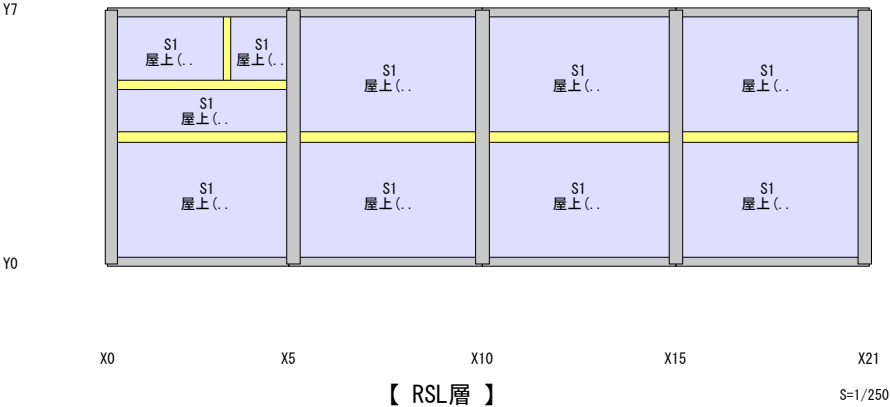
4.2.2 床荷重表

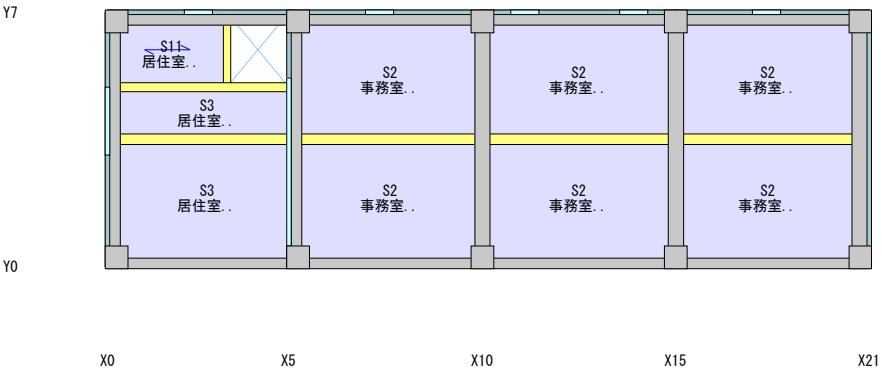
γ：鉄筋コンクリートの単位容積重量

符号	名称	γ kN/m3	固定荷重			積載荷重				合計			
			躯体 N/m2	仕上 N/m2	合計 N/m2	スラブ用 N/m2	小梁用 N/m2	ラーメン用 N/m2	地震用 N/m2	スラブ用 N/m2	小梁用 N/m2	ラーメン用 N/m2	地震用 N/m2
S1	屋上（非歩行）	24.0	4320	2280	6600	1000	1000	600	400	7600	7600	7200	7000
S2	事務室、研究室	24.0	4320	880	5200	2900	2900	1800	800	8100	8100	7000	6000
S3	居住室、病室、寝室	24.0	4320	880	5200	1800	1800	1300	600	7000	7000	6500	5800
S6	百貨店、店舗の売り場	24.0	4320	680	5000	2900	2900	2400	1300	7900	7900	7400	6300
S7	集会室（その他）	24.0	4320	1580	5900	3500	3500	3200	2100	9400	9400	9100	8000
S10	機械室	24.0	4320	580	4900	4900	4900	2400	1300	9800	9800	7300	6200
S11	居住室、病室、寝室		2400		2400	1800	1800	1300	600	4200	4200	3700	3000
S12	EV反力	24.0	4320	80	4400	28700	28700	28700	28700	33100	33100	33100	33100

4.2.3 床荷重配置図 <見下げ> [S=自動スケール]

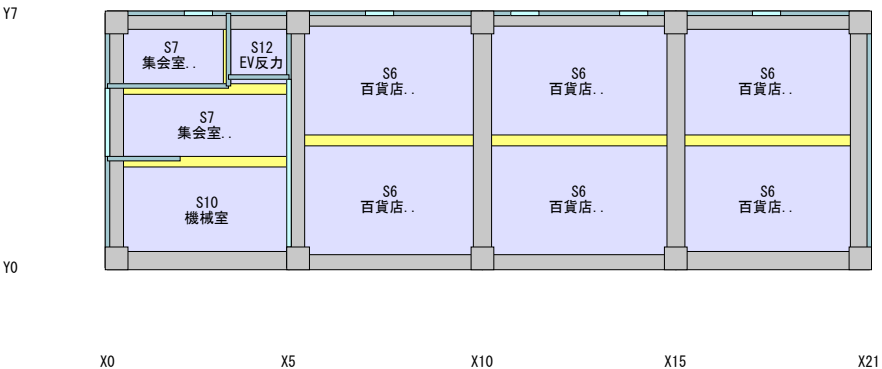
床符号、積載荷重名を表示します。
図の表示方法は「1.2.1 床伏図」の凡例を参照してください。





【 2SL層 】

S=1/250



【 1SL層 】

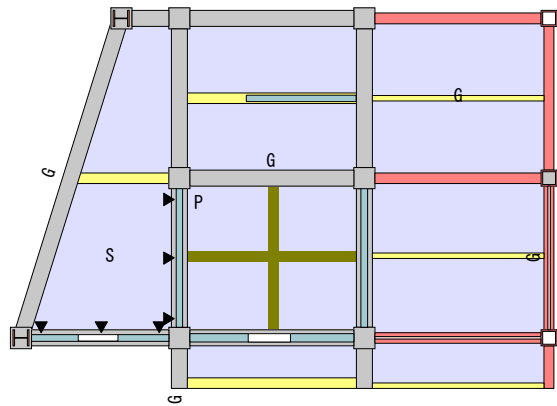
S=1/250

4.3 固定荷重、積載荷重への追加荷重

<見下げ>

【S=自動スケール】

【凡例】



記号	部材	出力書式
P	節点	部材記号 + “登録番号” 例) G: 1, -2, 3*
G	大梁, 小梁, 片持梁	
S	床, 片持床, 出隅	

※ 梁の登録番号において、負値は荷重の距離指定を左右反転したことを示します。
※ 梁の登録番号において、“*”は片持床の左右のリブ位置に配置した荷重を、片持梁や大梁などの荷重として扱うことを示します。

【伏図共通事項】
※ 図の表示方法は「1.2.1 床伏図」の凡例を参照してください。

【特殊荷重パターンおよび記号説明】

【梁】

荷重図	入力項	荷重図	入力項
1: 集中P ※1 	P1 kN P2 mm P3 kN P4 mm P5 kN P6 mm	8: 線分布 4 ※1 	P1 kN/m P2 kN/m P3 kN/m P4 mm P5 mm P6 mm
2: 集中M ※1 	P1 kNm P2 mm P3 kNm P4 mm P5 kNm P6 mm	9: 線分布 5 ※1 	P1 kN/m P2 kN/m P3 kN/m P4 mm P5 mm P6 mm
3: 等分割 P2: 荷重数	P1 kN P2 個	10: CMoQo 下向きの荷重によるCMoQoを正とする。	P1: Ci kNm P2: Cj kNm P3: Qoi kN P4: Qoj kN P5: Mo kNm
4: 等分布 	P1 kN/m	11: 亀の甲変 1 ※1 P3: スパン長	P1 N/m2 P2 N/m2 P3 mm
5: 線分布 1 ※1 	P1 kN/m P2 mm	12: 亀の甲変 2 ※1 P3: スパン長	P1 N/m2 P2 mm P3 mm
6: 線分布 2 ※1 	P1 kN/m P2 kN/m P3 mm P4 mm	13: 亀の甲 1 ※1 P6: スパン長	P1 N/m2 P2 N/m2 P3 N/m2 P4 mm P5 mm P6 mm
7: 線分布 3 ※1 	P1 kN/m P2 kN/m P3 mm P4 mm	14: 亀の甲 2 ※1 P2: 等分割数	P1 N/m2 P2 個 P3 mm

【節点補正重量】

【床(面等分布)】

荷重図	入力項	荷重図	入力項
節点とフレーム外雑壁の補正重量	ラーメン用 kN 地震用 kN	q (単位面積荷重) または W (総荷重)	q N/m2 W kN

※1 作用位置の指定において0および正値は、大梁のときは左端（片持梁は元端）からの距離となります。
負値は材長を1.0とする比率入力となります。

CMoQoのみ：CMoQoのみの場合、節点重量、地震用重量には含まれません。

LL/TL：ラーメン用T.Lに対するラーメン用L.Lの比

地/ラ：ラーメン用T.Lに対する地震用T.Lの比

地震用重量に考慮する荷重をこの比により指定します。

※ 荷重の向きと符号（+、-）は、図の矢印方向を正とします。

(1) 梁特殊荷重登録

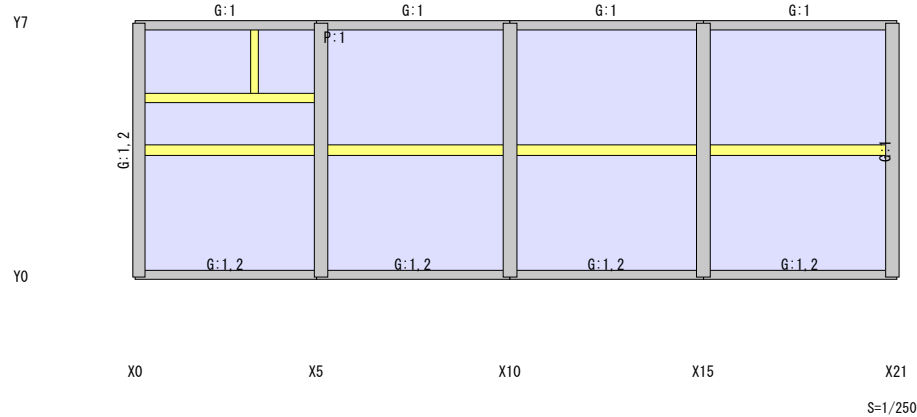
No.	荷重名称	タイプ	P1	P2	P3	CMoQo のみ	LL/TL	地/ラ
			P4	P5	P6			
1	バラベツト	4:等分布	3.300				0.00	1.00
2	CW	4:等分布	1.600				0.00	1.00
3	梁増打1	4:等分布	3.000				0.00	1.00
4	梁増打2	7:線分布3	4.000 0	4.000	3925		0.00	1.00
5	梁増打3	4:等分布	4.000				0.00	1.00
6	梁増打4	4:等分布	5.000				0.00	1.00
7	梁増打5	4:等分布	6.000				0.00	1.00

(3) 節点補正重量登録

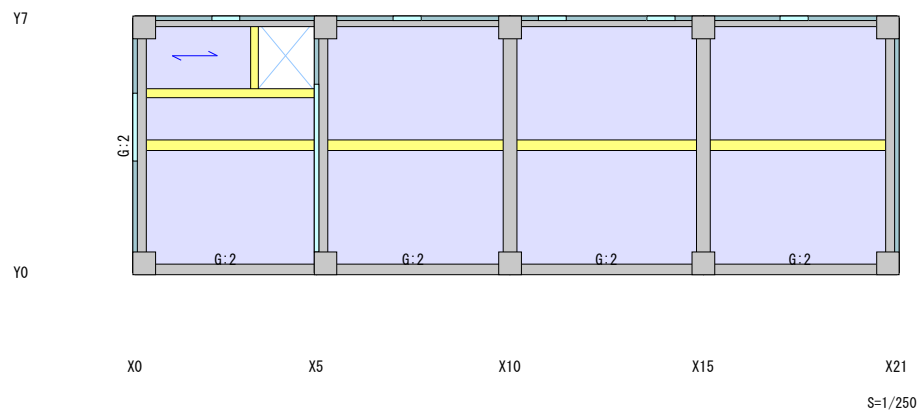
No.	荷重名称	ラーメン用 kN	地震用 kN
1	EV	0.0	20.0

(4) 特殊荷重配置図

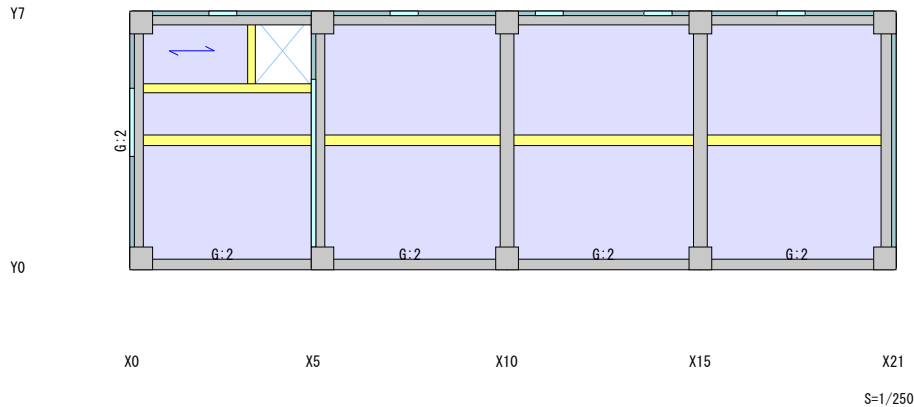
< RSL層 >



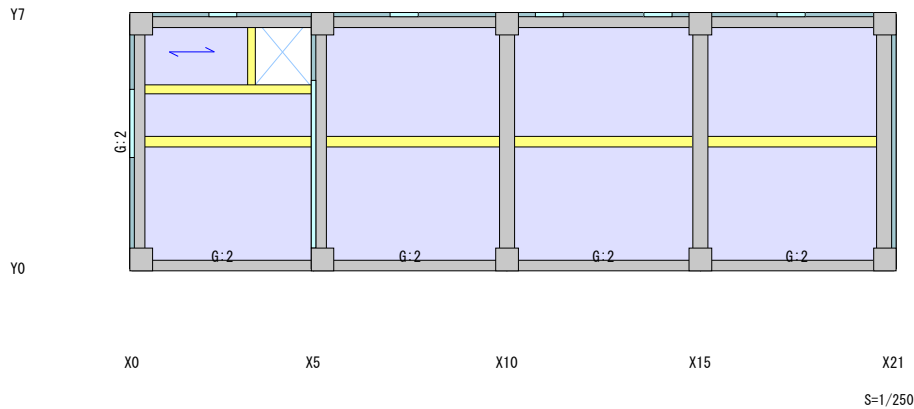
< 4SL層 >



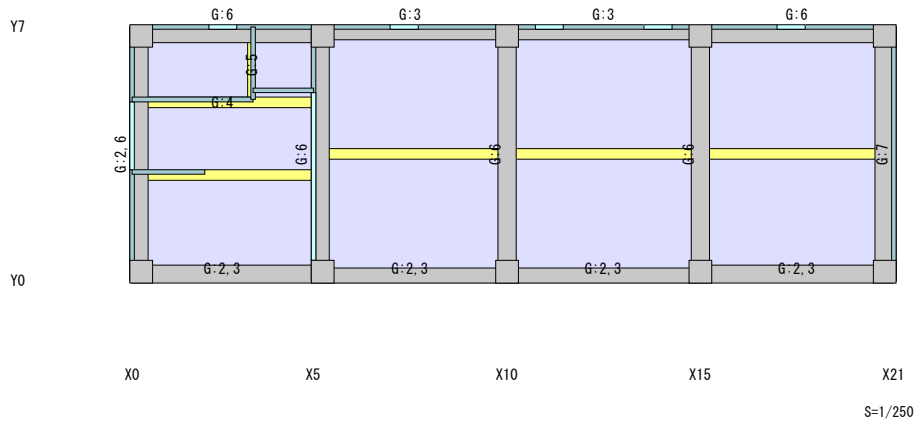
< 3SL層 >



< 2SL層 >



< 1SL層 >



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。(梁天端間の中央)
- ・柱軸力算定の際、壁の重量は階高の中央で上下階に分配する。
- ・梁CMoQo算定の際、壁の重量は梁CMoQoに考慮する。
- ・耐震壁周りの梁 CMoQoを考慮しない。
- ・剛域を考慮した荷重項の計算をしない。

- ・基礎自重は土とコンクリートの平均単位重量（平均単位重量：20.0 kN/m3）による。
- ・基礎梁荷重の扱い
通常梁と同様に扱う
※ 布基礎・べた基礎が取り付く梁は、通常の梁と同様に扱います。

4.5 積雪荷重

- ・積雪荷重を考慮しない。

4.6 風圧力

- ・風荷重を考慮しない。

4.7 地震力

4.7.1 地震力に関する係数など

- 共通事項
 - ・層せん断力分布係数は、Ai分布による。
 - ・一次固有周期は、略算法により算出する。
- 傾斜地、部分地下における地震力の扱い
 - ・地盤に伝わる水平力P'は、支点バネによる。
 - ・中間支持される重量w'は地震用重量に含めない。P'を求める際は直上階のQを用いる。

一次固有周期を直接入力した場合は、数値の後に*を表示します。

地域係数 Z		1.00	
用途係数 I		1.00	
地盤種別による係数 Tc		0.60	
方向		X	Y
地震力の作用角度 度		0.0	90.0
一次設計	標準せん断力係数	0.20	0.20
	PH階の水平震度	1.00	1.00
	地下階の基準水平震度	0.10	0.10
二次設計	標準せん断力係数	1.00	1.00
	PH階の水平震度	1.00	1.00
	地下階の基準水平震度	0.50	0.50
建物の高さ m		15.000	
木造またはS造である階の高さ m		0.000	
RC造である階の高さ m		15.000	
一次固有周期T sec		0.300	0.300
振動特性係数Rt		1.00	1.00

4.7.2 建築物重量と地震力

4.7.2.1 地震用重量

層(階)	床面積 m2	床自重(D.L) 床自重(L.L) kN	梁自重 柱自重 kN	壁自重 基礎自重 kN	フレーム外雑壁 積雪荷重 kN	特殊荷重 補正重量 kN	wi (wi/A) kN
RSL (4F)	205.5	1481.7 82.2	441.2 269.2	200.3 0.0	0.0 0.0	265.7 20.0	2760.2 (13.5)
4SL (3F)	198.9	1141.4 150.1	524.6 538.4	413.3 0.0	0.0 0.0	51.9 0.0	2819.5 (14.2)
3SL (2F)	197.5	1135.1 149.1	607.2 538.4	405.8 0.0	0.0 0.0	51.9 0.0	2887.3 (14.7)
2SL (1F)	196.2	1128.3 148.1	716.5 567.5	426.4 0.0	77.2 0.0	51.9 0.0	3115.5 (15.9)
1SL	197.6	1140.4 421.9	1836.7 545.7	239.1 926.5	77.2 0.0	443.6 0.0	5630.6 (28.5)

4. 7. 2. 2 地震力

PH階および地下階の場合、Ciには水平震度kの値を表示します。
直接入力した場合は、数値の後に“*”を付記します。

< X加力 >

層(階)		階高 mm	wi kN	Σ wi kN	α i	Ai	1次設計用			保有耐力用		
							Ci1	Qi1 kN	Pi1 kN	Ci2	Qi2 kN	Pi2 kN
RSL(4F)	一般	3700	2760.2	2760.2	0.239	1.572	0.314	867.6	867.6	1.571	4338.0	4338.0
4SL(3F)	一般	3700	2819.5	5579.6	0.482	1.303	0.260	1453.9	586.3	1.302	7269.4	2931.5
3SL(2F)	一般	3700	2887.3	8466.8	0.732	1.139	0.227	1927.9	474.1	1.138	9639.5	2370.1
2SL(1F)	一般	3800	3115.5	11582.2	1.000	1.000	0.200	2316.5	388.6	1.000	11582.2	1942.8

< Y加力 >

層(階)		階高 mm	wi kN	Σ wi kN	α i	Ai	1次設計用			保有耐力用		
							Ci1	Qi1 kN	Pi1 kN	Ci2	Qi2 kN	Pi2 kN
RSL(4F)	一般	3700	2760.2	2760.2	0.239	1.572	0.314	867.6	867.6	1.571	4338.0	4338.0
4SL(3F)	一般	3700	2819.5	5579.6	0.482	1.303	0.260	1453.9	586.3	1.302	7269.4	2931.5
3SL(2F)	一般	3700	2887.3	8466.8	0.732	1.139	0.227	1927.9	474.1	1.138	9639.5	2370.1
2SL(1F)	一般	3800	3115.5	11582.2	1.000	1.000	0.200	2316.5	388.6	1.000	11582.2	1942.8

4.8 その他の荷重

4.8.1 応力計算用特殊荷重 <見下げ>

応力計算用特殊荷重は入力していない。

4.8.2 土圧・水圧

土圧・水圧は入力していない。

4.8.3 その他

§ 5 準備計算

5.1 剛性に関する計算条件

5.1.1 剛性に関する計算条件

■RC・SRC耐震壁・床版

- ・剛性計算に考慮する耐震壁の厚さは、120mm以上とする。
- ・開口条件は、 $ro \leq 0.4$ とする。 ※ $ro = \sqrt{(ho \cdot Lo) / (h \cdot L)}$
- ・複数開口の $ho \cdot Lo$, Lo , ho の計算方法は、包絡矩形による。
- ・開口周比および開口高さ比における h は、梁天間距離とする。
- ・壁のせん断変形用断面積に算入する袖壁の比率は、0.00 とする。
- ・付帯梁の剛性評価は、原断面 Io に対する増大率による。(増大率 ϕI , $\phi A = 100$)

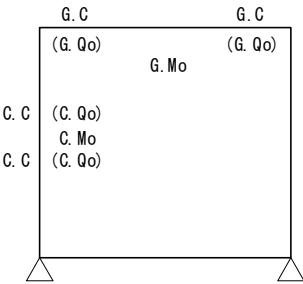
■RC・SRC柱・梁

- ・ I の計算方法は、精算法とする。
- ・せん断変形用断面積に、腰壁・垂壁(袖壁)を考慮する。
- ・軸変形用断面積に、床(直交壁)と腰壁・垂壁(袖壁)を考慮する。
- ・協力幅の取り方は鉛直荷重時・水平荷重時ともに大梁間とする。
- ・柱および梁剛性において、パラペットの取り付けを考慮しない。
- ・梁剛性において、片持床の取り付けを考慮しない。
- ・柱および梁剛性において、外部袖壁の取り付けを考慮する。
- ・剛性に鉄筋・鉄骨を考慮しない。
- ・剛性計算に考慮する腰壁・垂壁・袖壁の最小厚さは、120mm 以上とする。
- ・剛域の計算における複数開口の処理は、長方形とする。(剛域の最大値 λL の $\lambda : 1.00$, 剛域の入り長さ αD の係数 $\alpha : 0.25$)
- ・柱梁接合部パネルの形状を自動認識する。
- ・梁剛性における縦方向スリットの扱いは、断面のみ壁を考慮する。
- ・梁剛性において、構造スリット設計指針による剛度増大率を考慮する。
- ・柱剛性における横方向スリットの扱いは、断面のみ壁を考慮する。

5.1.2 その他

5.2 柱・はりの基本応力

【凡例】



【CMQ図の記号】

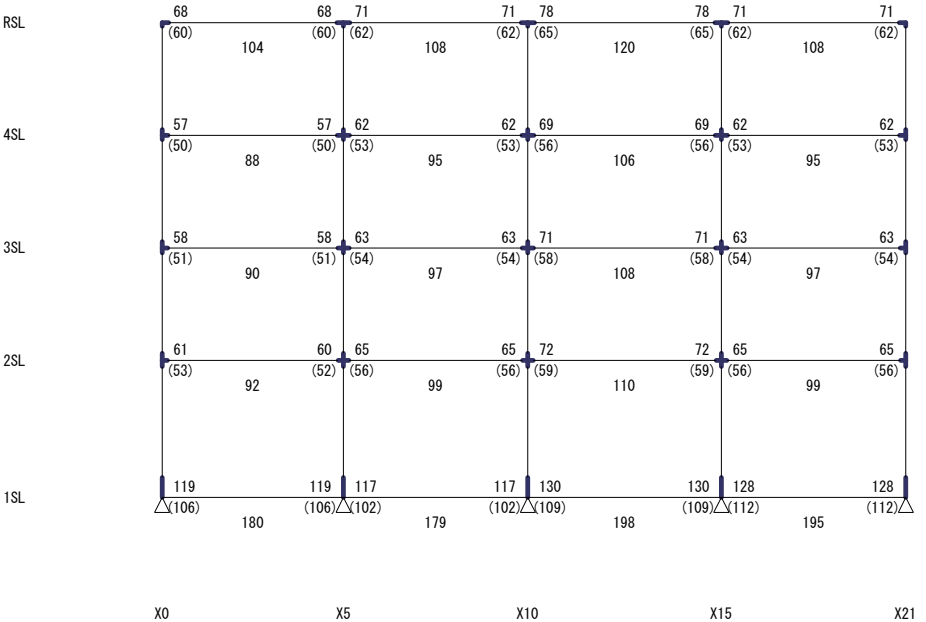
記号	内容	単位
G.C	梁の固定端モーメント	kNm
G.Mo	単純支持としたときの梁の中央曲げモーメント	kNm
G.Qo	単純支持としたときの梁のせん断力	kN
C.C	柱の固定端モーメント	kNm
C.Mo	単純支持としたときの柱の中央曲げモーメント	kNm
C.Qo	単純支持としたときの柱のせん断力	kN

【特記事項】

※梁は下向きの荷重、柱は右向きの荷重によるCMoQoを正とします。
※せん断力Qoは ()付で表します。
※柱C, Mo, Qoは特殊荷重により中間荷重がある場合のみ出力します。
※図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

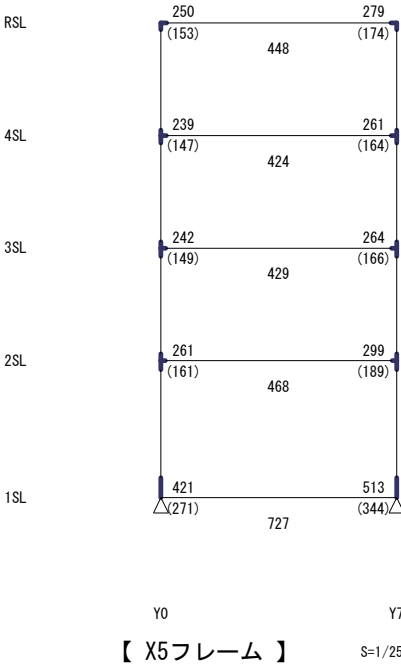
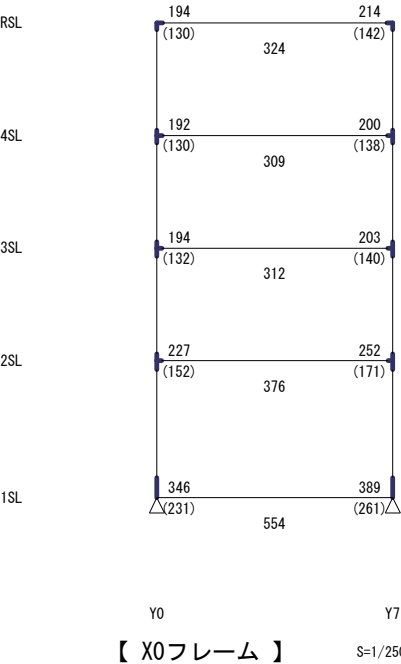
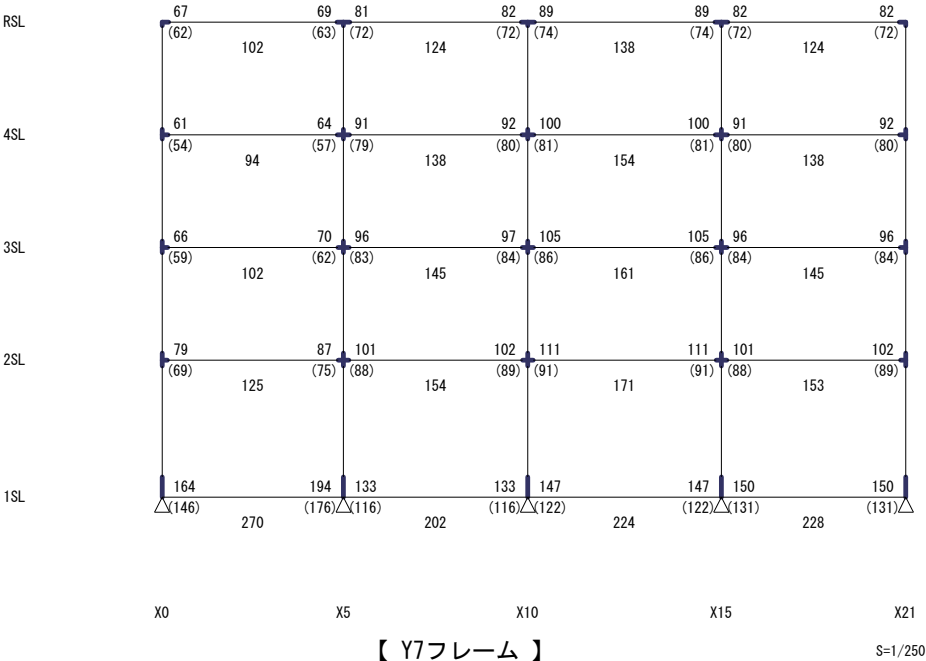
5.2.1 CMQ図 <固定+積載荷重>

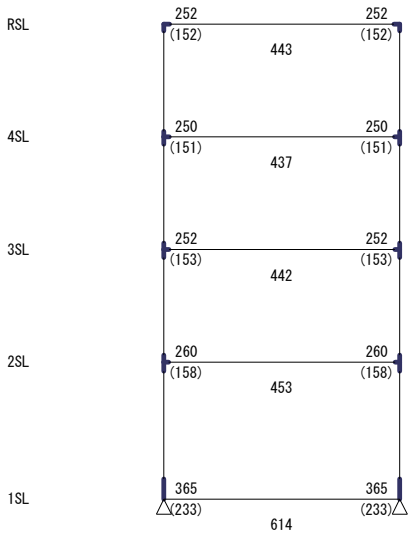
[S=自動スケール]



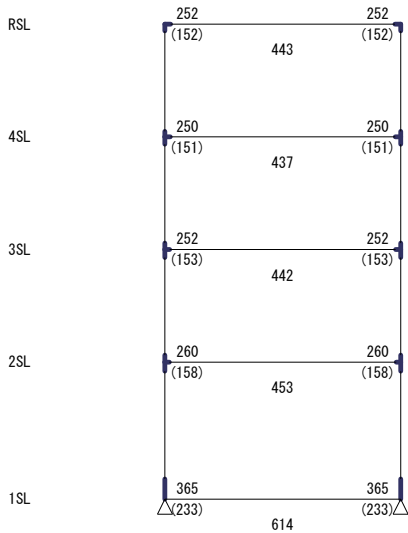
【 Y0フレーム 】

S=1/250

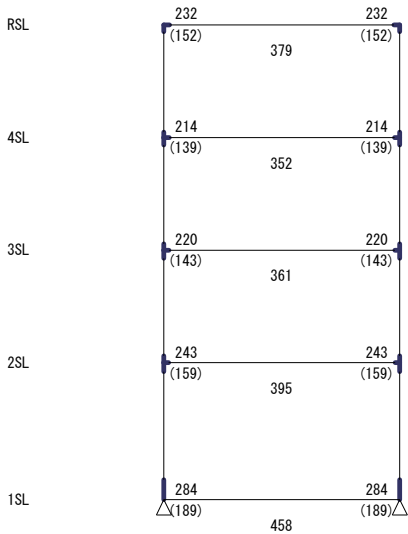




Y0 Y7
【 X10フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X15フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X21フレーム 】 S=1/250

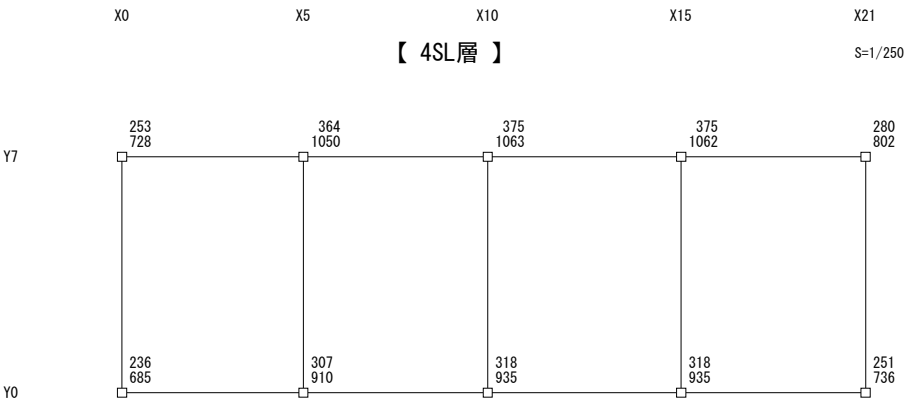
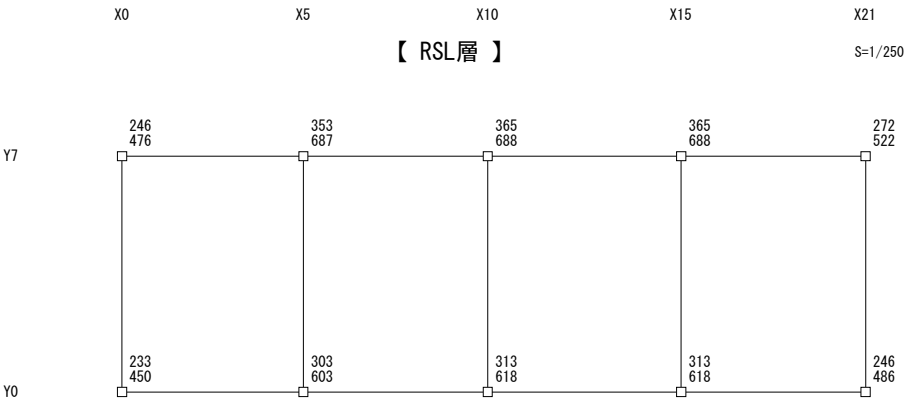
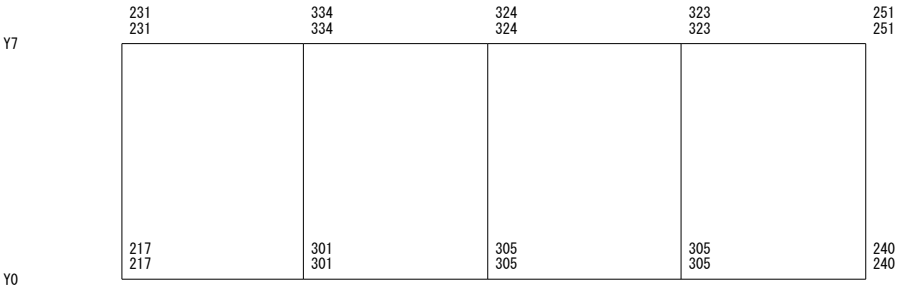
5.2.2 CMQ図 <積雪荷重>

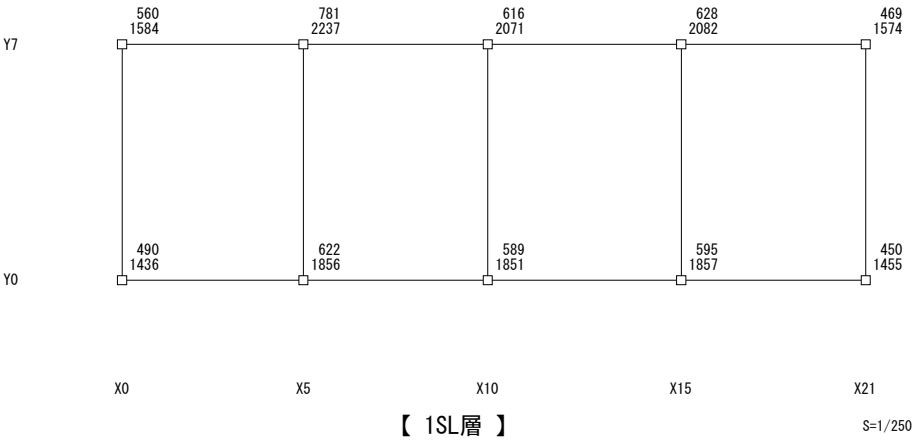
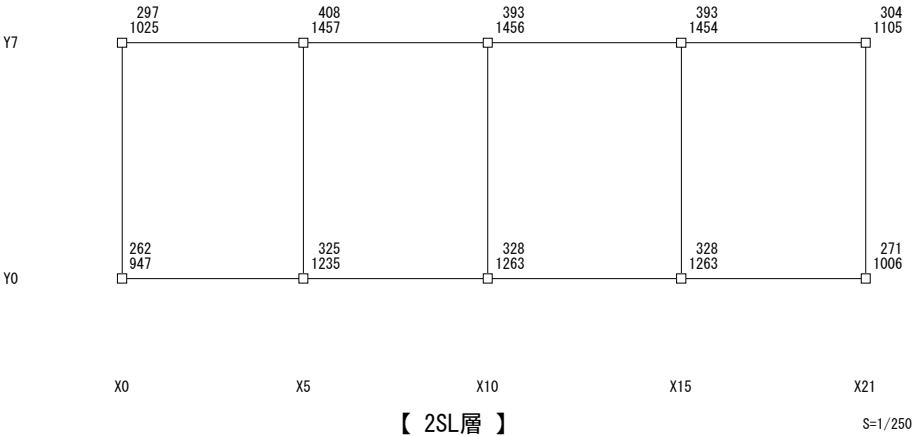
積雪荷重は考慮していない。

5.3 節点重量

5.3.1 節点重量 <固定+積載荷重> <見下げ> [S=自動スケール]

上段：節点重量 [kN] ※壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。
下段：概算軸力 [kN]



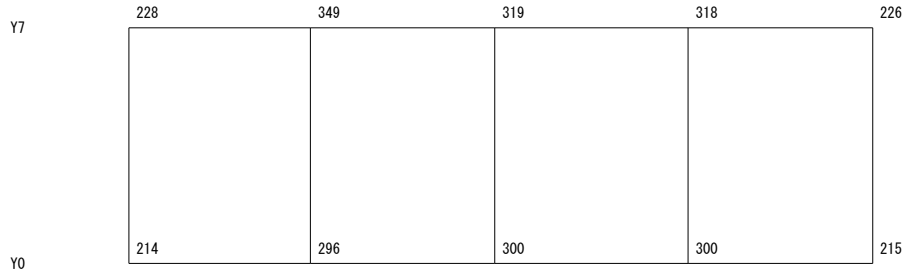


5.3.2 節点重量 <積雪荷重> <見下げ>

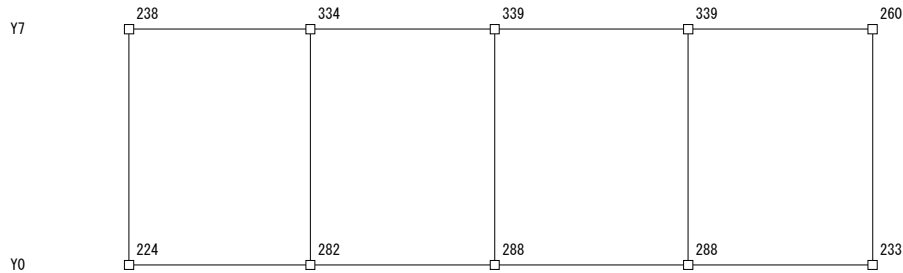
積雪荷重は考慮していない。

5.3.3 節点重量 <地震用重量> <見下げ> [S=自動スケール]

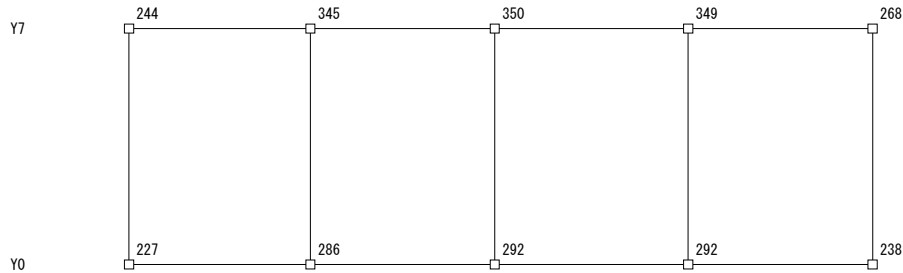
[kN] ※壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。



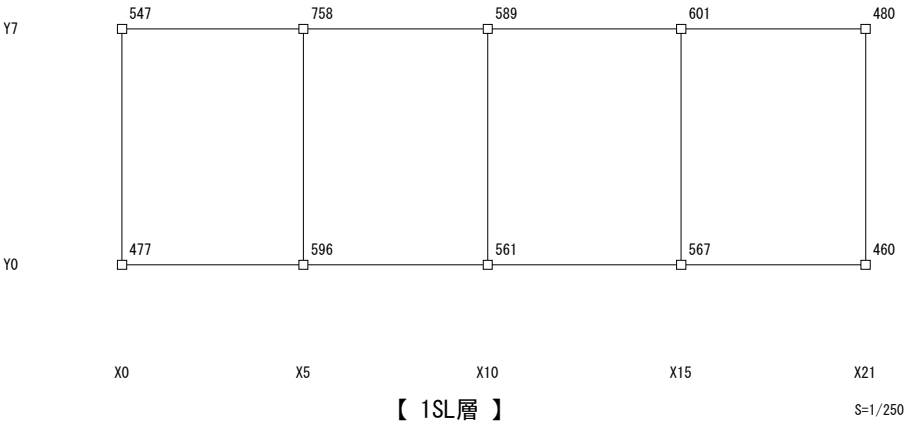
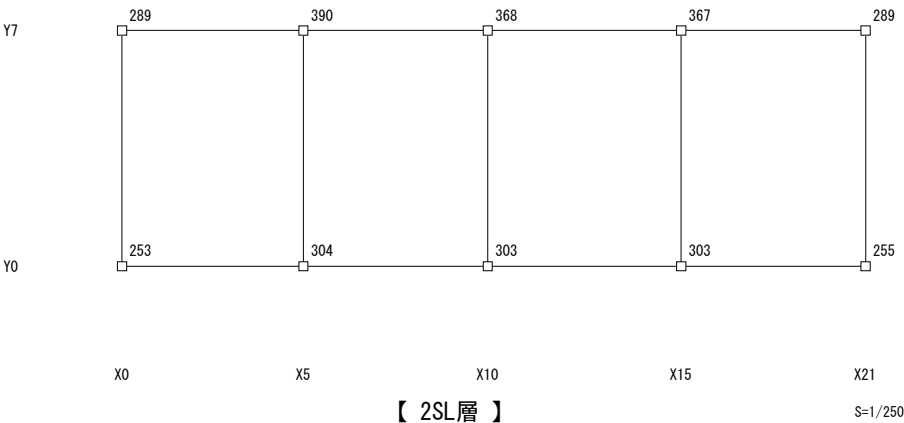
X0 X5 X10 X15 X21
【 RSL層 】 S=1/250



X0 X5 X10 X15 X21
【 4SL層 】 S=1/250



X0 X5 X10 X15 X21
【 3SL層 】 S=1/250



§ 6 応力解析

6.1 架構モデル

6.1.1 建物規模・各層の構造種別

■階数

- ・全階数 4
- ・地下階 0
- ・塔屋 0

■構造

層	階	構造
RSL	4F	RC
4SL	3F	RC
3SL	2F	RC
2SL	1F	RC
1SL	---	RC

6.1.2 モデル化共通条件

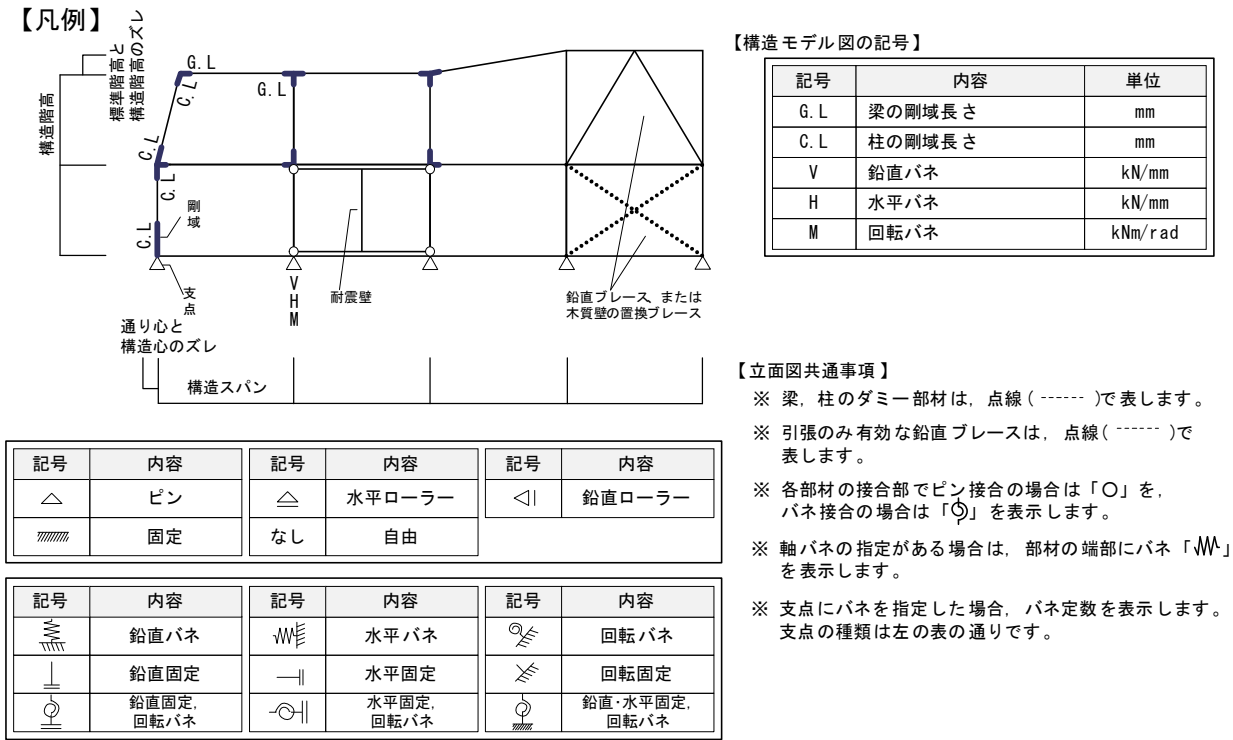
■基本条件

- ・柱梁せん断変形を鉛直荷重時・水平荷重時ともに考慮する。
- ・柱軸変形を鉛直荷重時は考慮しない、水平荷重時は考慮する。
- ・接合部パネル変形を鉛直荷重時・水平荷重時ともに考慮しない。
- ・梁水平面内変形の考慮：剛性を0とする。(Iz= 0, Asy= 0)
※個別指定が優先されます。
- ・振り剛性は指定部材のみ考慮する。
- ・支点の浮き上がりを考慮しない。
- ・鉛直荷重時のブレースは軸力負担しない。
- ・支点の浮き上がり処理・引張ブレースの圧縮時無効処理の収束計算回数は、999回までとする。

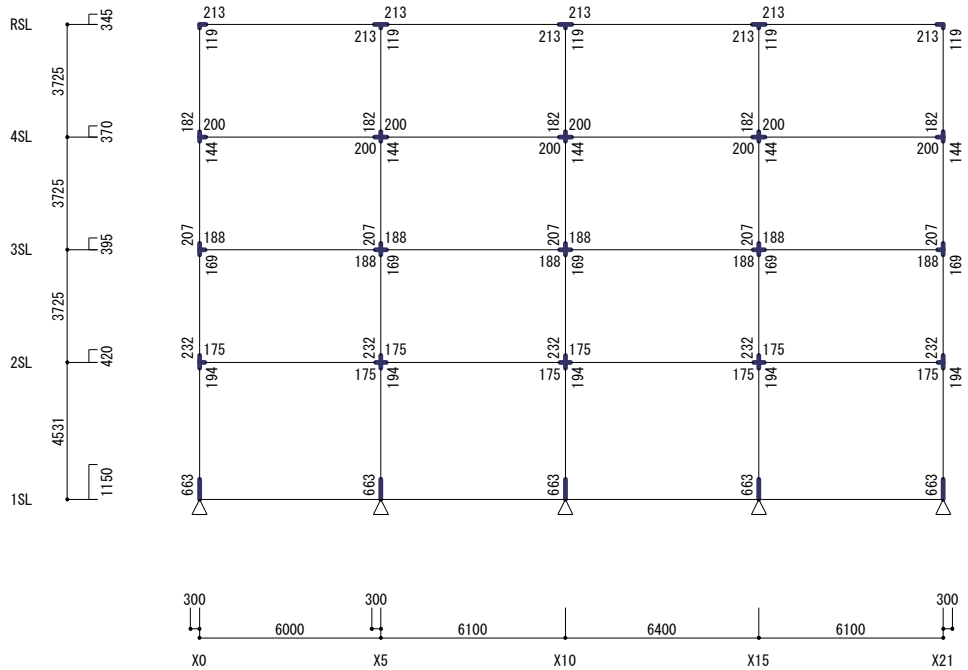
■応力解析法

- ・短期設計地震時の応力解析は弾性解析とする。

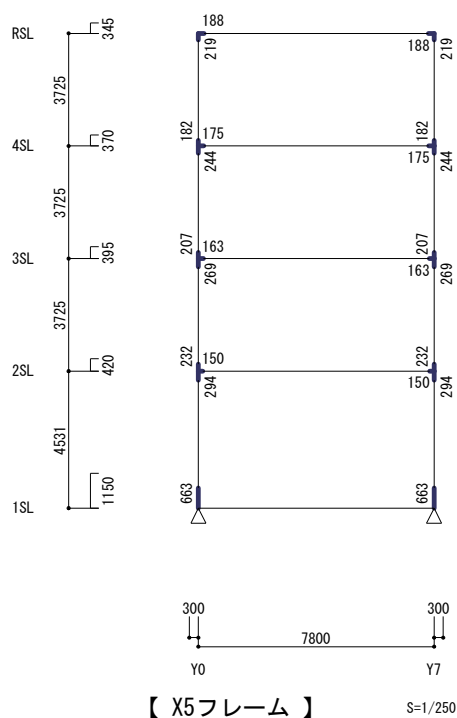
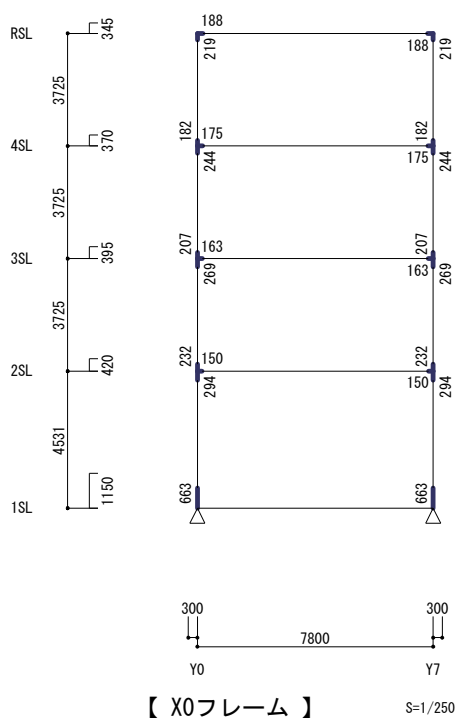
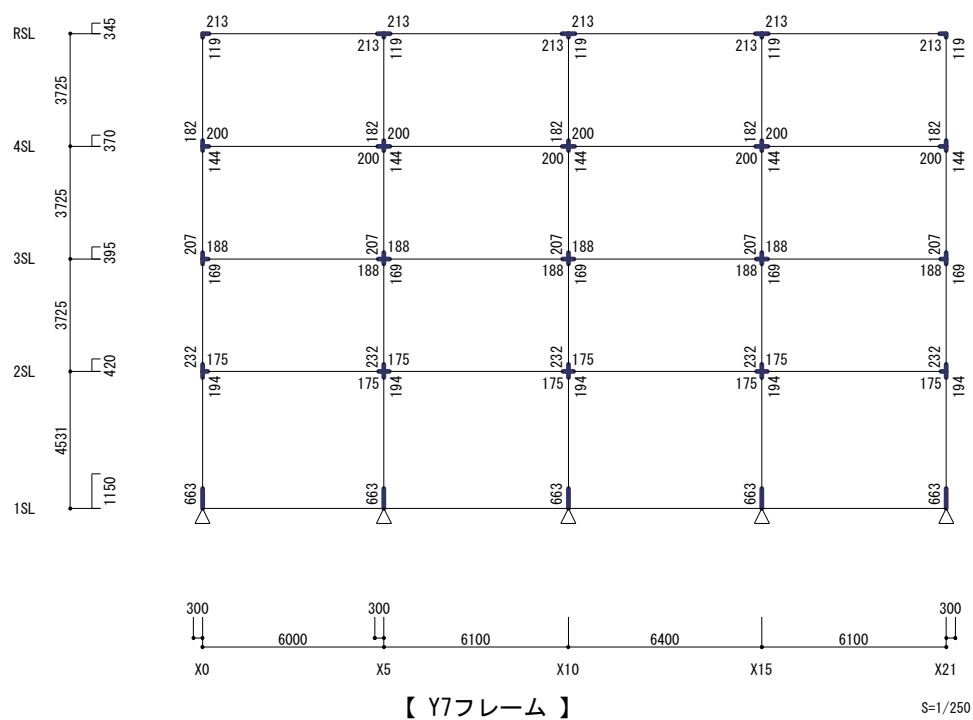
6.1.3 構造モデル図 [S=自動スケール]



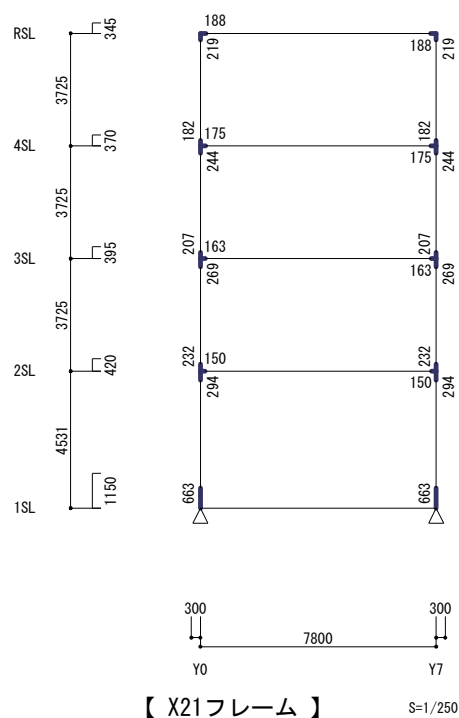
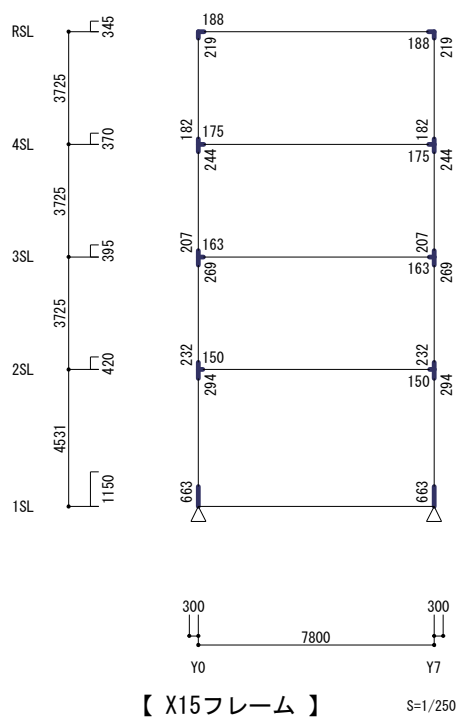
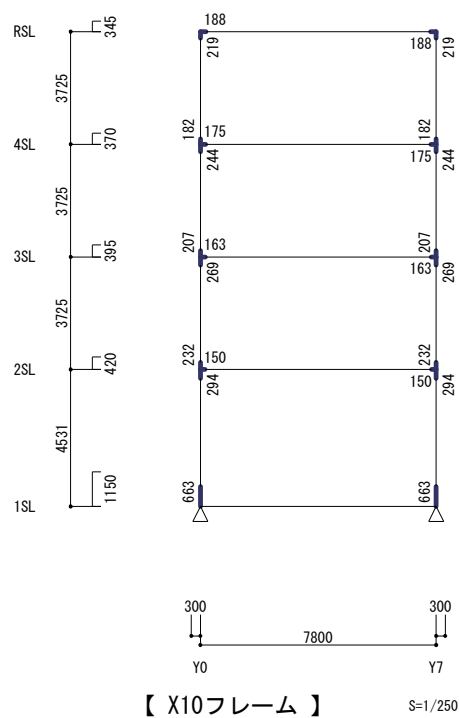
＜鉛直荷重時の剛性＞



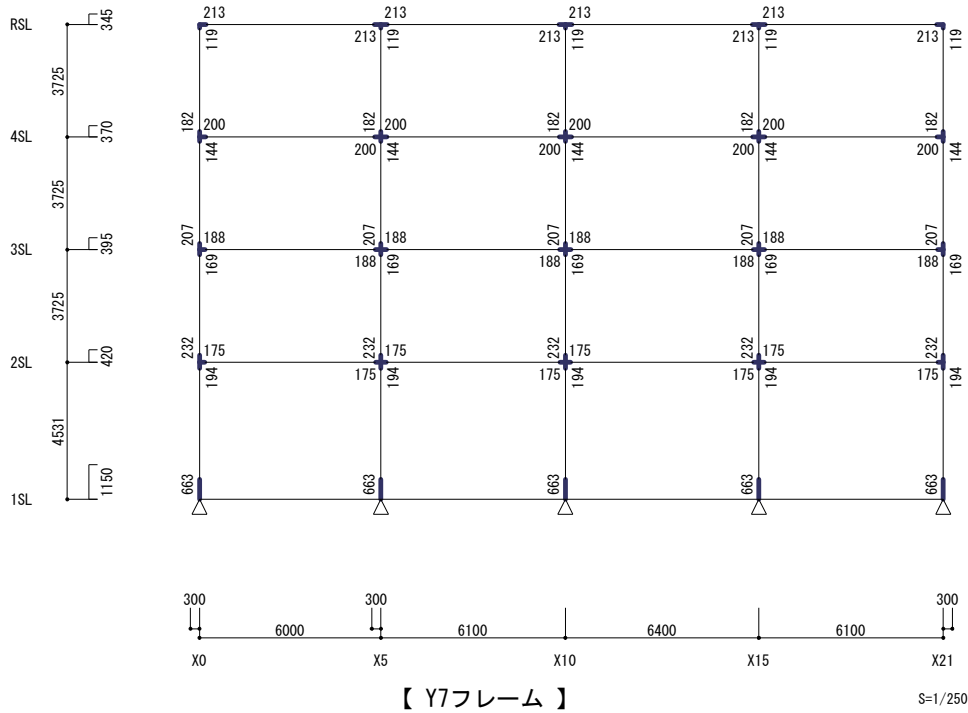
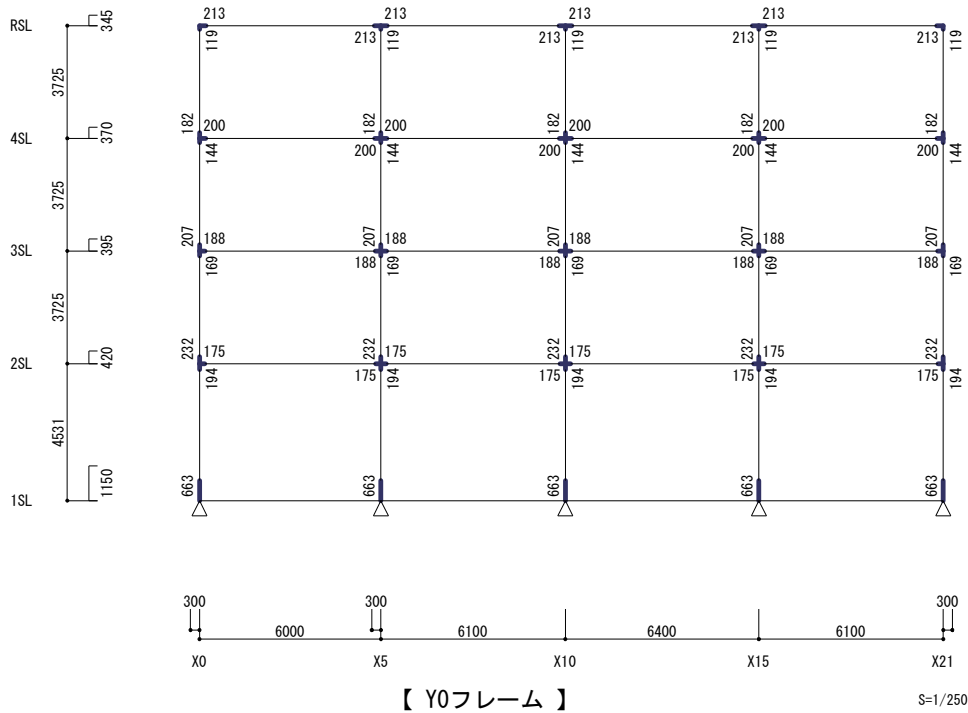
【 Y0フレーム 】 S=1/250

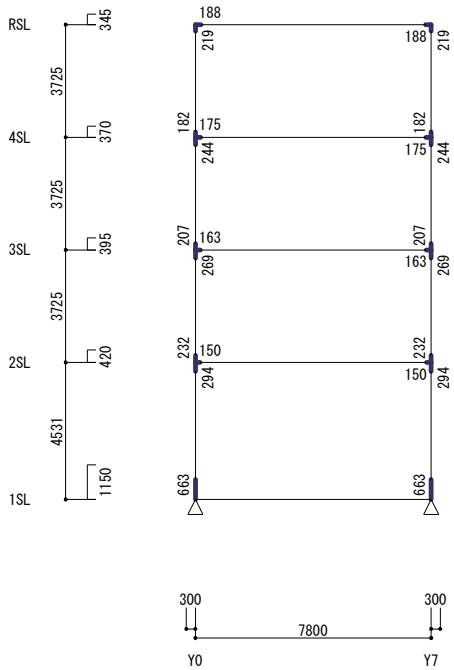


6.1.3 構造モデル図 - 鉛直荷重時の剛性



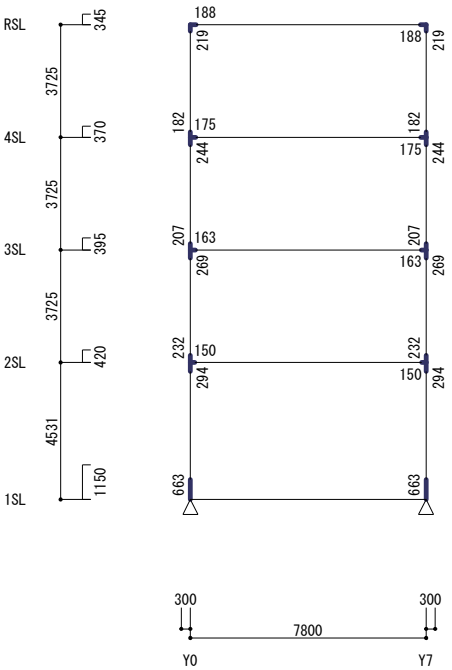
＜ 水平荷重時の剛性 ＞





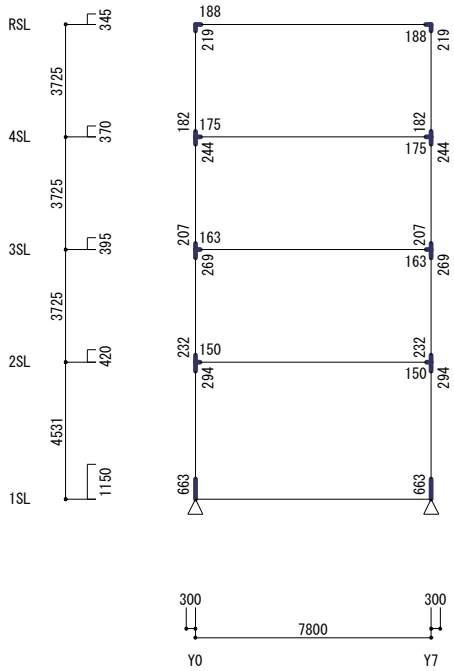
【 X0フレーム 】

S=1/250



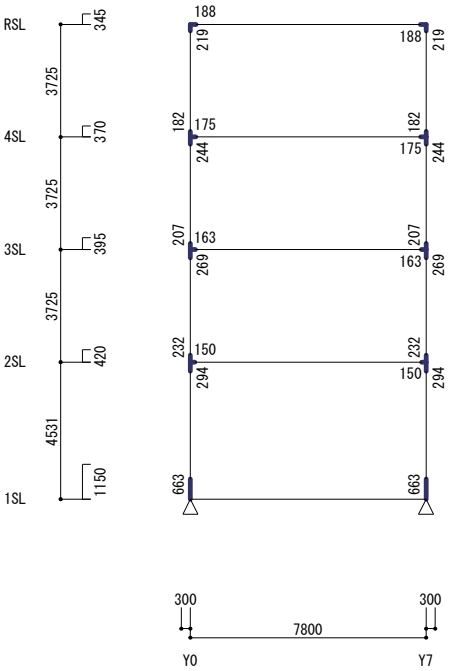
【 X5フレーム 】

S=1/250



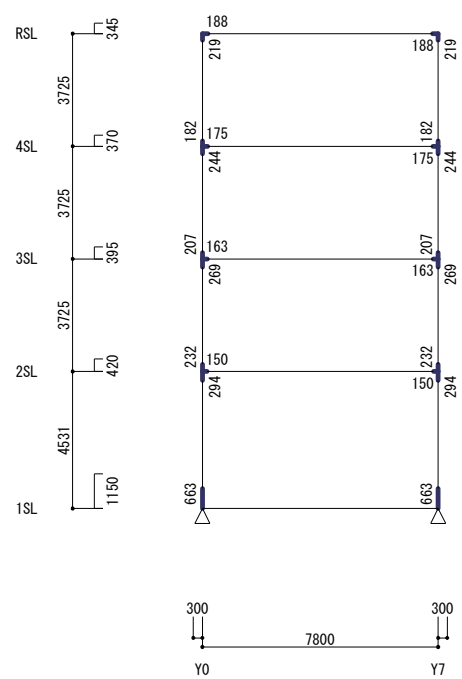
【 X10フレーム 】

S=1/250



【 X15フレーム 】

S=1/250



【 X21フレーム 】

S=1/250

6.1.4 剛床の指定 〈見下げ〉

多剛床の指定や剛床仮定の解除の指定がないため、出力を省略します。

6.1.5 支点条件

＜鉛直荷重時の剛性＞

層	X軸	Y軸	水平X kN/mm	水平Y kN/mm	鉛直 kN/mm	回転X kNm/rad	回転Y kNm/rad	回転Z kNm/rad
1SL	X0	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X5	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X10	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X15	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X21	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X0	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X5	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X10	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X15	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X21	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由

＜水平荷重時の剛性＞

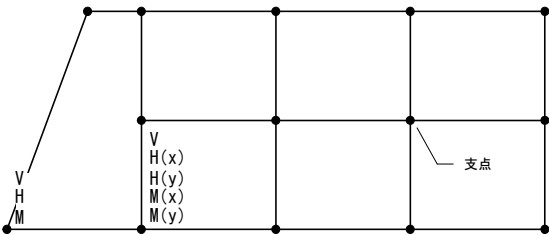
層	X軸	Y軸	水平X kN/mm	水平Y kN/mm	鉛直 kN/mm	回転X kNm/rad	回転Y kNm/rad	回転Z kNm/rad
1SL	X0	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X5	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X10	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X15	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X21	Y0	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X0	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X5	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X10	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X15	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X21	Y7	固定	固定	固定	自由	自由	自由

6.1.6 部材接合個別入力条件

結合状態はすべて剛接となっている。

6.1.7 基礎バネ剛性図 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】



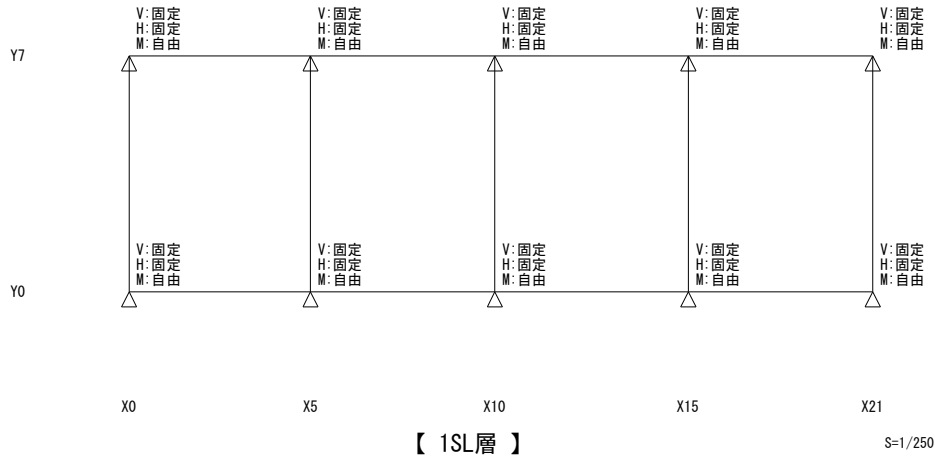
【基礎バネ 剛性図の記号】

記号	内容	単位
V	鉛直剛性	kN/mm
H	水平剛性	kN/mm
M	回転剛性	kNm/rad

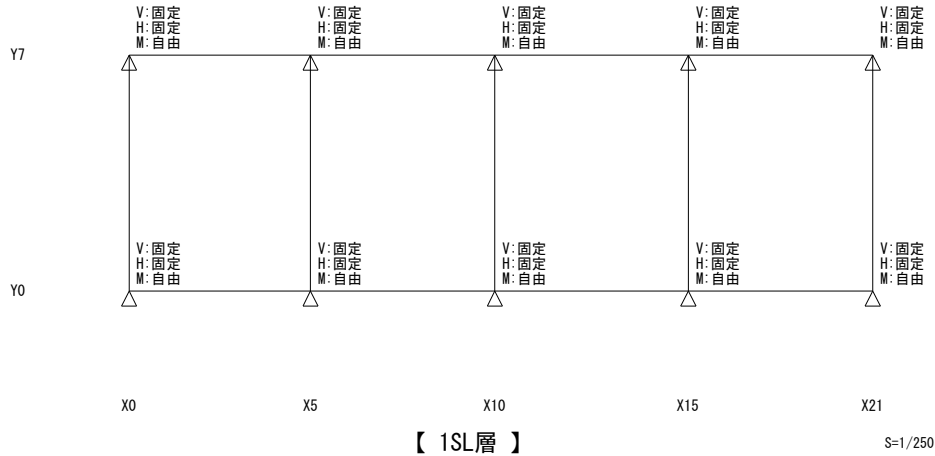
【特記事項】

- ※ 方向で値が異なる項目は、X、Yの順に2段で出力します。
- ※ 壁は太線、鉛直 プレースは二重線で示します。

＜ 鉛直荷重時の剛性 ＞

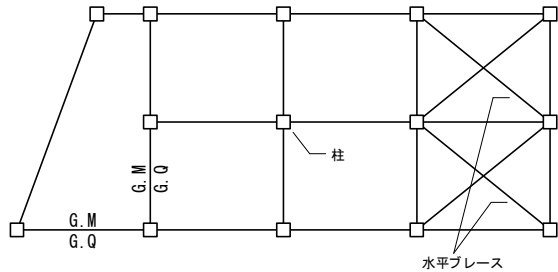


＜ 水平荷重時の剛性 ＞



6.1.8 梁の剛度増大率 <見下げ> [S=自動スケール]

【凡例】

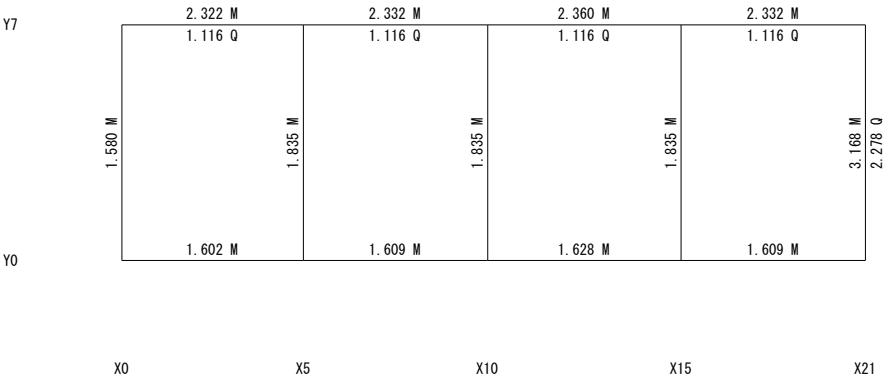


【梁の剛度増大率の記号】

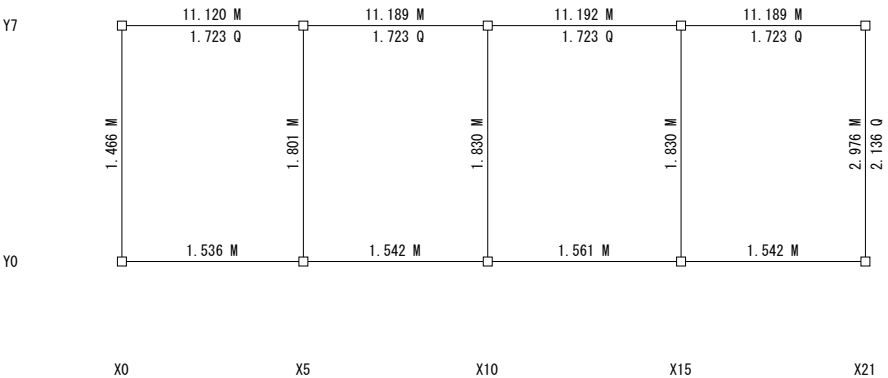
記号	内容
G. M	梁の曲げ剛度増大率
G. Q	梁のせん断剛度増大率

※ 剛度増大率が1.000になる場合は、出力を省略します。
※ 壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

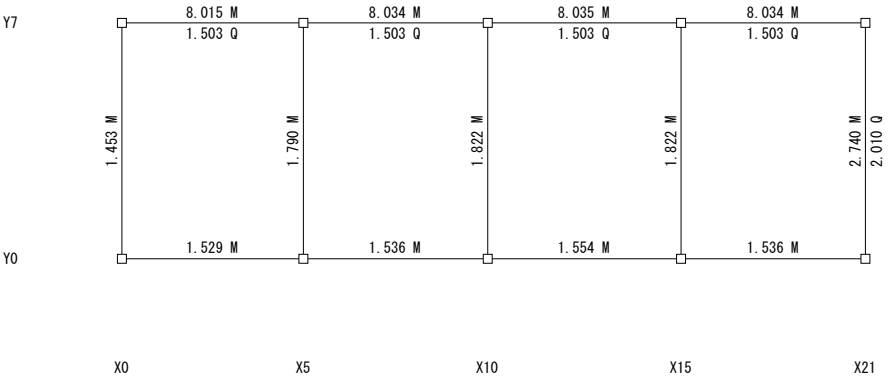
< 鉛直荷重時の剛性 >



【 RSL層 】

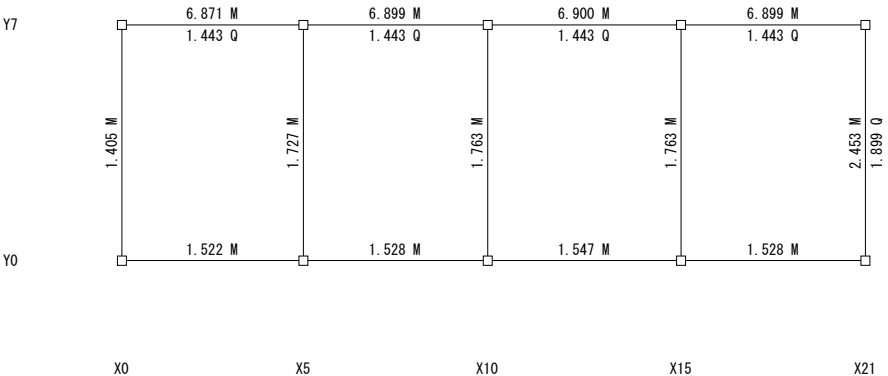


【 4SL層 】



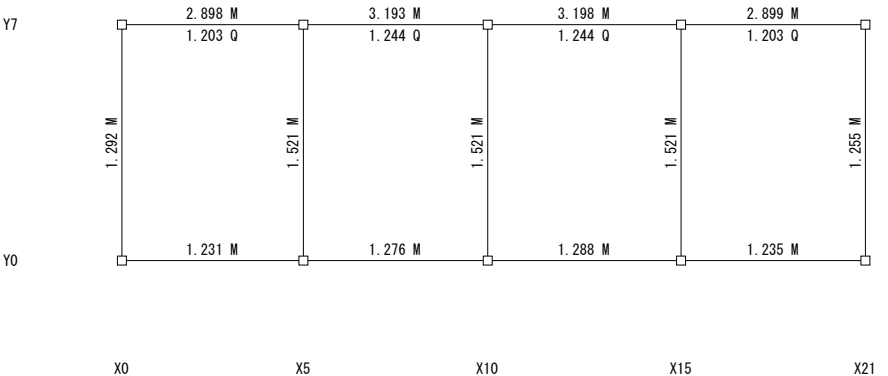
【 3SL層 】

S=1/250



【 2SL層 】

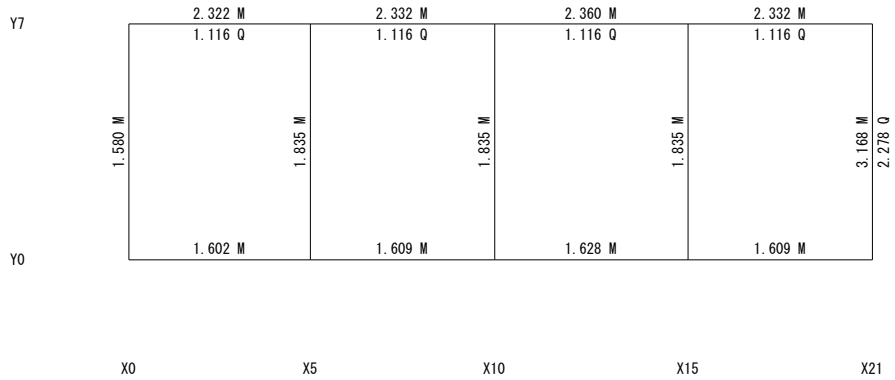
S=1/250



【 1SL層 】

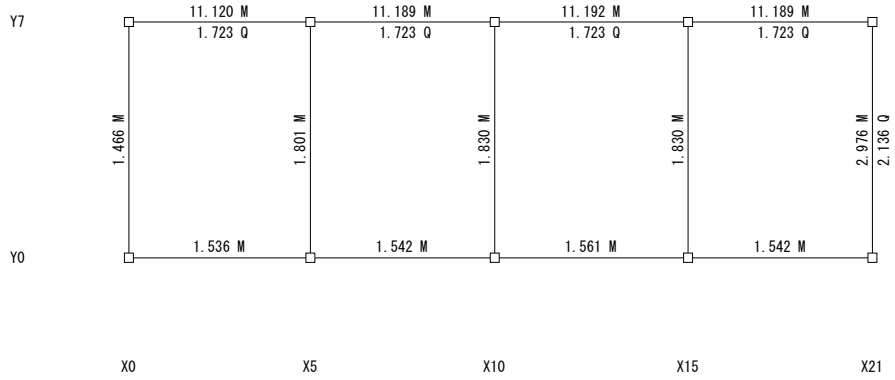
S=1/250

＜ 水平荷重時の剛性 ＞



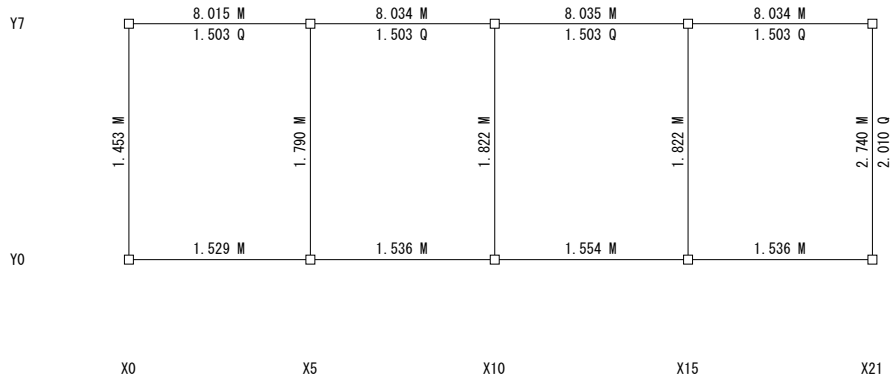
【 RSL層 】

S=1/250



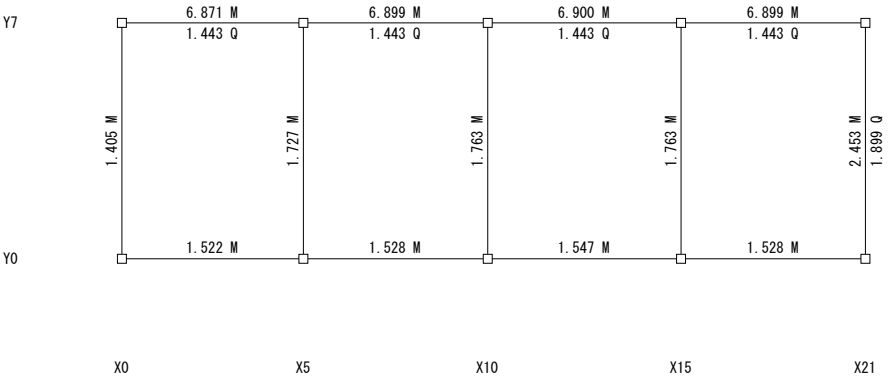
【 4SL層 】

S=1/250



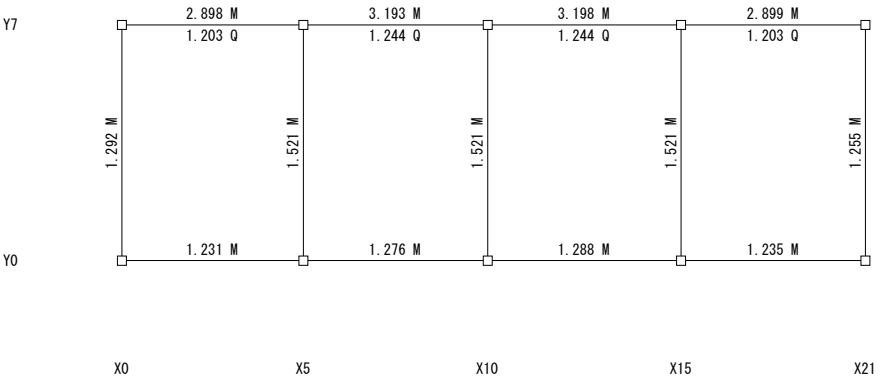
【 3SL層 】

S=1/250



【 2SL層 】

S=1/250

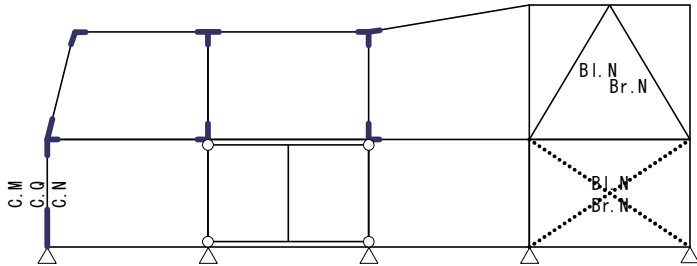


【 1SL層 】

S=1/250

6.1.9 柱・ブレースの剛度増大率 [S=自動スケール]

【凡例】



【柱・ブレースの剛度増大率の記号】

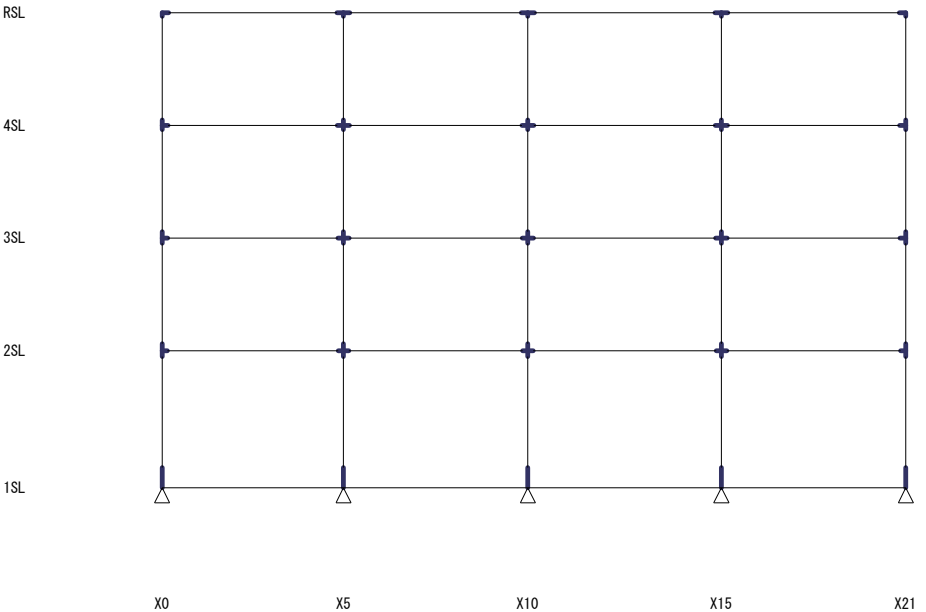
記号	内容
C. M	柱の曲げ剛度増大率
C. Q	柱のせん断剛度増大率
C. N	柱の軸方向剛度増大率
B. I. N	左下りブレースの剛度増大率（K形では左側のブレース）
Br. N	右下りブレースの剛度増大率（K形では右側のブレース）

【立面図共通事項】

※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

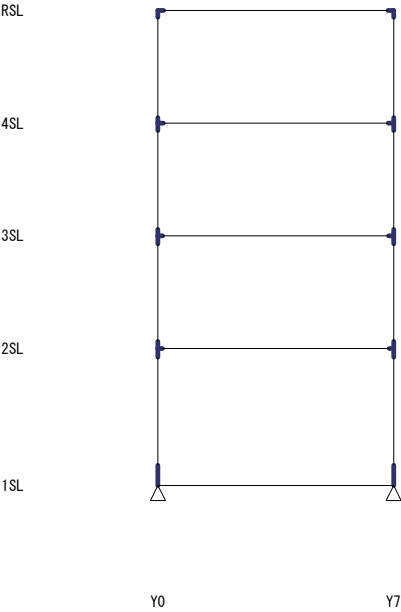
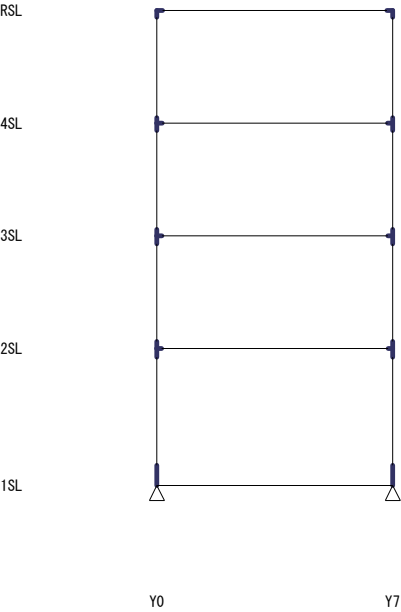
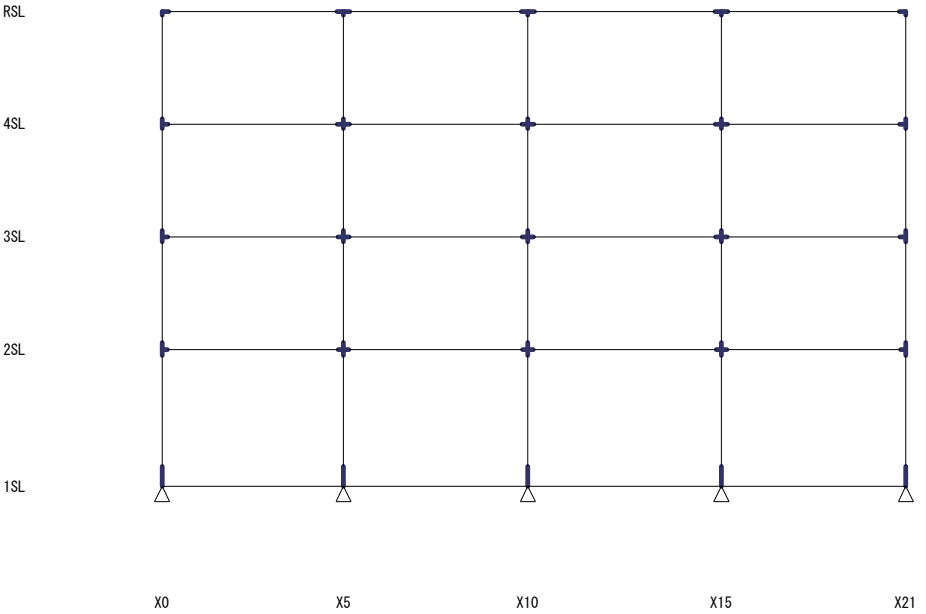
※ X形ブレースの剛度増大率は、ブレースの中央に出力します。
※ 任意配置ブレースの剛度増大率は、部材に沿って中央に出力します。
※ 剛度増大率が1.000になる場合は、出力を省略します。

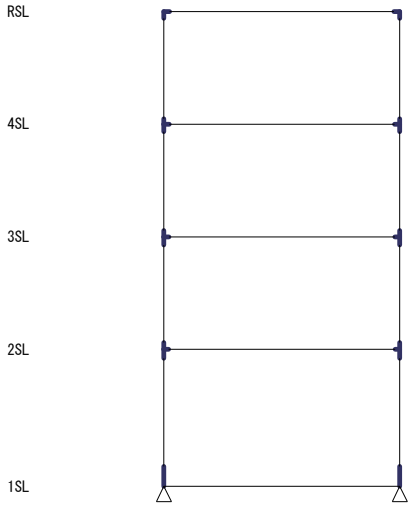
< 鉛直荷重時の剛性 >



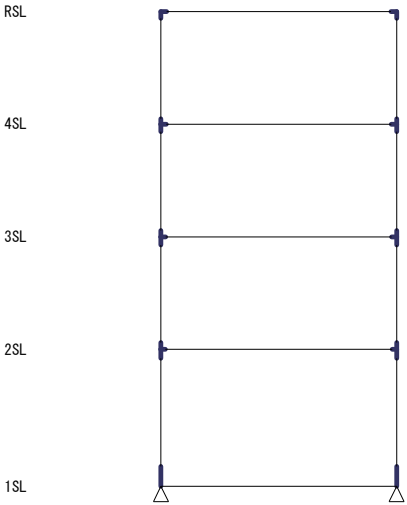
【 Y0フレーム 】

S=1/250

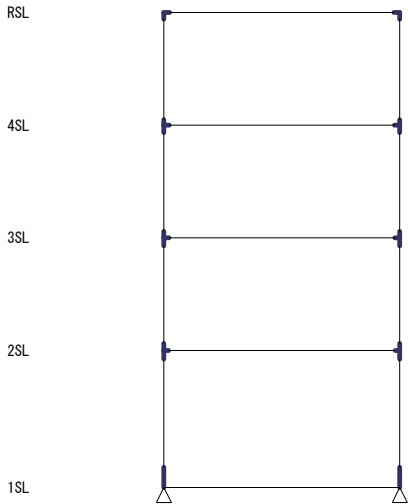




【 X10フレーム 】 S=1/250

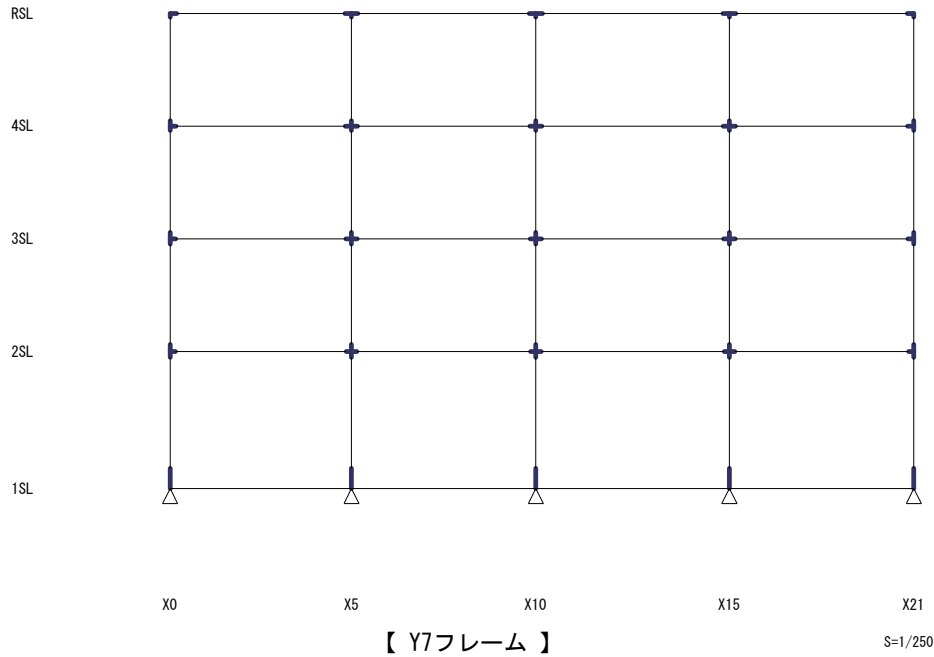
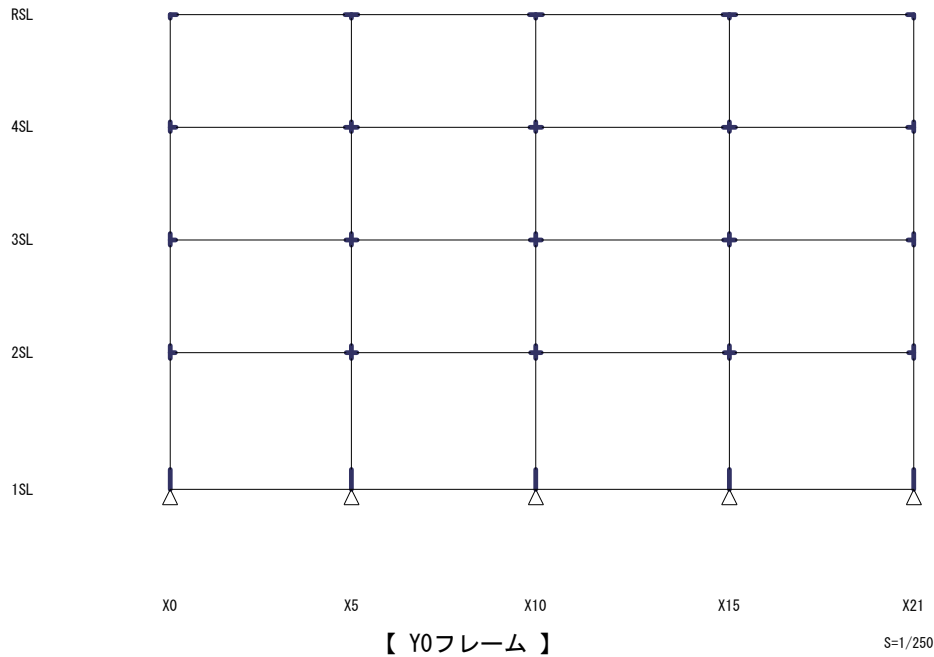


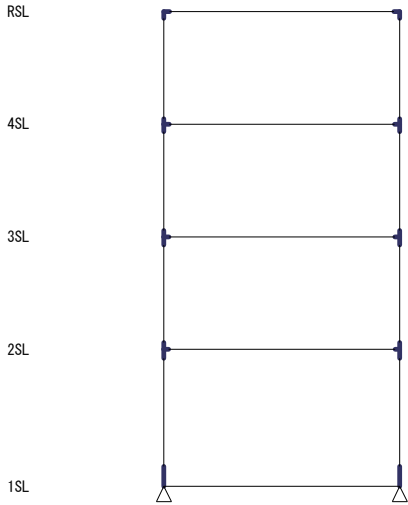
【 X15フレーム 】 S=1/250



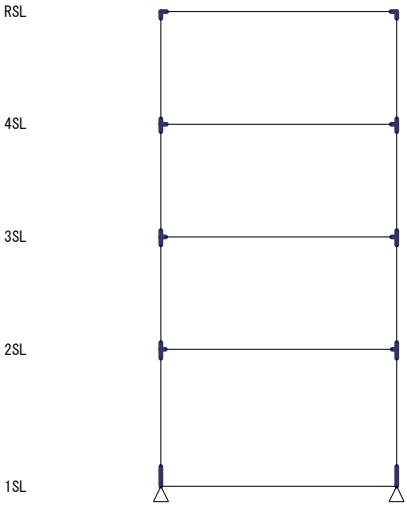
【 X21フレーム 】 S=1/250

＜ 水平荷重時の剛性 ＞

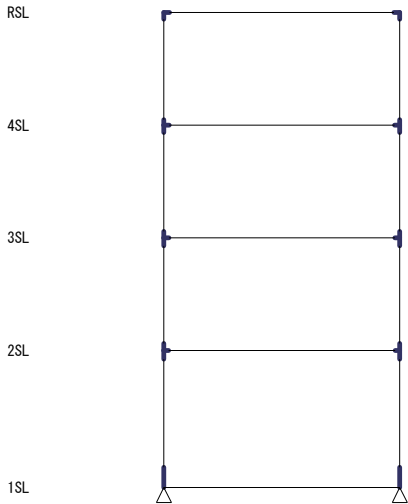




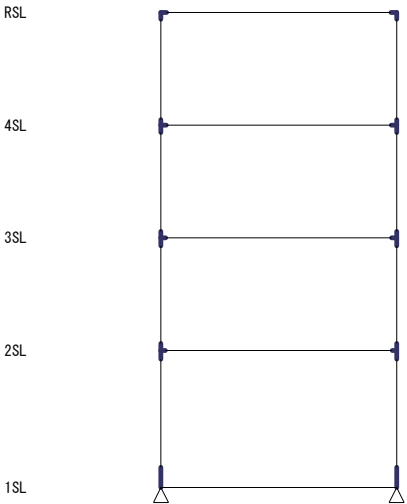
Y0 Y7
【 X0フレーム 】 S=1/250



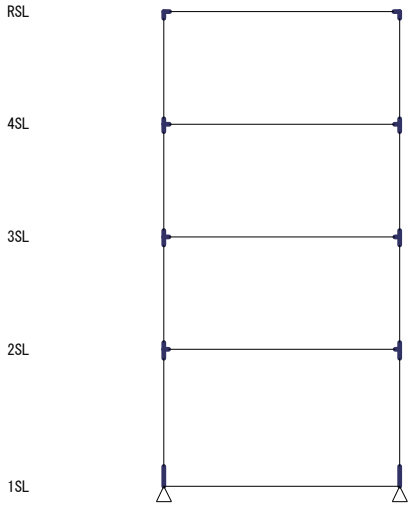
Y0 Y7
【 X5フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X10フレーム 】 S=1/250



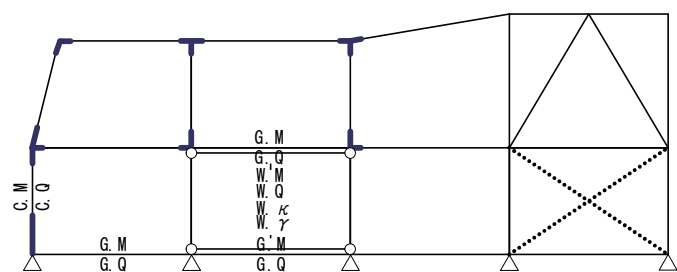
Y0 Y7
【 X15フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X21フレーム 】 S=1/250

6.1.10 剛性低下率 [S=自動スケール]

【凡例】



【剛性低下率の記号】

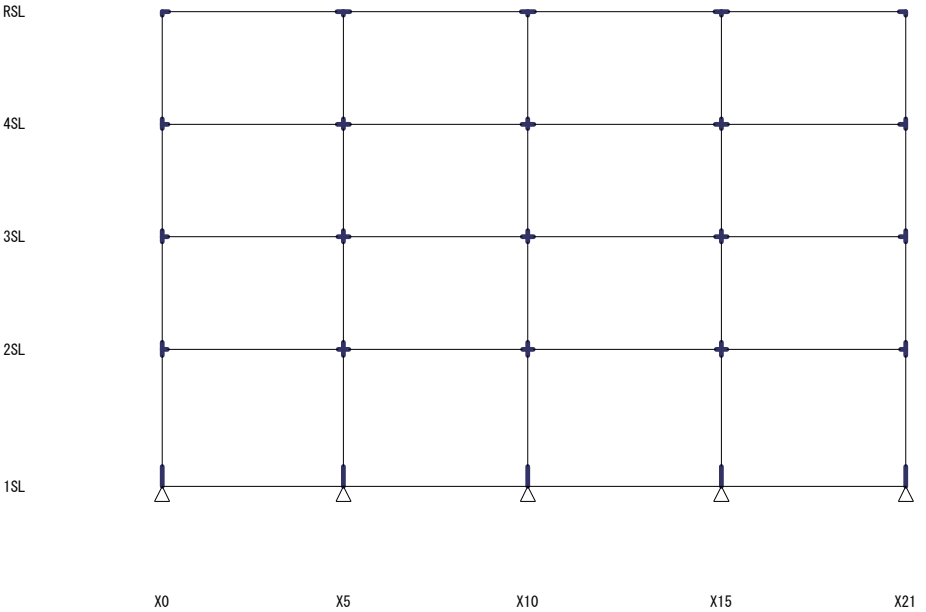
記号	内容
G. M	梁の曲げ剛性低下率
G. Q	梁のせん断剛性低下率
C. M	柱の曲げ剛性低下率
C. Q	柱のせん断剛性低下率
W. M	耐震壁の曲げ剛性低下率
W. Q	耐震壁のせん断剛性低下率
W. κ	形状係数 κ
W. γ	開口によるせん断剛性低下率

※ 剛性低下率や形状係数 κ が1.000になる場合、出力を省略します。

【立面図共通事項】

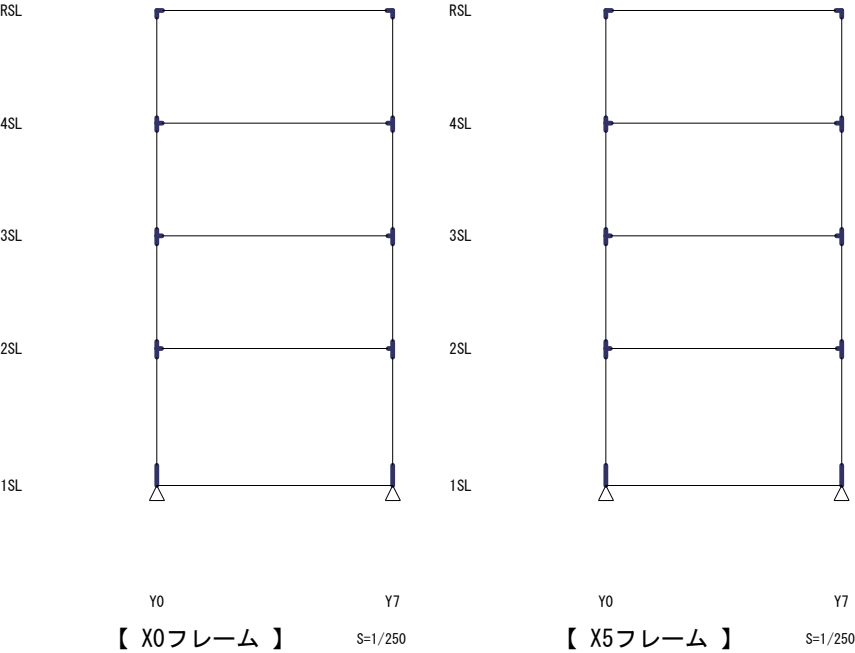
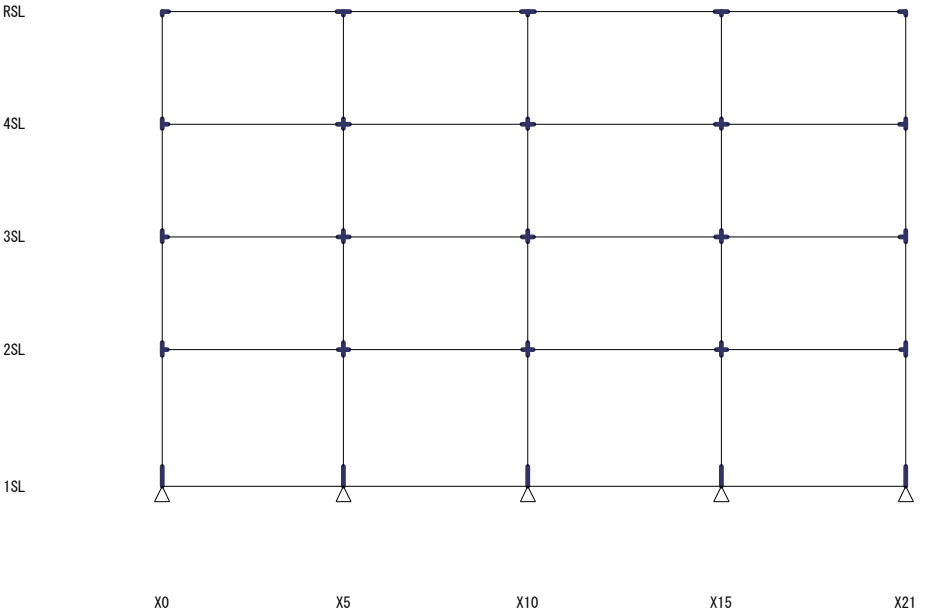
※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

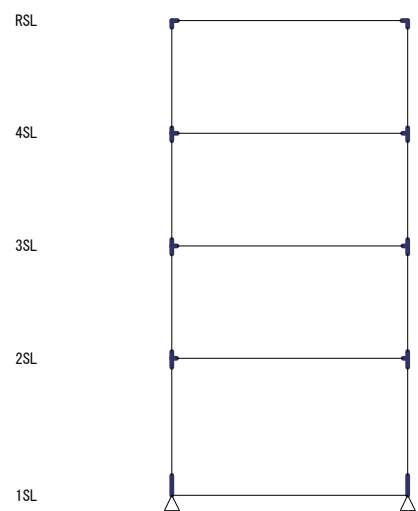
＜鉛直荷重時の剛性＞



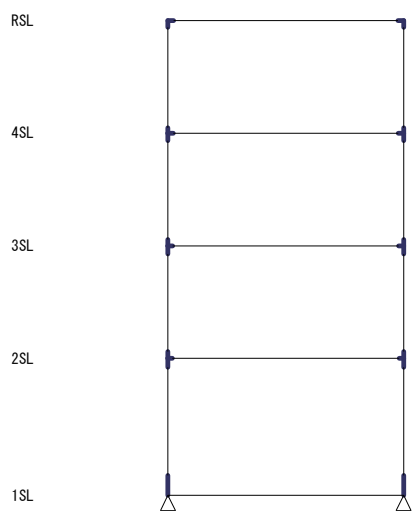
【 Y0フレーム 】

S=1/250

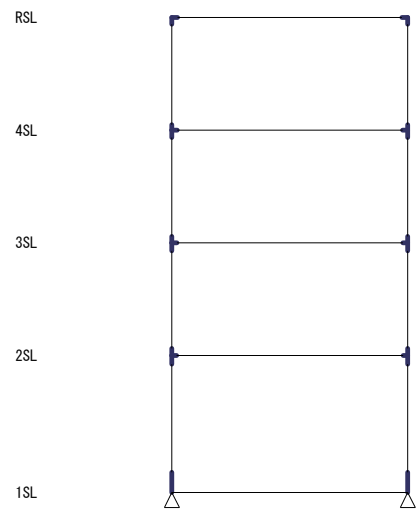




【 X10フレーム 】 S=1/250

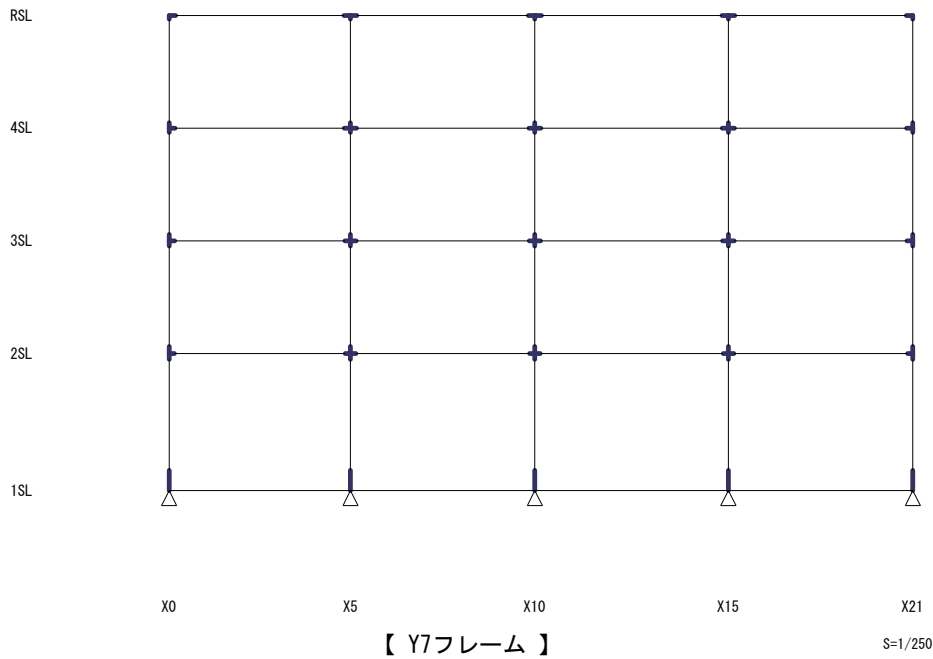
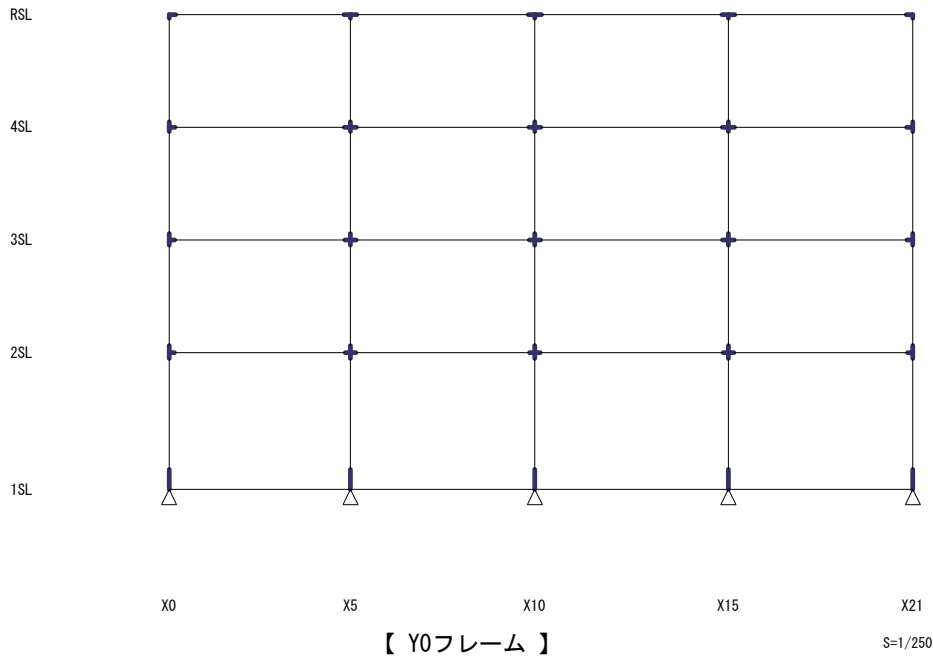


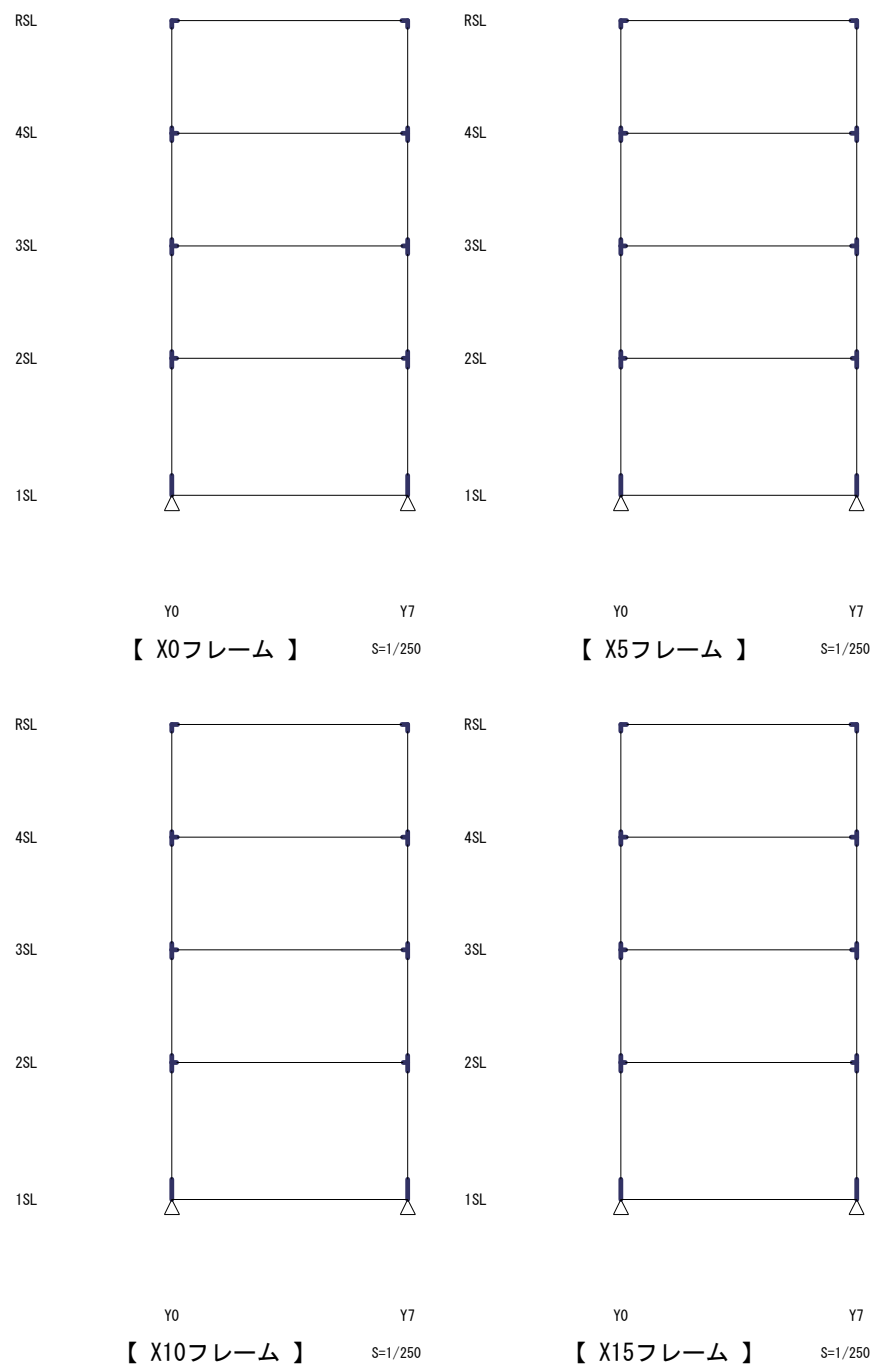
【 X15フレーム 】 S=1/250

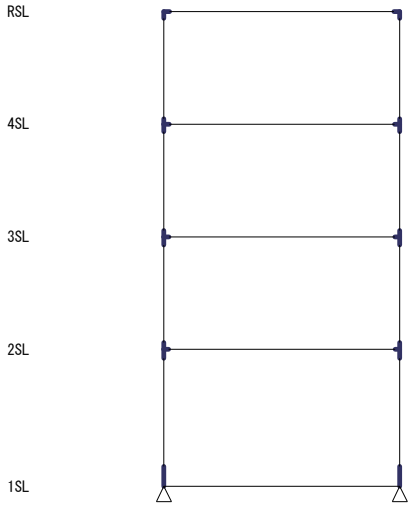


【 X21フレーム 】 S=1/250

＜ 水平荷重時の剛性 ＞



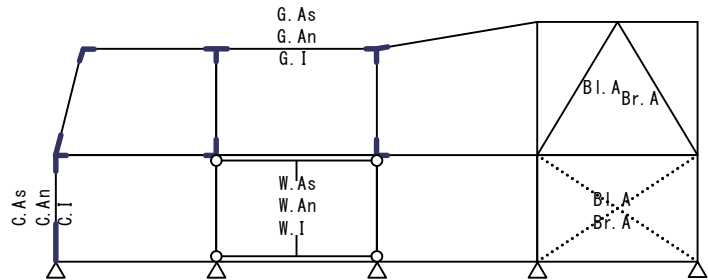




【 X21フレーム 】 S=1/250

6.1.11 部材剛性図 [S=自動スケール]

【凡例】



【部材剛性図の記号】

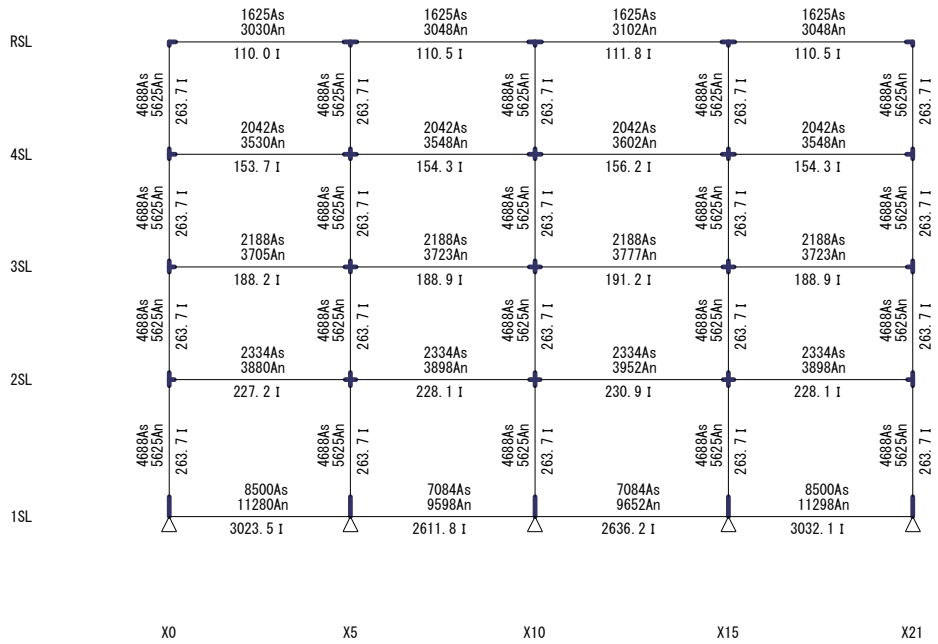
【立面図共通事項】

記号	内容	単位
G. As	梁のせん断変形用断面積	cm2
G. An	梁の軸変形用断面積	cm2
G. I	梁の断面2次モーメント	cm4×10 ⁴
C. As	柱のせん断変形用断面積	cm2
C. An	柱の軸変形用断面積	cm2
C. I	柱の断面2次モーメント	cm4×10 ⁴
W. As	耐震壁のせん断変形用断面積	cm2
W. An	耐震壁の軸変形用断面積	cm2
W. I	耐震壁の断面2次モーメント	cm4×10 ⁴
B.I. A	左下りブレースの断面積（K形では左側のブレース） ※木質壁の場合は、置換ブレースの軸剛性EA[kN]を出力します。	cm2
Br. A	右下りブレースの断面積（K形では右側のブレース） ※木質壁の場合は、置換ブレースの軸剛性EA[kN]を出力します。	cm2

※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

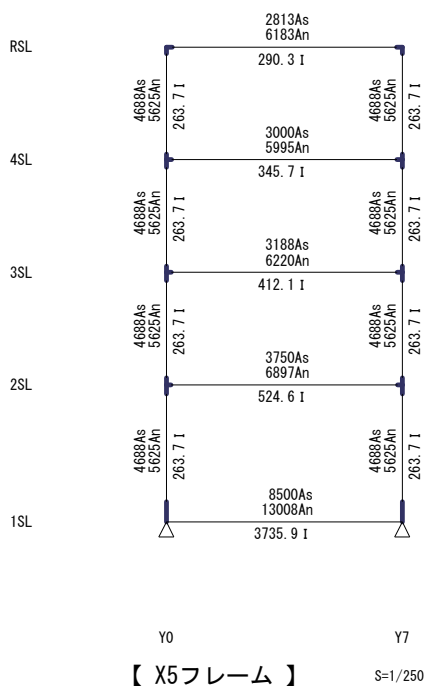
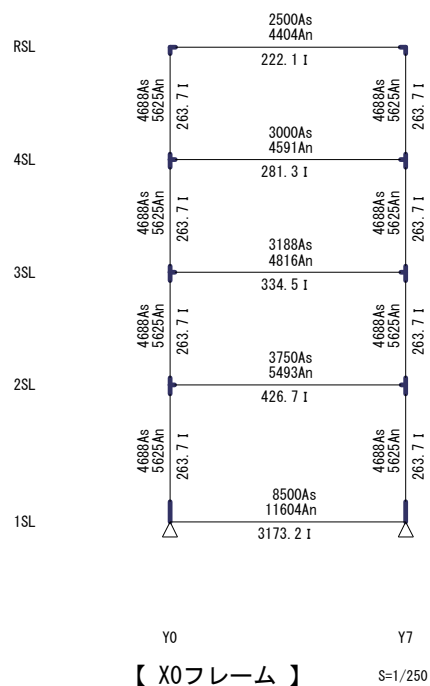
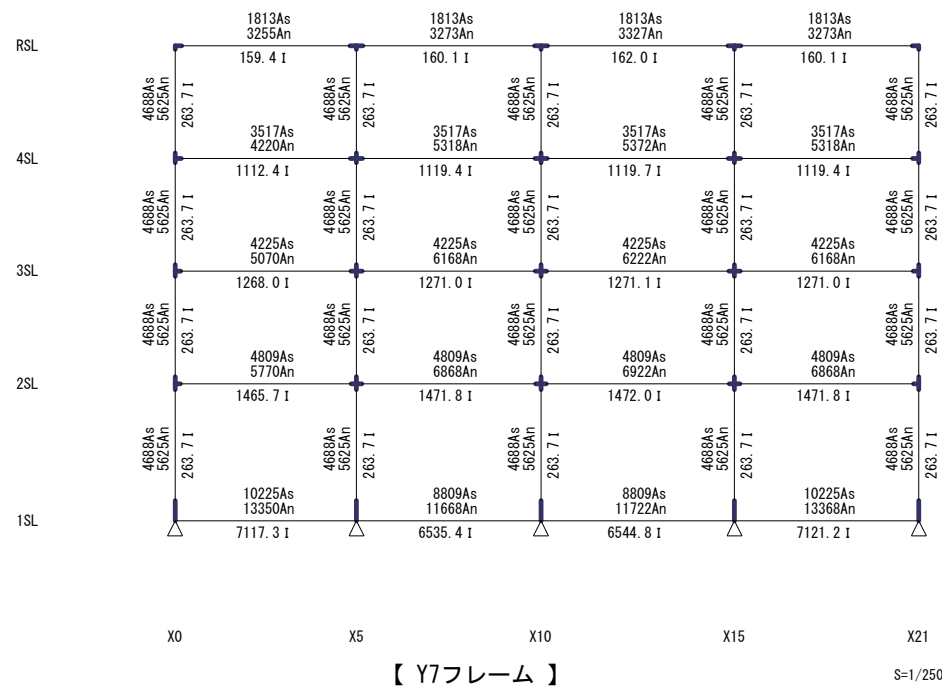
※ X形ブレースの断面積は、ブレースの中央に出力します。
※ 任意配置ブレースの断面積は、部材に沿って中央に出力します。

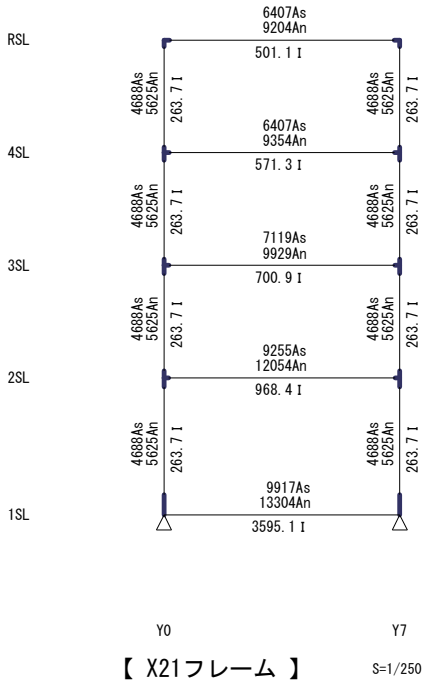
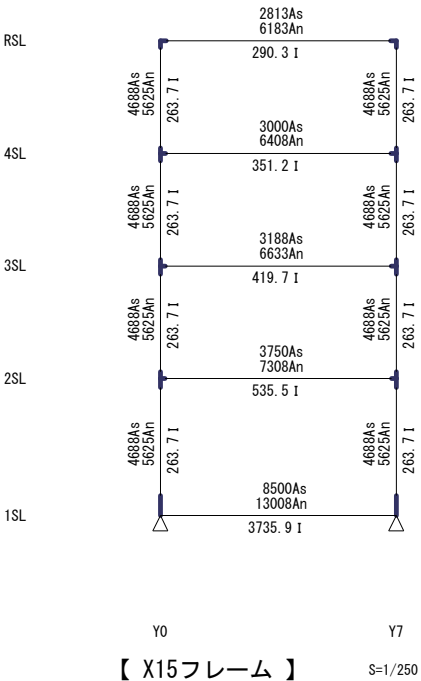
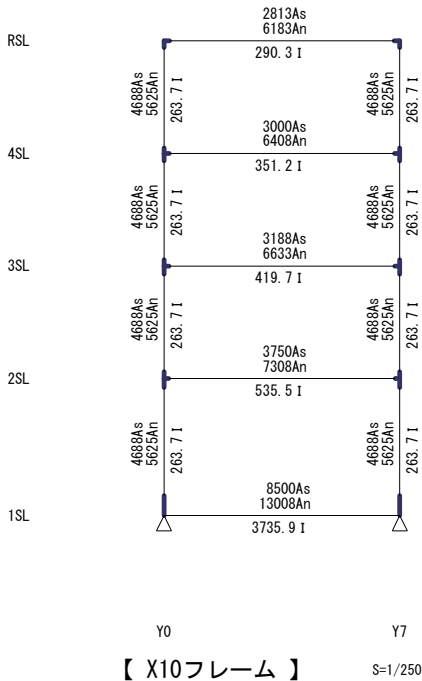
< 鉛直荷重時の剛性 >



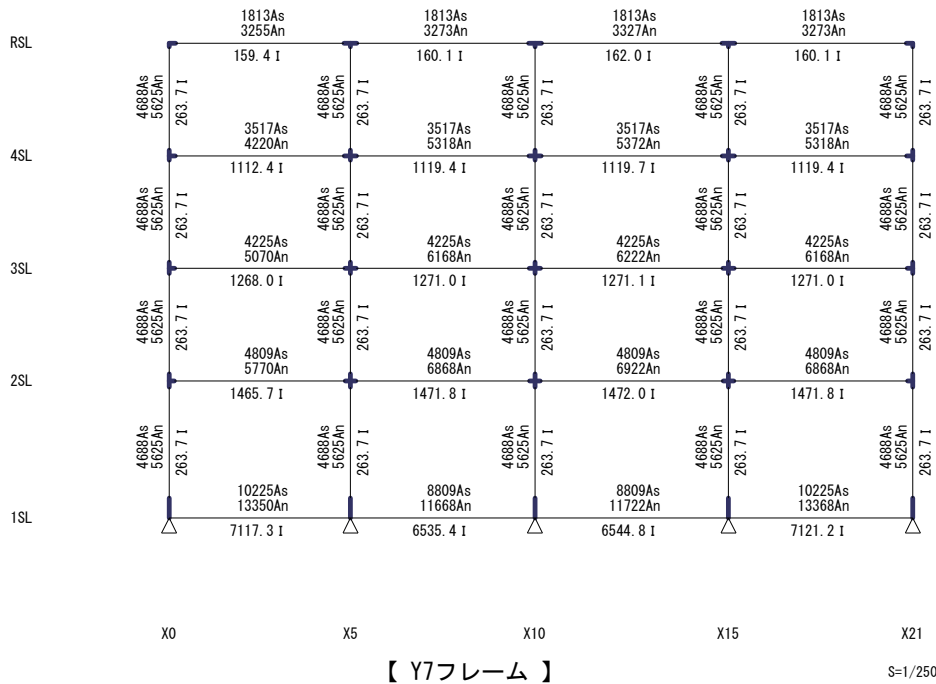
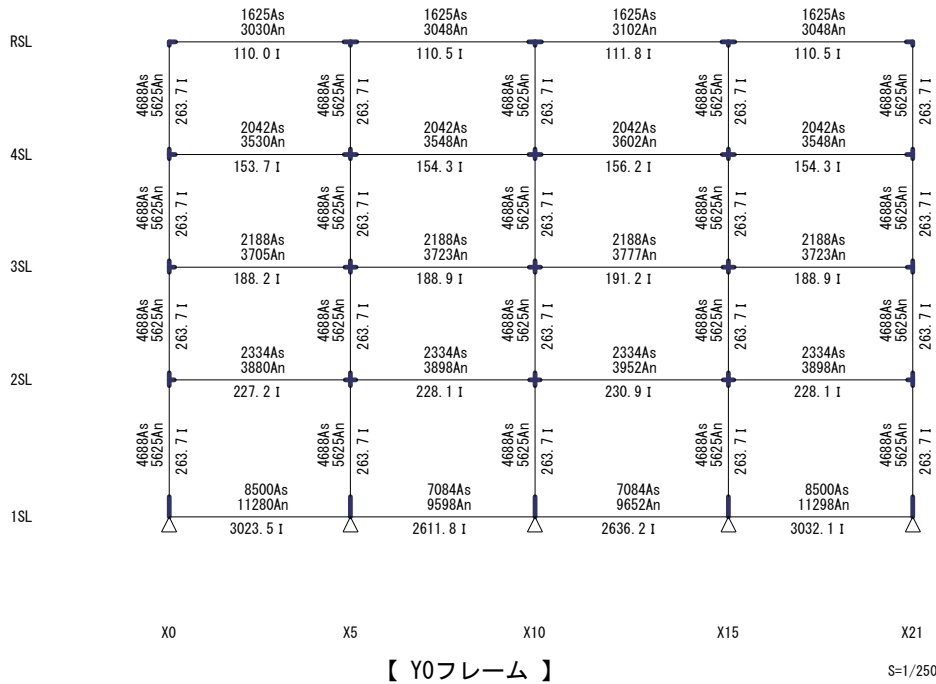
【 Y0フレーム 】

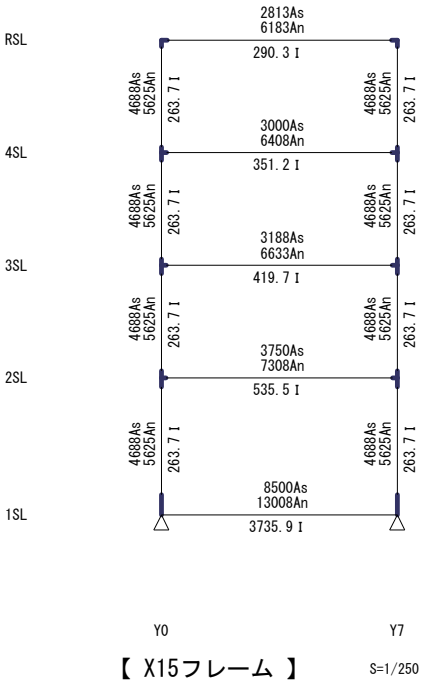
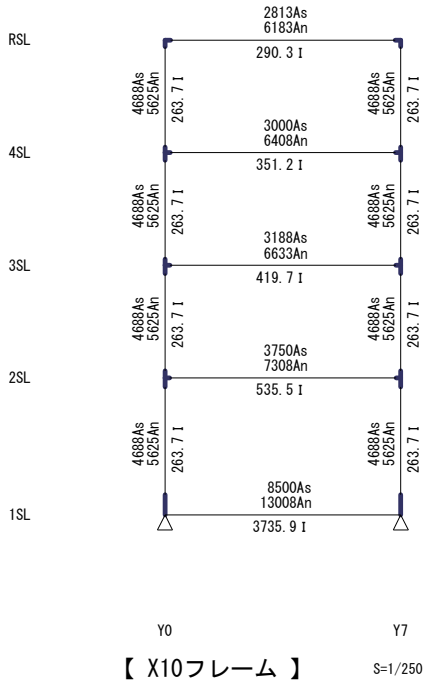
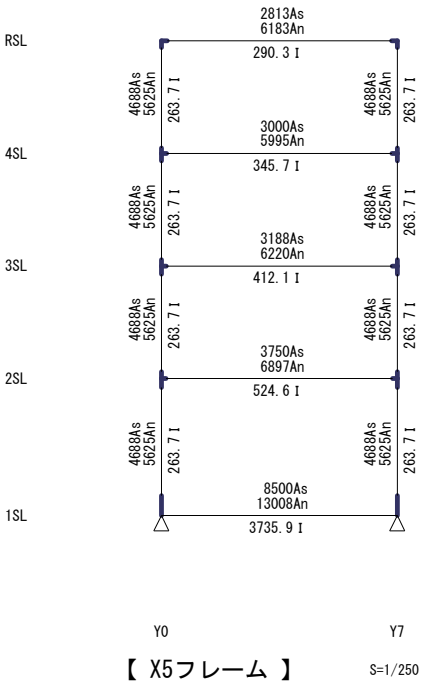
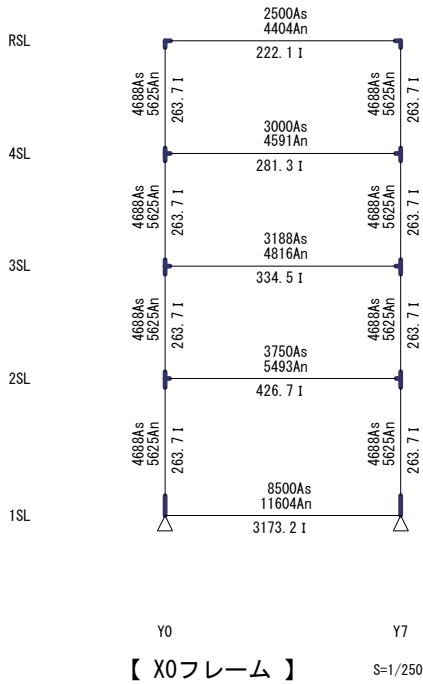
S=1/250

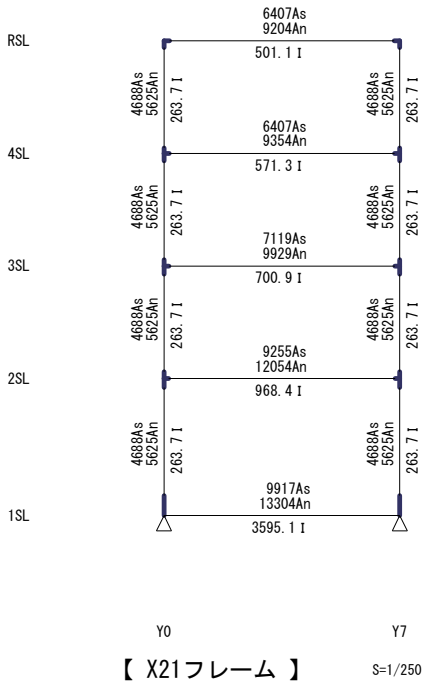




＜ 水平荷重時の剛性 ＞







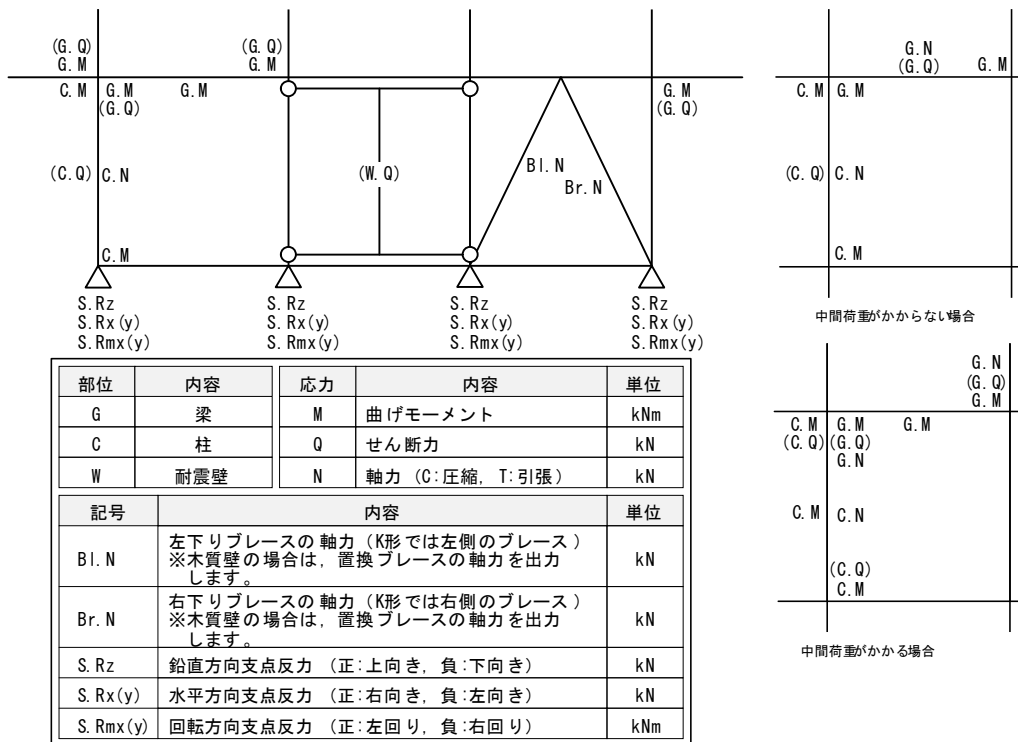
6.1.12 その他

6.2 鉛直荷重時

6.2.1 応力図〈固定+積載荷重〉

[S=自動スケール]

【凡例】



※ 端部の応力は、節点位置の値です。

※ 0となる応力は出力しません。

※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。

※ 柱の軸力は、耐震壁の軸力や曲げモーメントを考慮した付加軸力を含みます。

※ 中間荷重がかかる柱および腰折れ柱には、中央に曲げモーメントを出力します。

中間荷重がかかる場合、中央の曲げモーメントを出力します。

腰折れ柱の場合、腰折れ部分の曲げモーメントを出力します。

※ 柱のせん断力、梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。

柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。

※ K形ブレースや相持ち梁により梁が分割された場合、分割位置の曲げモーメントのうち 最大となる曲げモーメントを、中央に出力します。

※ ブレースが基礎梁天端に取り付く場合、柱母材 (柱頭~基礎梁天端) 応力を出力します。

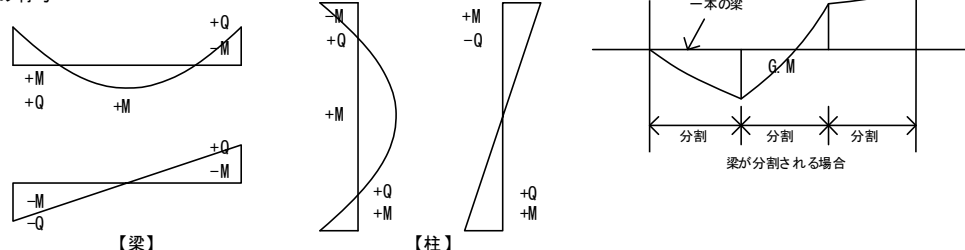
※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します。

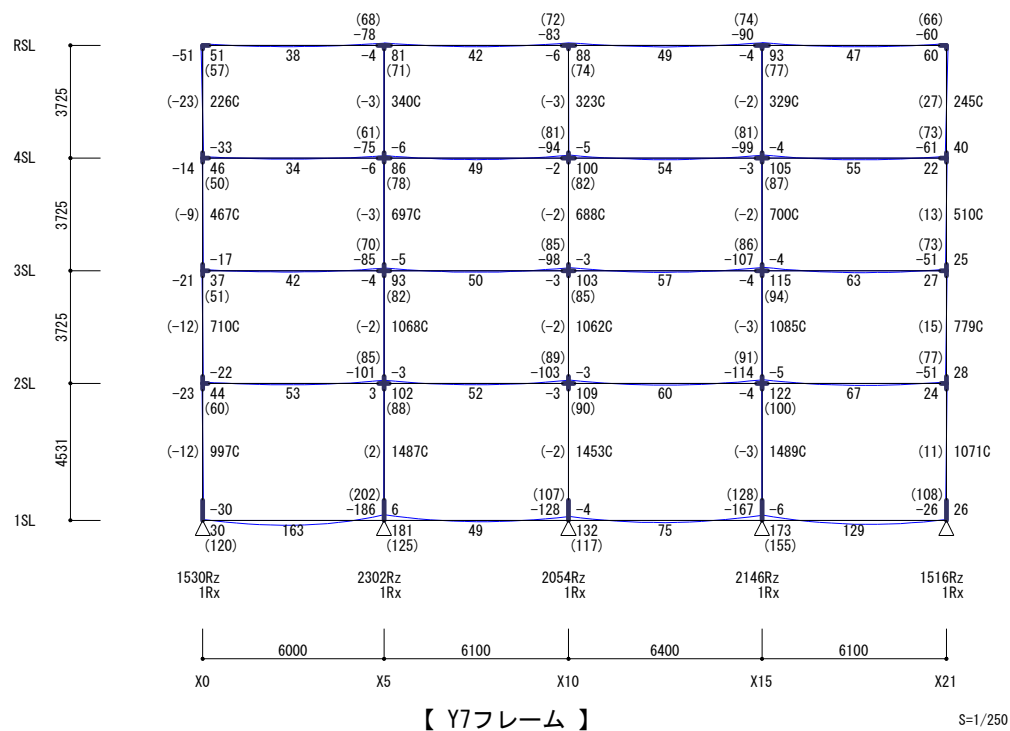
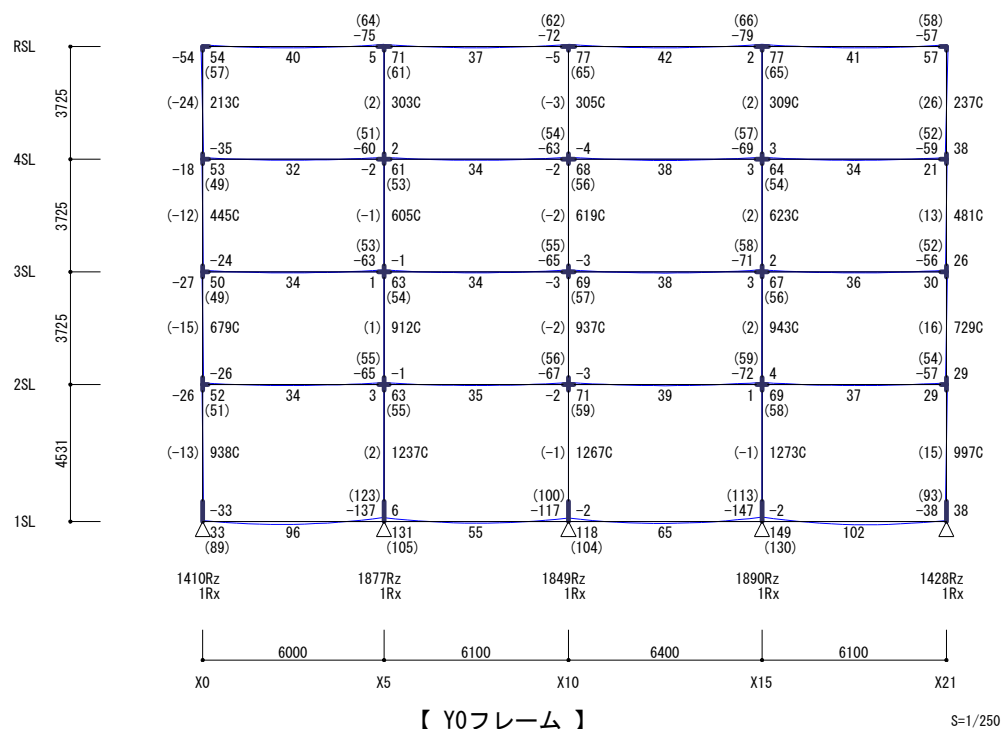
※ 任意配置ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。

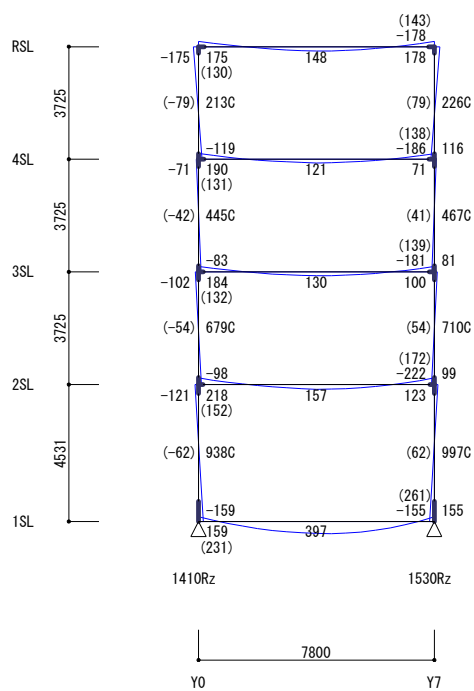
※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。

※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

・ 応力の符号

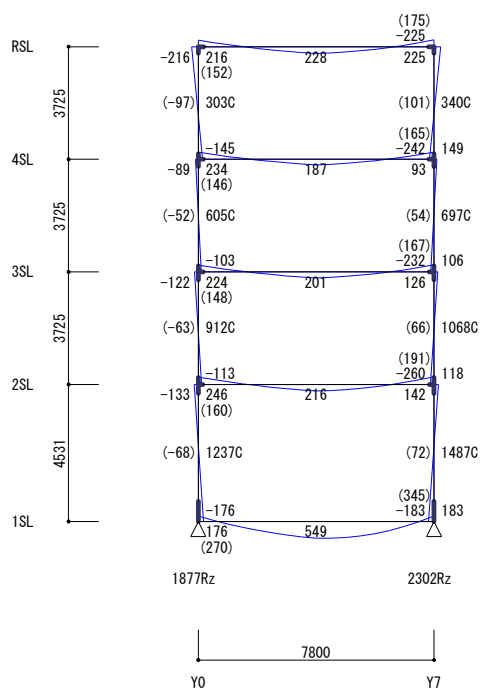






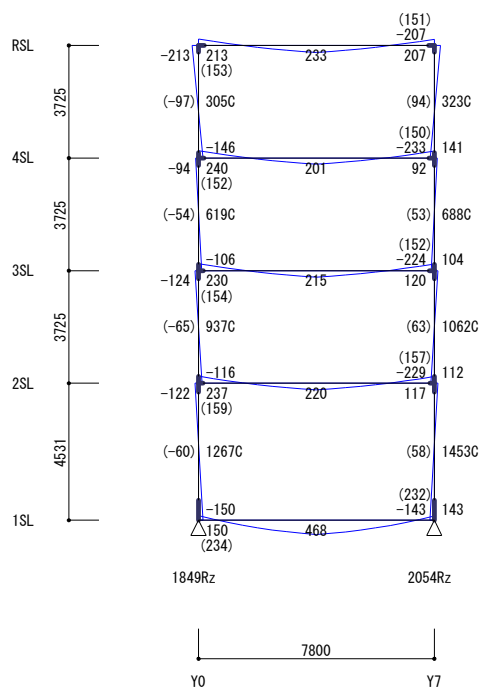
【 X0フレーム 】

S=1/250



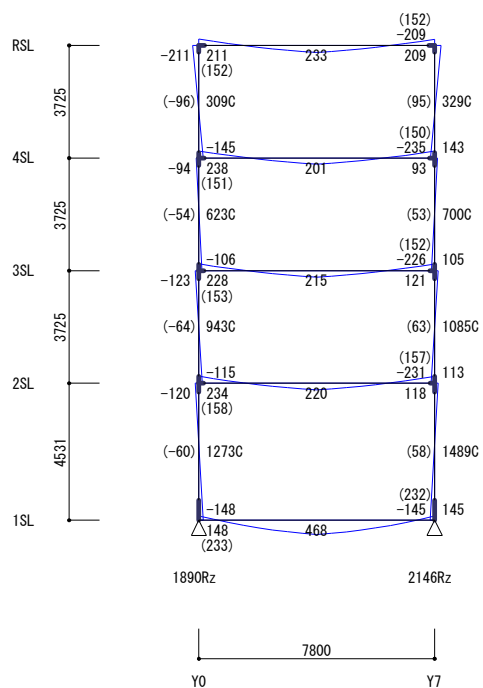
【 X5フレーム 】

S=1/250



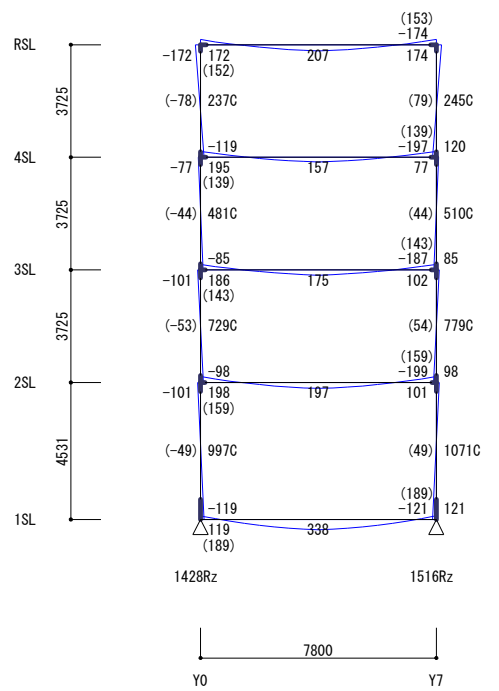
【 X10フレーム 】

S=1/250



【 X15フレーム 】

S=1/250



【 X21フレーム 】 S=1/250

6.2.2 応力図 <積雪荷重>

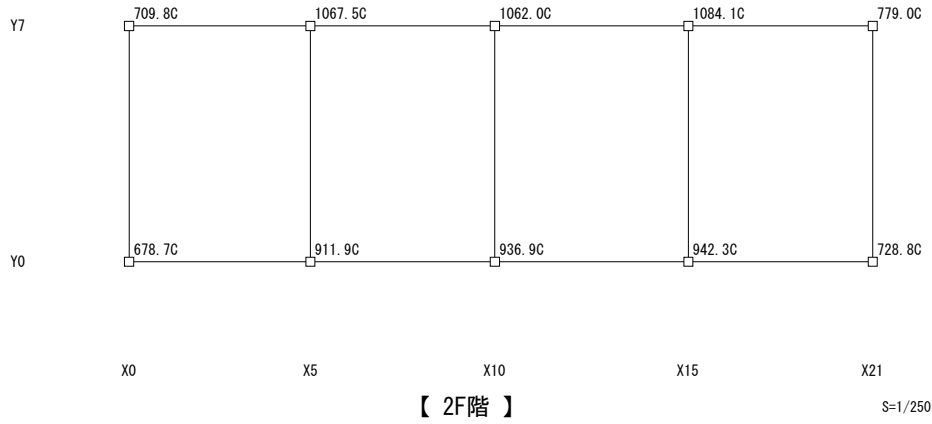
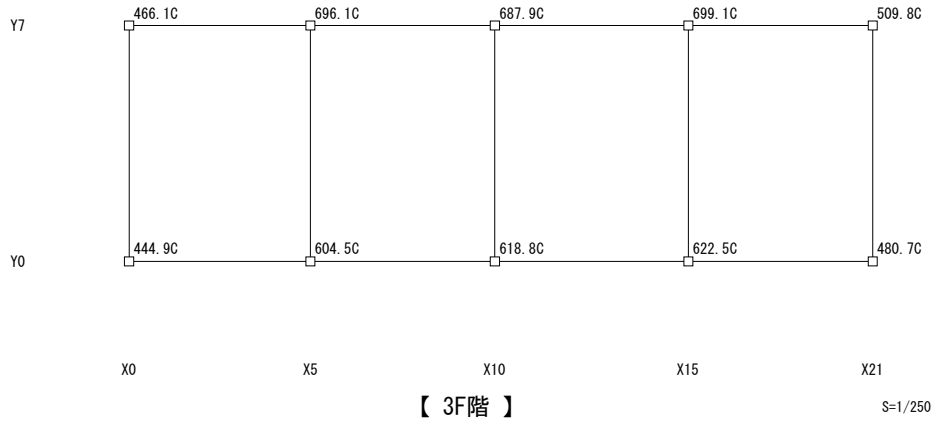
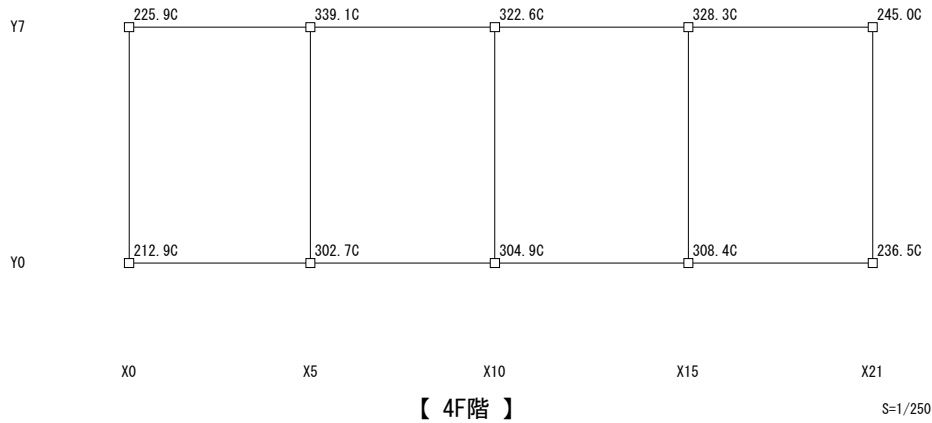
積雪荷重は考慮していない。

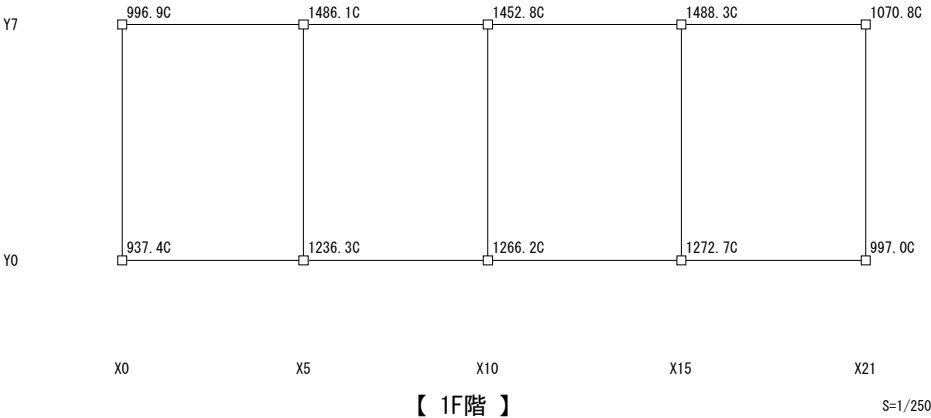
6.2.3 軸力図 <固定+積載荷重> <見下げ> [S=自動スケール]

※柱の軸力は、壁の軸力および壁のモーメントを振り分けた値です。

※壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

[kN]



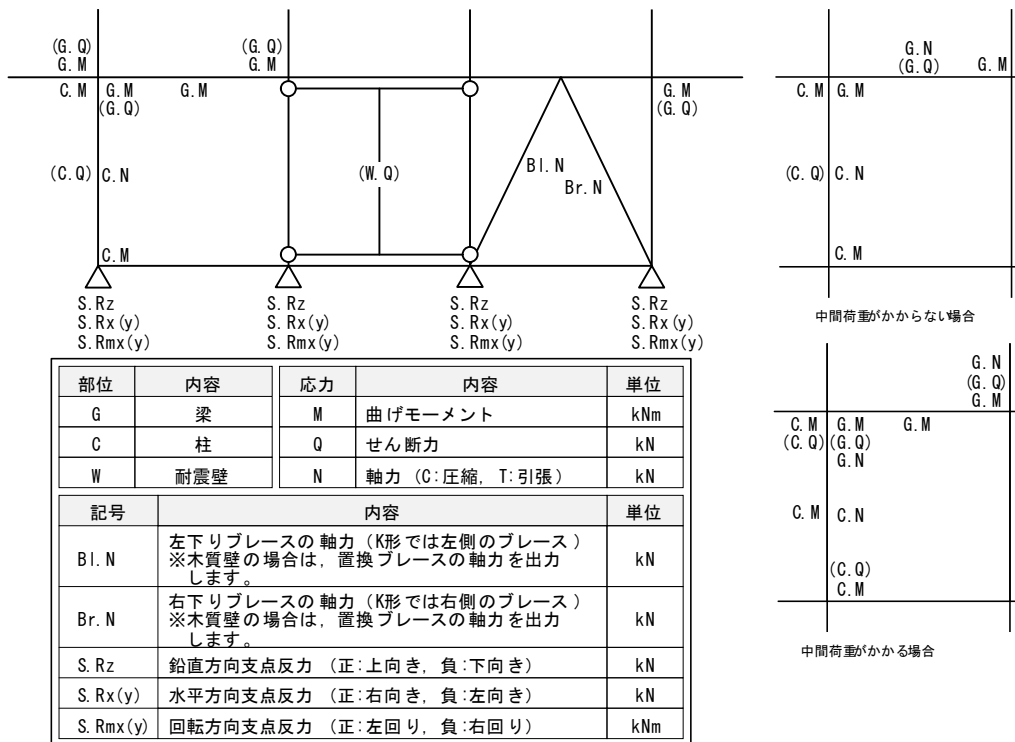


6.2.4 軸力図 <積雪荷重> <見下げ>
積雪荷重は考慮していない。

6.3 水平荷重時

6.3.1 応力図〈地震荷重〉 [S=自動スケール]

【凡例】



※ 端部の応力は、節点位置の値です。

※ 0となる応力は出力しません。

※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。

※ 柱の軸力は、耐震壁の軸力や曲げモーメントを考慮した付加軸力を含みます。

※ 中間荷重がかかる柱および腰折れ柱には、中央に曲げモーメントを出力します。

中間荷重がかかる場合、中央の曲げモーメントを出力します。

腰折れ柱の場合、腰折れ部分の曲げモーメントを出力します。

※ 柱のせん断力、梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。

柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。

※ K形ブレースや相持ち梁により梁が分割された場合、分割位置の曲げモーメントのうち 最大となる曲げモーメントを、中央に出力します。

※ ブレースが基礎梁天端に取り付く場合、柱母材 (柱頭~基礎梁天端) 応力を出力します。

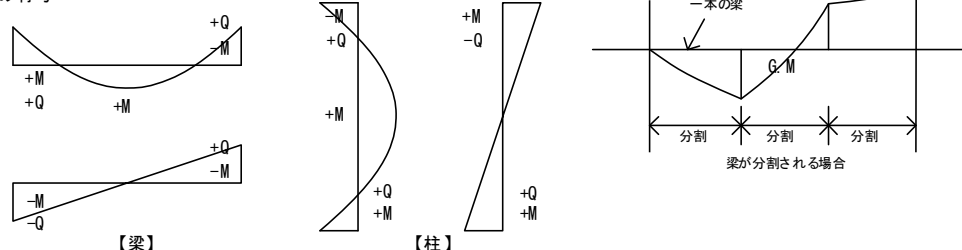
※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します。

※ 任意配置ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。

※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。

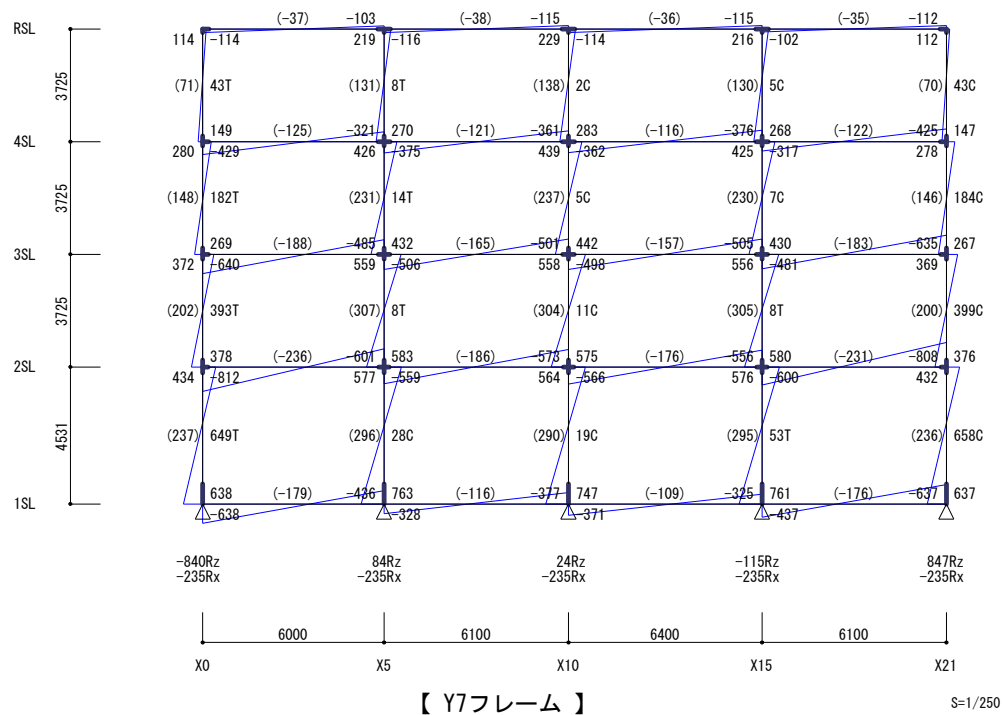
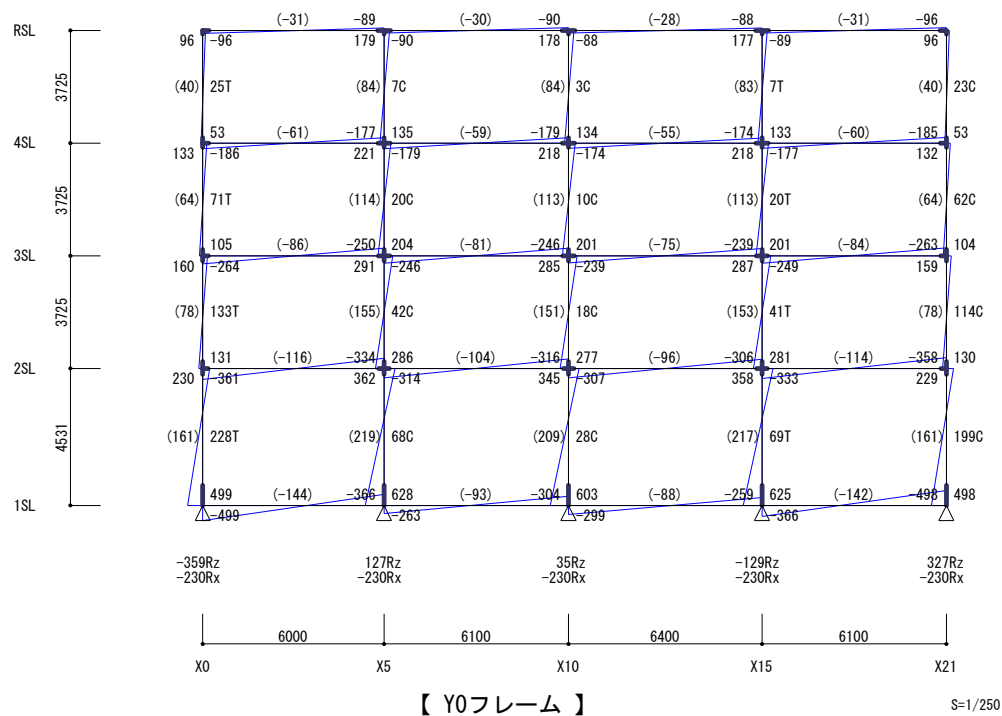
※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

・ 応力の符号

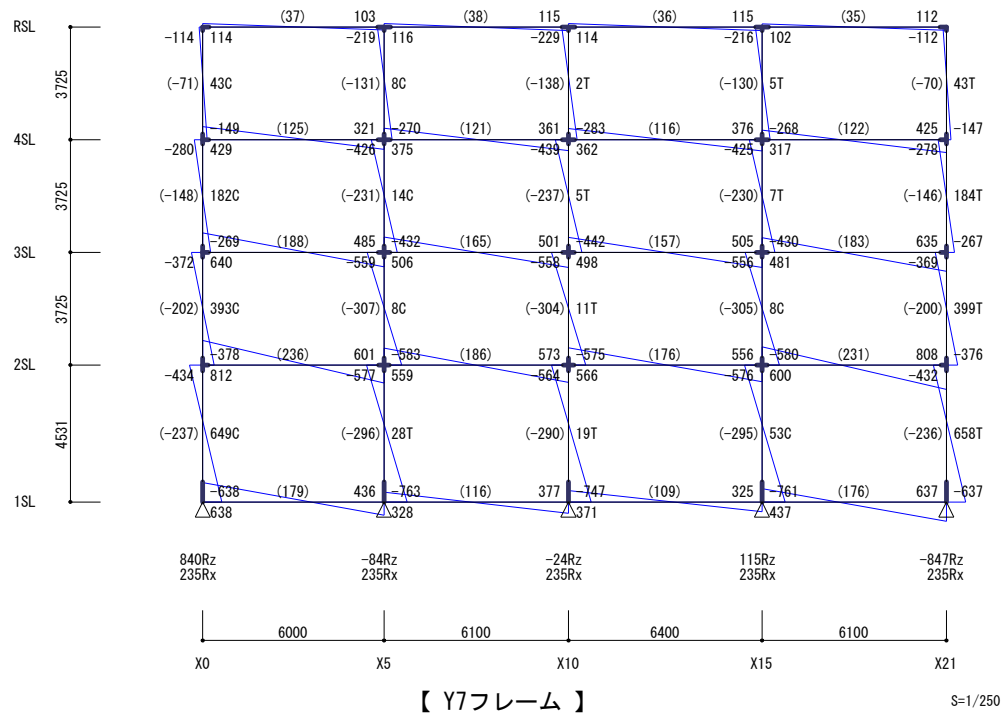
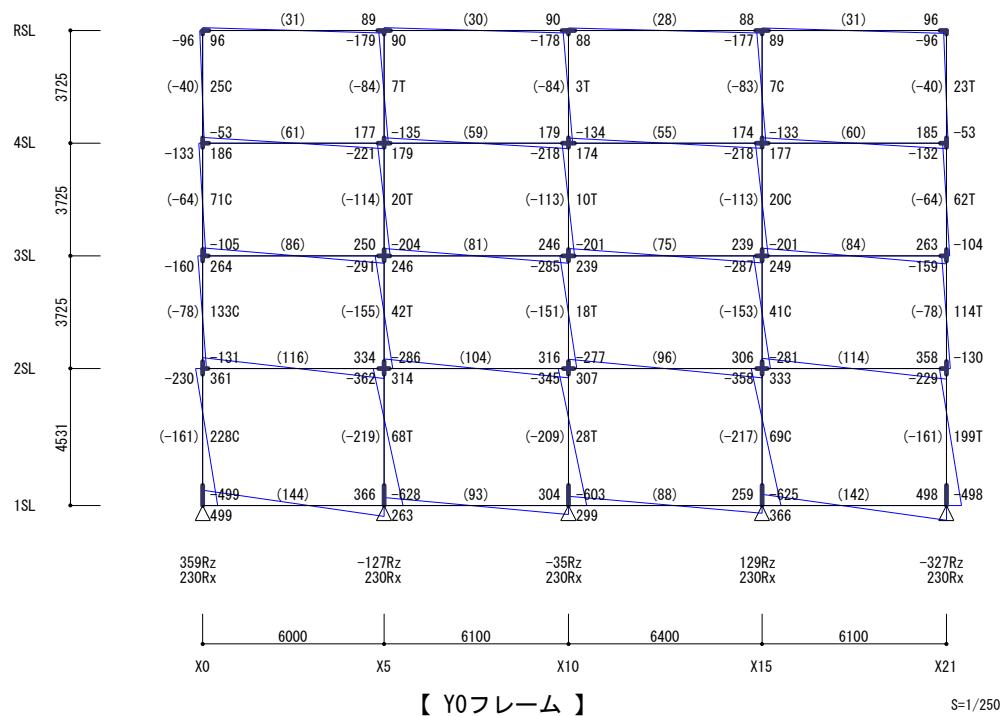


※ 耐震壁のせん断力の符号は、柱と同じです。

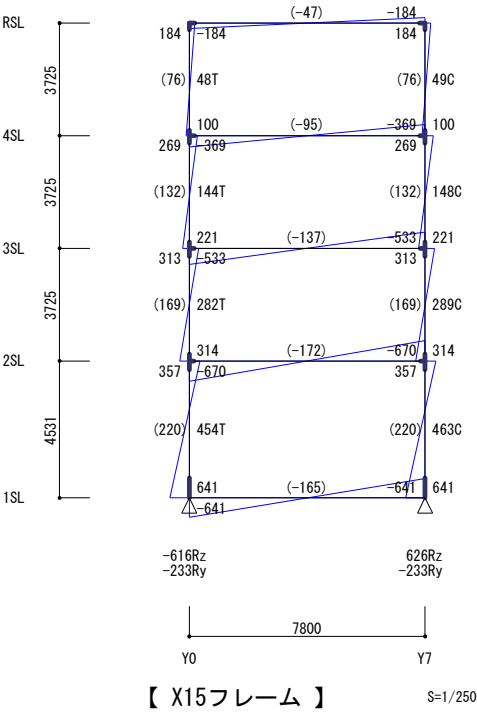
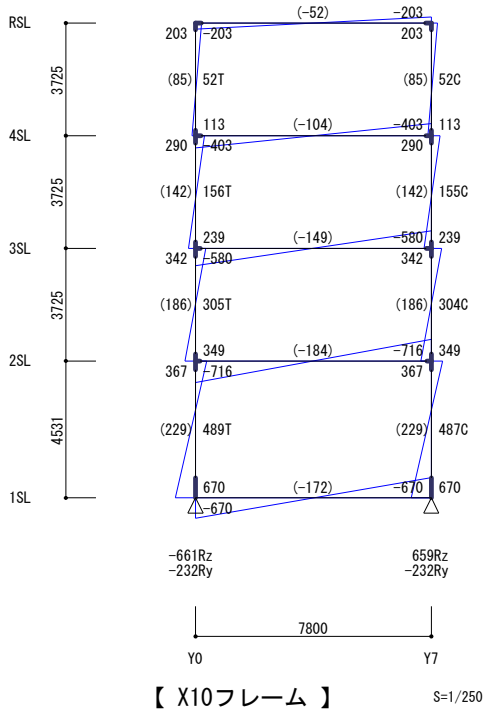
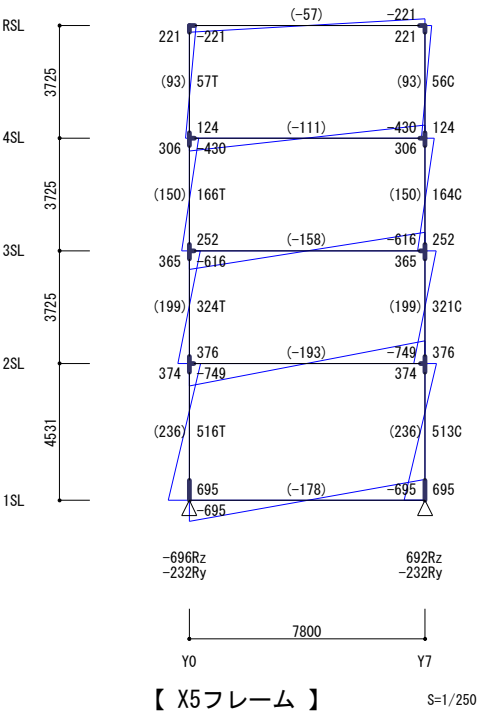
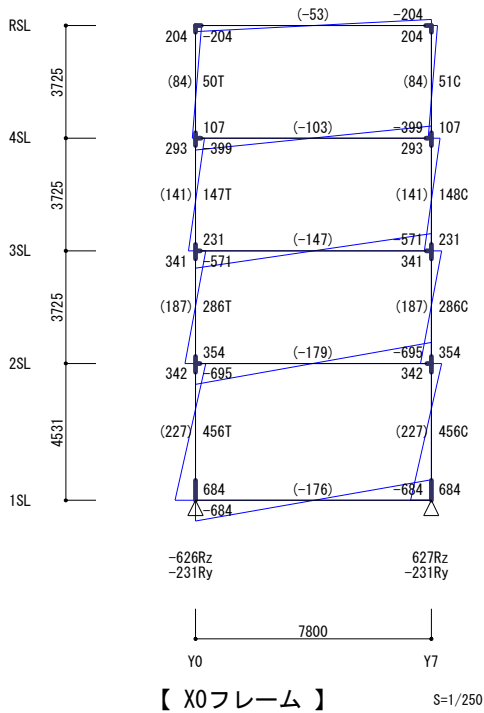
< X方向正加力 >

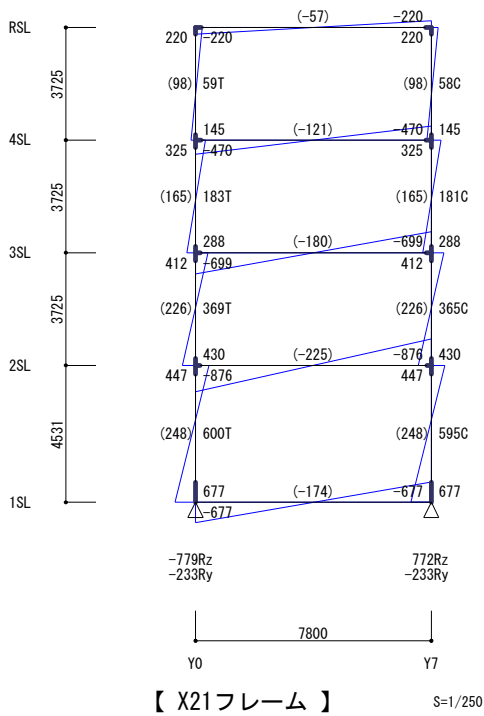


< X方向負加力 >

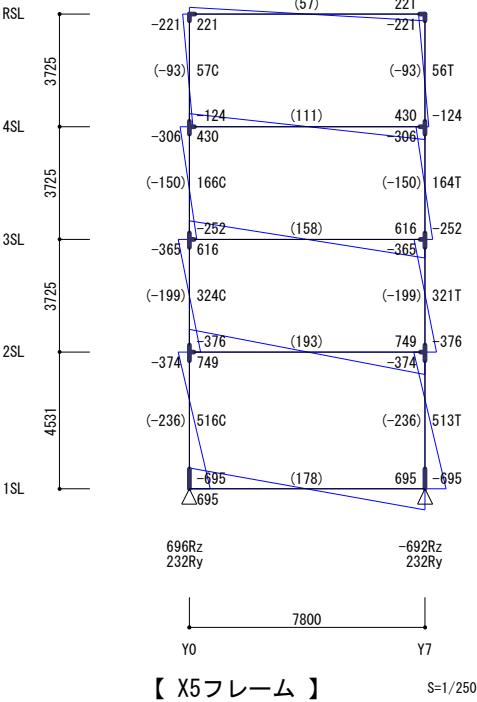
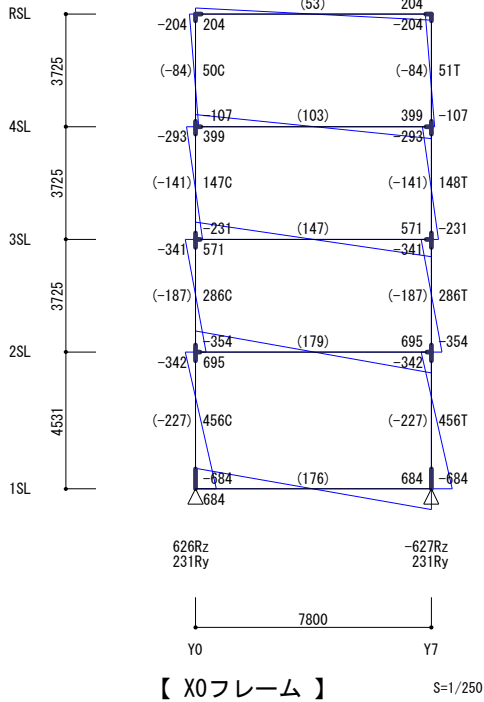


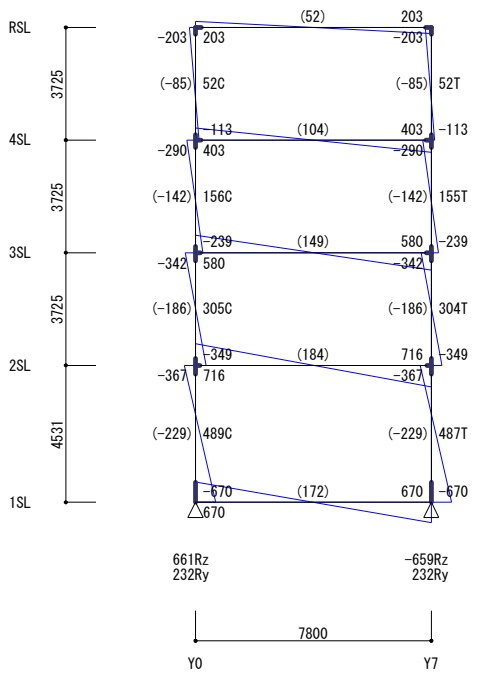
< Y方向正加力 >





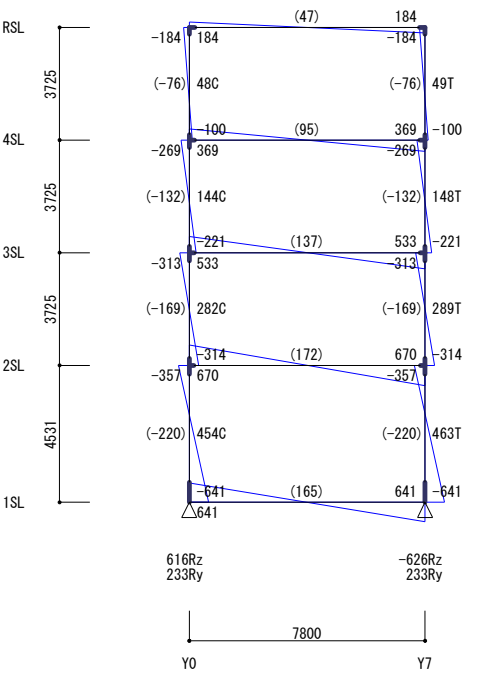
< Y方向負加力 >





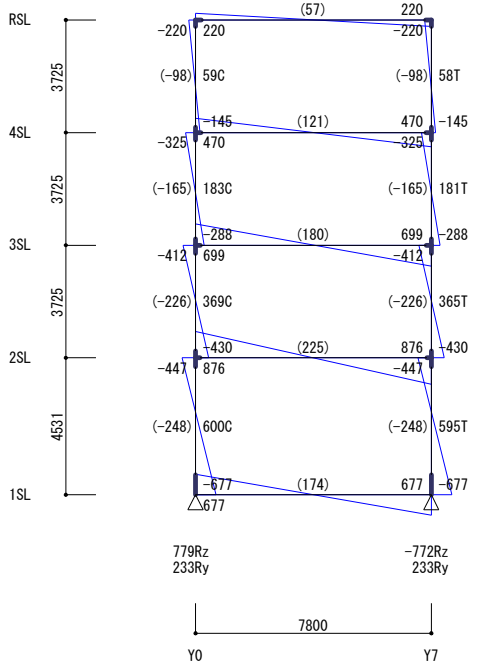
【 X10フレーム 】

S=1/250



【 X15フレーム 】

S=1/250



【 X21フレーム 】

S=1/250

6.3.2 応力図 <風荷重>

風荷重は考慮していない。

6.3.3 分担率

ΣQ_c : 柱の負担せん断力の和 分担率 柱 : 柱の分担率
 ΣQ_w 壁 : 耐震壁の負担せん断力の和 分担率 壁 : 壁の分担率
 ΣQ_w ブレース : ブレースの負担せん断力の和 分担率 ブレース : ブレースの分担率
 ΣQ_w 木質壁 : 木質壁の負担せん断力の和 分担率 木質壁 : 木質壁の分担率

層をまたぐ床版をブレース置換した場合、その負担分は壁に含めます。

木質壁の値は、主体構造に木造を含む場合に出力します。

< 地震時X方向正加力 >

階	ΣQ_c kN	ΣQ_w		$\Sigma Q_c + \Sigma Q_w$ kN	分担率		
		壁 kN	ブレース kN		柱 %	壁 %	ブレース %
4F	867.6	0.0	0.0	867.6	100.00	0.00	0.00
3F	1453.9	0.0	0.0	1453.9	100.00	0.00	0.00
2F	1927.9	0.0	0.0	1927.9	100.00	0.00	0.00
1F	2316.5	0.0	0.0	2316.5	100.00	0.00	0.00

< 地震時X方向負加力 >

階	ΣQ_c kN	ΣQ_w		$\Sigma Q_c + \Sigma Q_w$ kN	分担率		
		壁 kN	ブレース kN		柱 %	壁 %	ブレース %
4F	-867.6	0.0	0.0	-867.6	100.00	0.00	0.00
3F	-1453.9	0.0	0.0	-1453.9	100.00	0.00	0.00
2F	-1927.9	0.0	0.0	-1927.9	100.00	0.00	0.00
1F	-2316.5	0.0	0.0	-2316.5	100.00	0.00	0.00

< 地震時Y方向正加力 >

階	ΣQ_c kN	ΣQ_w		$\Sigma Q_c + \Sigma Q_w$ kN	分担率		
		壁 kN	ブレース kN		柱 %	壁 %	ブレース %
4F	867.6	0.0	0.0	867.6	100.00	0.00	0.00
3F	1453.9	0.0	0.0	1453.9	100.00	0.00	0.00
2F	1927.9	0.0	0.0	1927.9	100.00	0.00	0.00
1F	2316.5	0.0	0.0	2316.5	100.00	0.00	0.00

< 地震時Y方向負加力 >

階	ΣQ_c kN	ΣQ_w		$\Sigma Q_c + \Sigma Q_w$ kN	分担率		
		壁 kN	ブレース kN		柱 %	壁 %	ブレース %
4F	-867.6	0.0	0.0	-867.6	100.00	0.00	0.00
3F	-1453.9	0.0	0.0	-1453.9	100.00	0.00	0.00
2F	-1927.9	0.0	0.0	-1927.9	100.00	0.00	0.00
1F	-2316.5	0.0	0.0	-2316.5	100.00	0.00	0.00

6.4 支点反力図

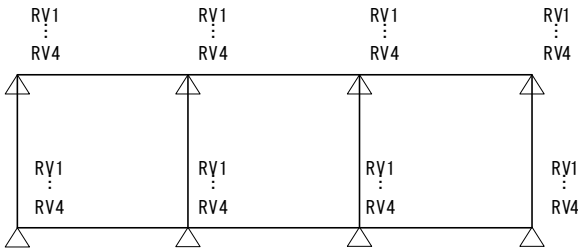
<見上げ>

[\$=自動スケール]

【凡例】

RV1 : ケース名
⋮
RV4 : ケース名
└─┬─┘
 ↑
 ケースの記号

反力の合計= [kN]
⋮
反力の合計= [kN]



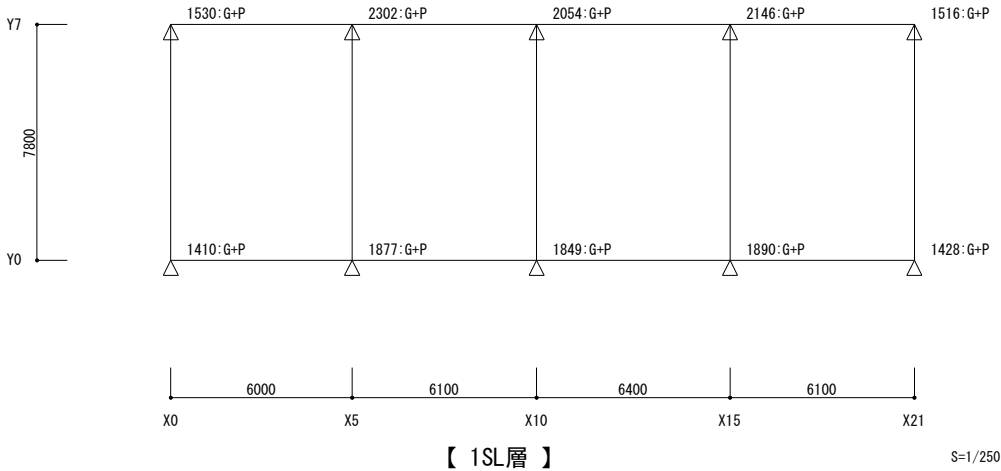
- ※ 出力された値は、初期応力を含みません。
- ※ 反力の後ろにケースの記号を出力します。
- ※ 浮き上がりが生じる場合、反力の前に▲を出力します。
- ※ べた基礎や布基礎の場合、接地圧を求めるための反力を出力します。
- ※ 1つの図に最大4つのケースを出力します。
- ※ 壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

記号	内容	単位
RV1～RV4	鉛直方向の支点反力	kN

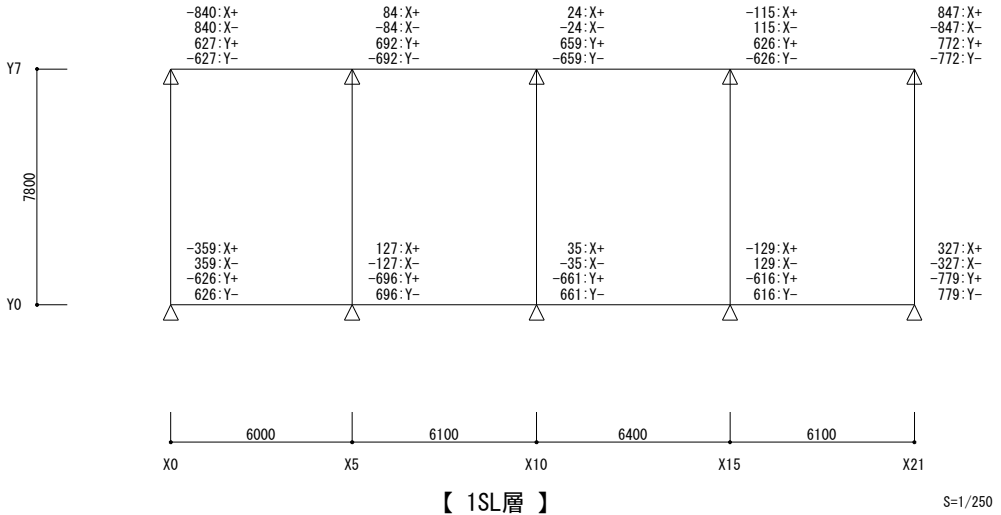
(1) 鉛直荷重時

G+P : 常時

反力の合計 = 17998 [kN]



(3) 地震荷重時



§ 7 断面検定

7.1 断面検定方針

7.2 検定用応力組合せ一覧

7.2.1 検定用応力組合せ一覧

記号	検定用応力	荷重ケースの組み合わせ	
L	長期	[G+P]	
L+Ex	短期地震時X方向正加力	[G+P]	+ [EX+]
L-Ex	短期地震時X方向負加力	[G+P]	+ [EX-]
L+Ey	短期地震時Y方向正加力	[G+P]	+ [EY+]
L-Ey	短期地震時Y方向負加力	[G+P]	+ [EY-]

荷重ケースの記号一覧

G+P	常時荷重	EX	地震荷重(1次)X方向
		EY	地震荷重(1次)Y方向

※ 記号の後に+が付く場合は正加力、-が付く場合は負加力を表します。

7.2.2 割増率

7.2.2.2 柱の割増率

< X加力 >

< 4F階 >

負担率		Ci
正加力 : 0.0%	負加力 : 0.0%	0.315

X軸	Y軸	符号	NL	0.25 CiNL	正加力		負加力	
			kN	kN	QE kN	割増率	QE kN	割増率
-	-	-	負担率が50%以下のため、割増率を1.000とします。					

< 3F階 >

負担率		Ci
正加力 : 0.0%	負加力 : 0.0%	0.261

X軸	Y軸	符号	NL	0.25 CiNL	正加力		負加力	
			kN	kN	QE kN	割増率	QE kN	割増率
-	-	-	負担率が50%以下のため、割増率を1.000とします。					

< 2F階 >

負担率		Ci
正加力 : 0.0%	負加力 : 0.0%	0.228

X軸	Y軸	符号	NL	0.25 CiNL	正加力		負加力	
			kN	kN	QE kN	割増率	QE kN	割増率
-	-	-	負担率が50%以下のため、割増率を1.000とします。					

< 1F階 >

負担率		Ci
正加力 : 0.0%	負加力 : 0.0%	0.200

X軸	Y軸	符号	NL	0.25 CiNL	正加力		負加力	
			kN	kN	QE kN	割増率	QE kN	割増率
-	-	-	負担率が50%以下のため、割増率を1.000とします。					

< Y加力 >

< 4F階 >

負担率		Ci
正加力 : 0.0%	負加力 : 0.0%	0.315

X軸	Y軸	符号	NL kN	0.25 CiNL kN	正加力		負加力	
					QE kN	割増率	QE kN	割増率
-	-	-	負担率が50%以下のため、割増率を1.000とします。					

< 3F階 >

負担率		Ci
正加力 :	0.0%	0.261
負加力 :	0.0%	

X軸	Y軸	符号	NL kN	0.25 CiNL kN	正加力		負加力	
					QE kN	割増率	QE kN	割増率
-	-	-	負担率が50%以下のため、割増率を1.000とします。					

< 2F階 >

負担率		Ci
正加力 :	0.0%	0.228
負加力 :	0.0%	

X軸	Y軸	符号	NL kN	0.25 CiNL kN	正加力		負加力	
					QE kN	割増率	QE kN	割増率
-	-	-	負担率が50%以下のため、割増率を1.000とします。					

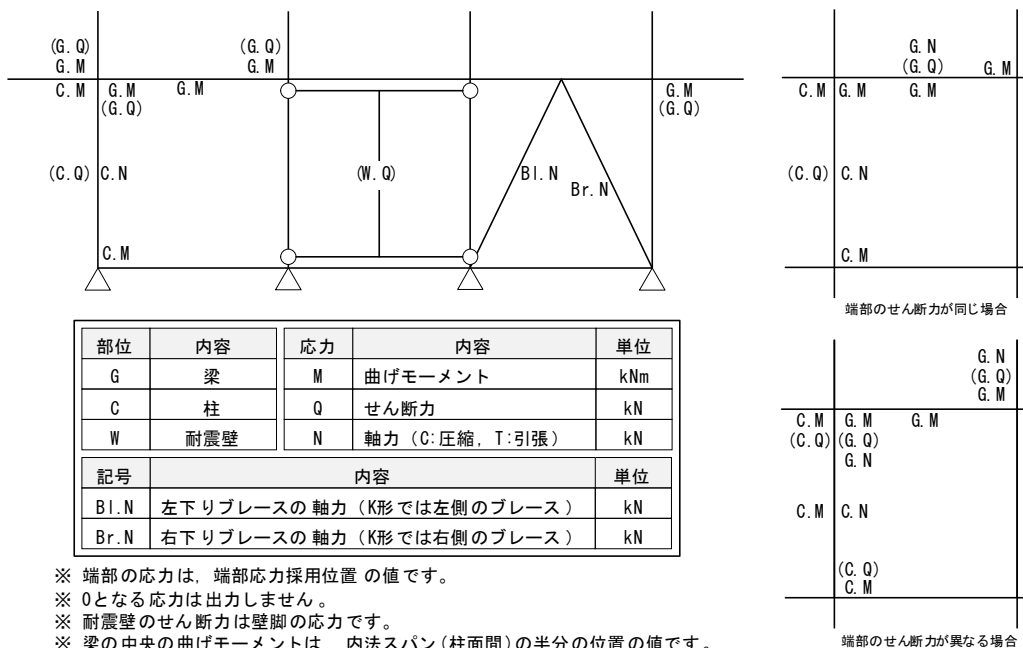
< 1F階 >

負担率		Ci
正加力 :	0.0%	0.200
負加力 :	0.0%	

X軸	Y軸	符号	NL	0.25 CiNL	正加力		負加力	
					QE kN	割増率	QE kN	割増率
-	-	-	負担率が50%以下のため、割増率を1.000とします。					

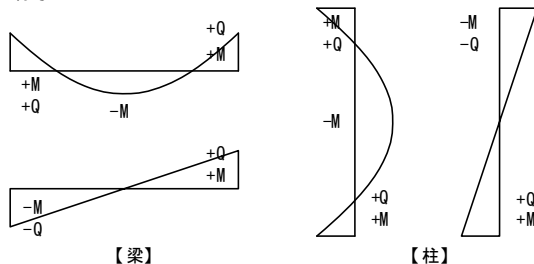
7.2.3 検定用応力図 [S=自動スケール]

【凡例】



- ※ 端部の応力は、端部応力採用位置の値です。
- ※ 0となる応力は出力しません。
- ※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。
- ※ 梁の中央の曲げモーメントは、内法スパン(柱面間)の半分の位置の値です。
- ※ 柱の中央の曲げモーメントは、内法階高(梁面間)の半分の位置の値です。
- ※ 柱の軸力は、耐震壁の軸力や曲げモーメントを考慮した付加軸力を含みます。
- 柱頭と柱脚で、絶対値で大きい方を出力します。
- ※ 中間荷重がかかる柱および腰折れ柱には、中央に曲げモーメントを出力します。
- 中間荷重がかかる場合、中央の曲げモーメントを出力します。
- 腰折れ柱の場合、腰折れ部分の曲げモーメント(上側柱の応力)を出力します。
- ※ 柱、梁のせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。
- 柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。
- ※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します。
- ※ 任意配置ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。
- ※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

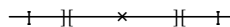
・ 応力の符号



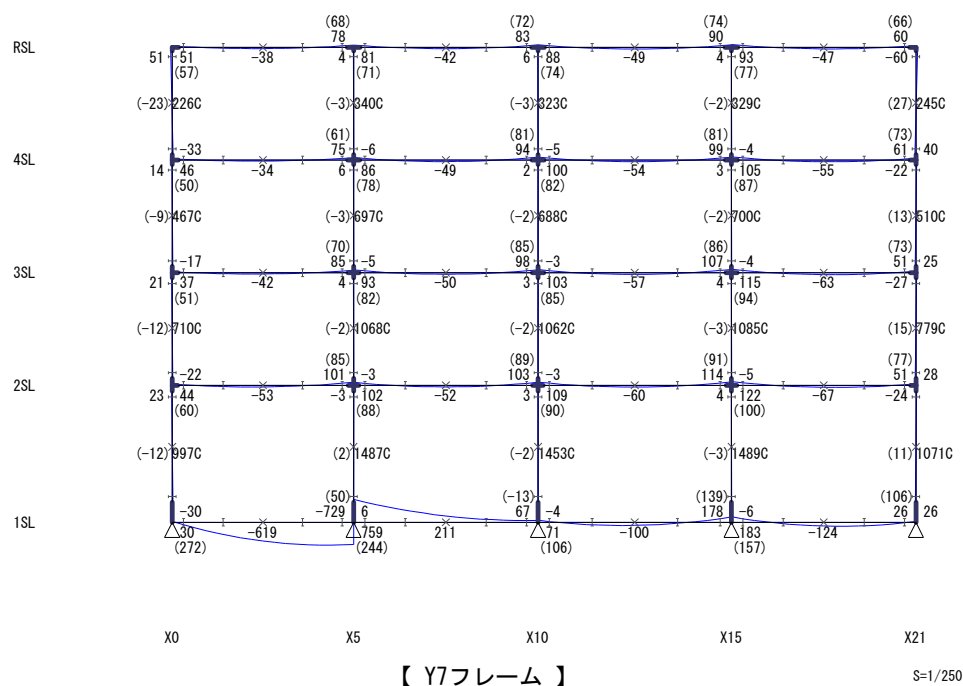
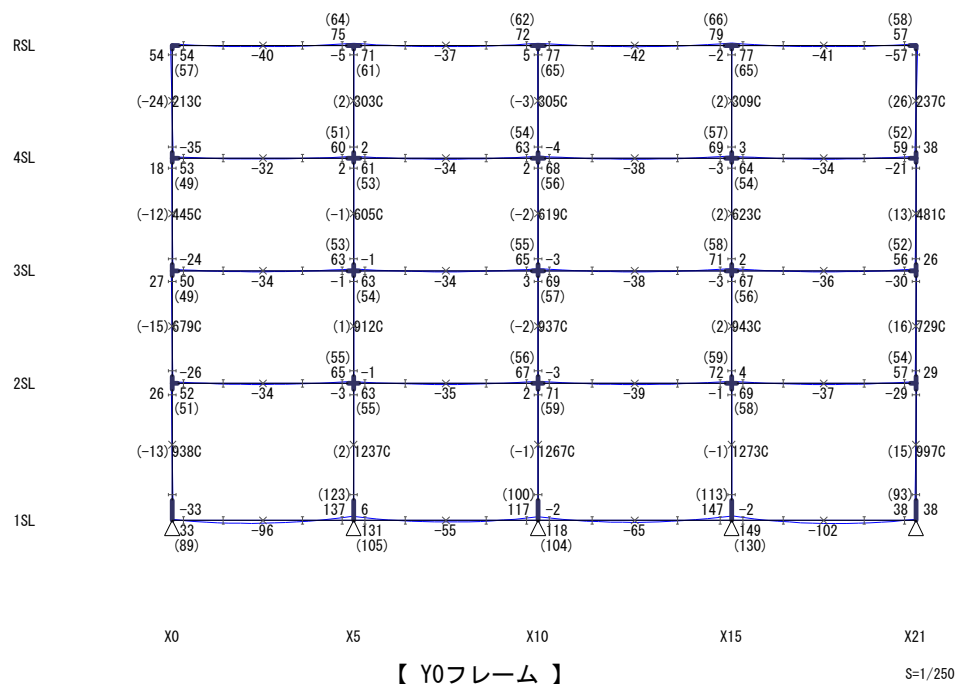
- ※ 耐震壁のせん断力の符号は、柱と同じです。

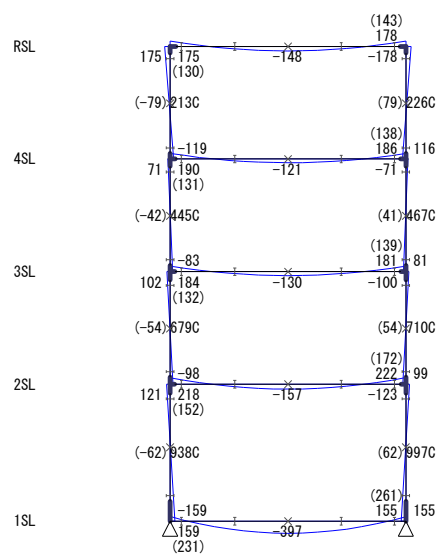
・ 梁の断面検定位置

- I : 端部または1/4位置
- H : ハンチ端
- || : ジョイント位置
- x : 中央



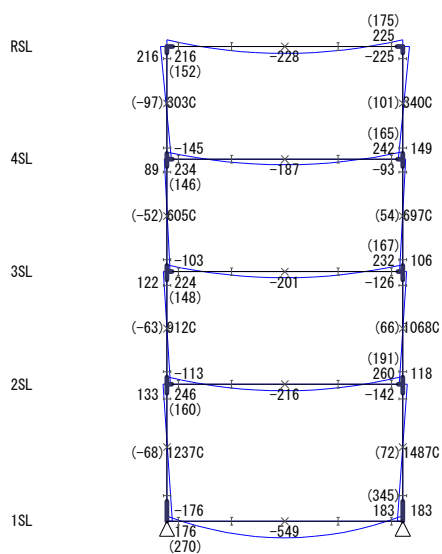
< 長期 >





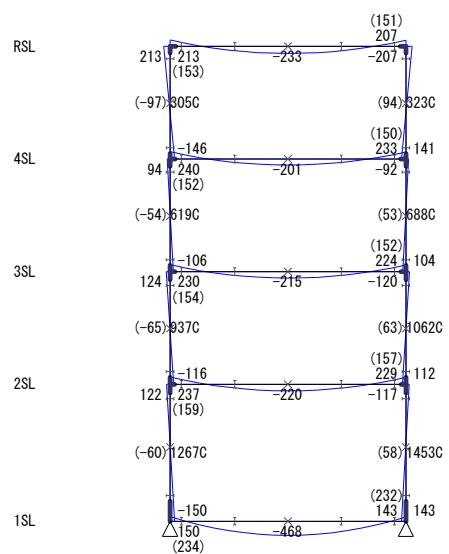
【 X0フレーム 】

S=1/250



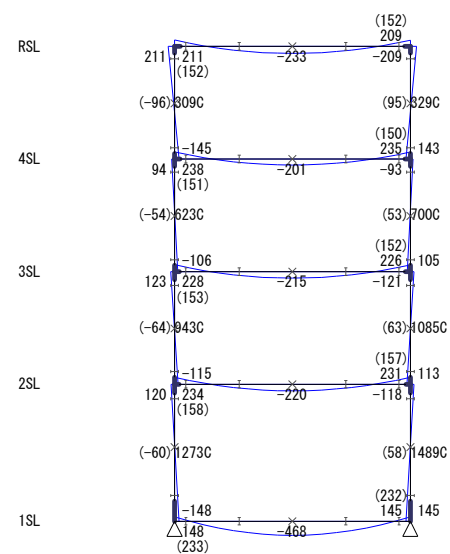
【 X5フレーム 】

S=1/250



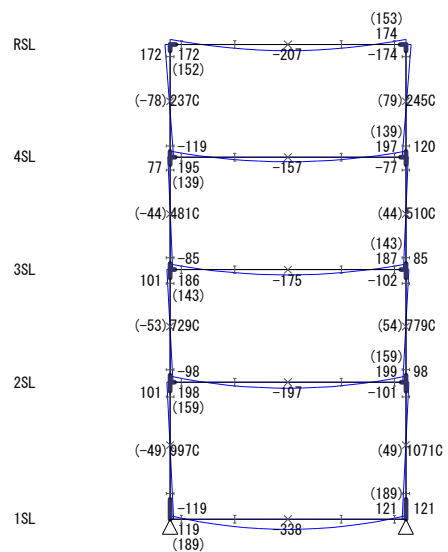
【 X10フレーム 】

S=1/250



【 X15フレーム 】

S=1/250

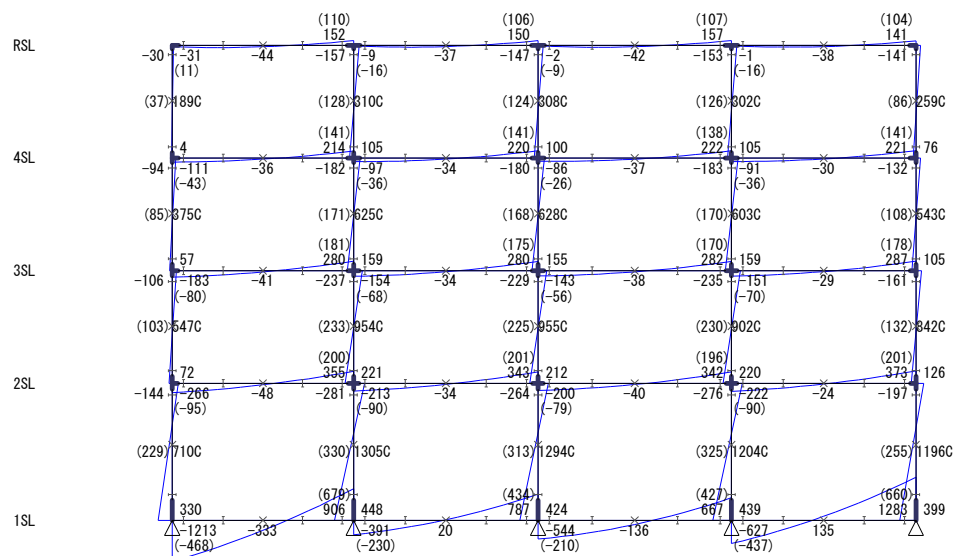


Y0

【 X21フレーム 】

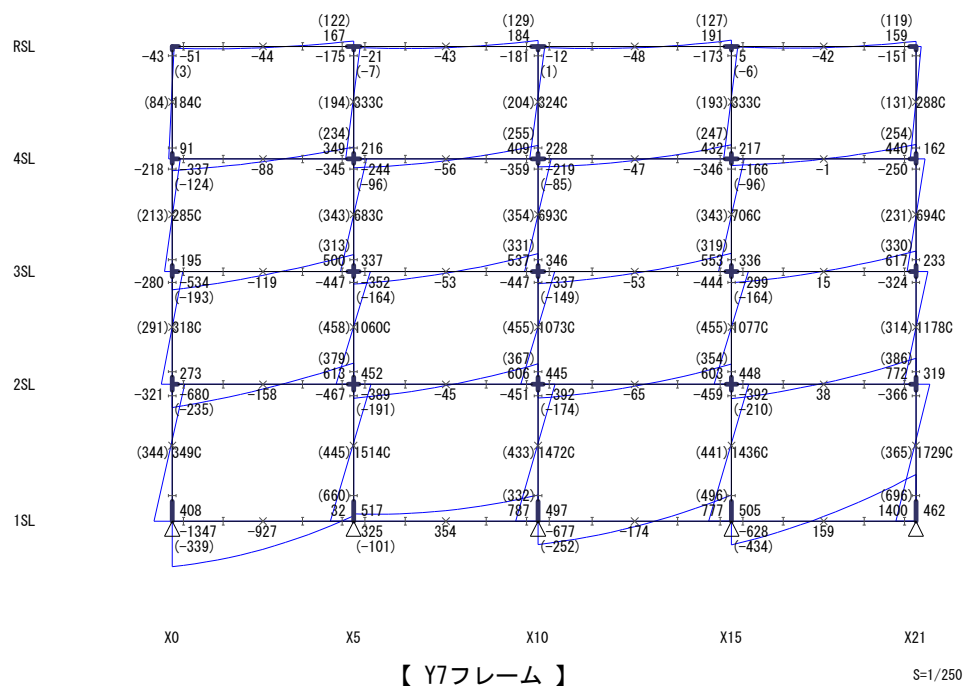
 $S=1/250$

＜ 短期地震時X方向正加力 ＞

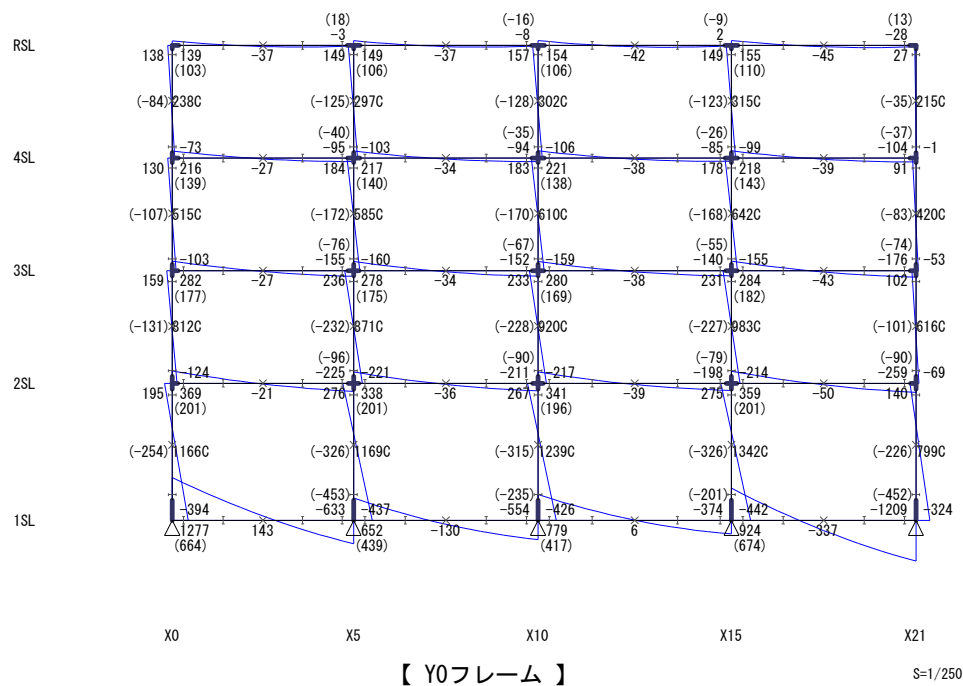


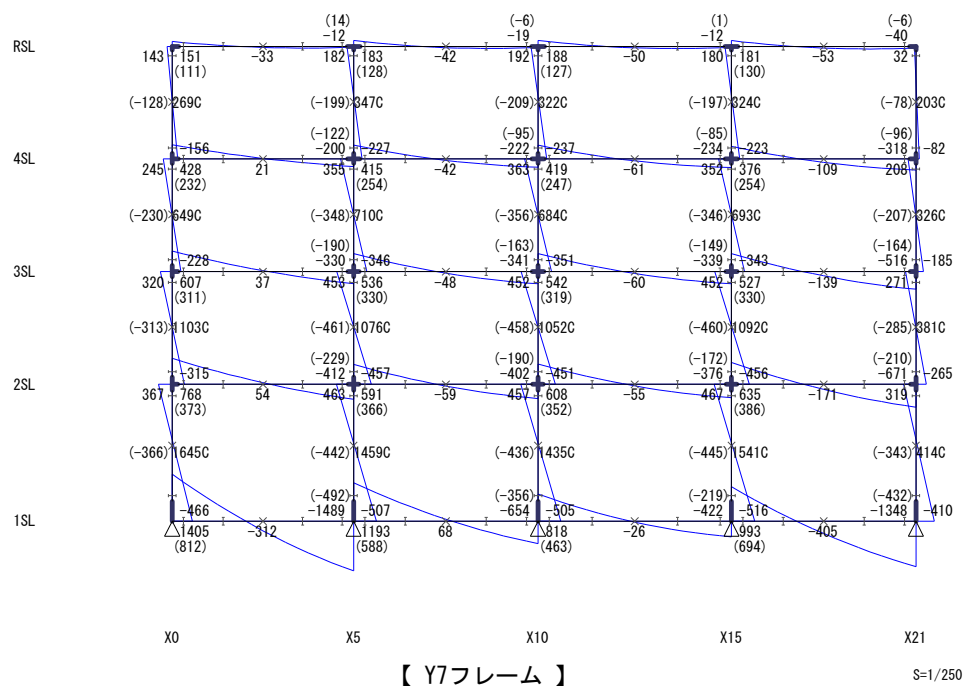
【 Y0フレーム 】

 $S=1/250$

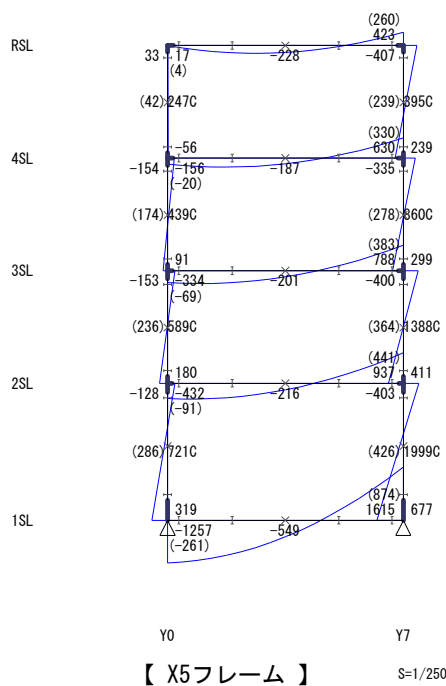
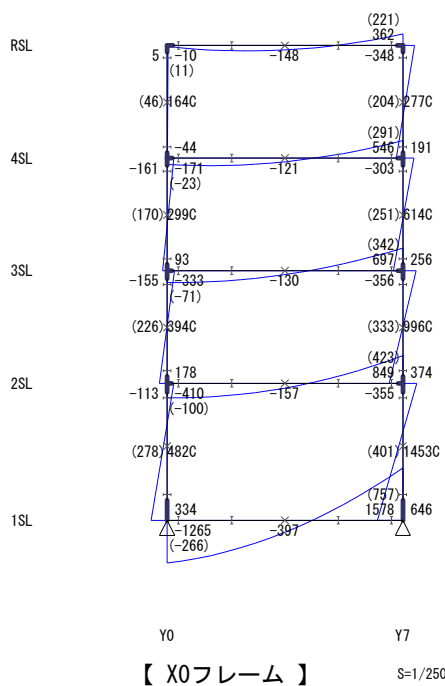


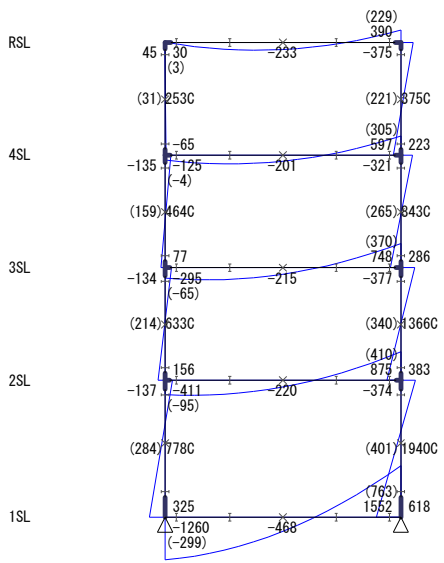
< 短期地震時X方向負加力 >



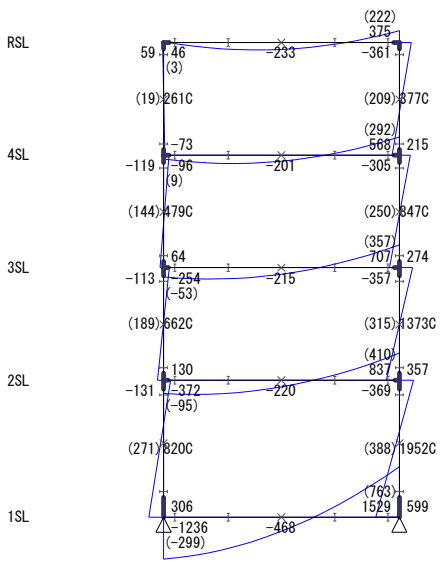


＜ 短期地震時Y方向正加力 ＞

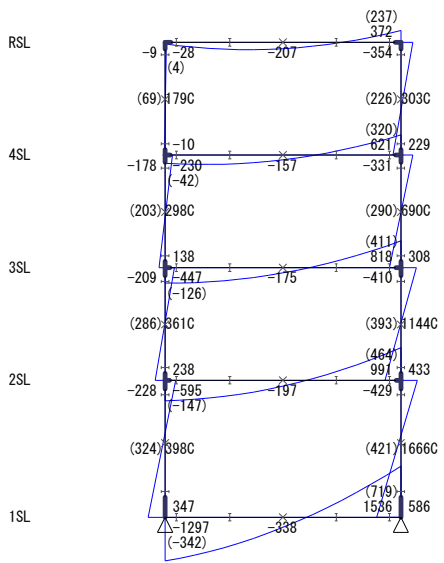




Y0 Y7
【 X10フレーム 】 S=1/250

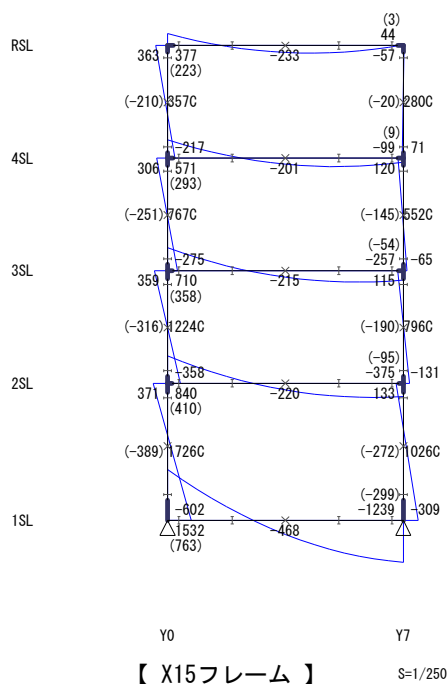
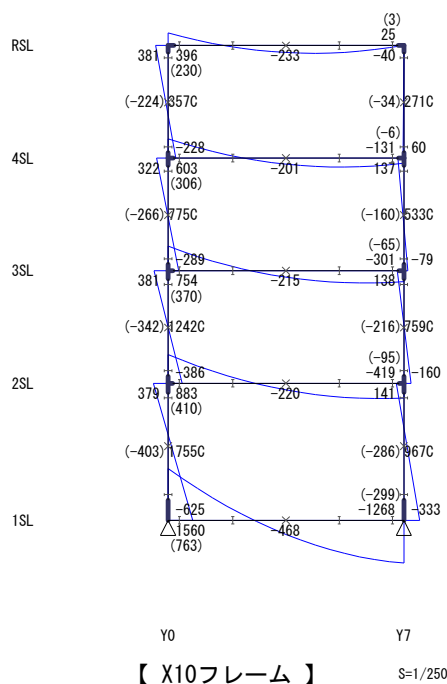
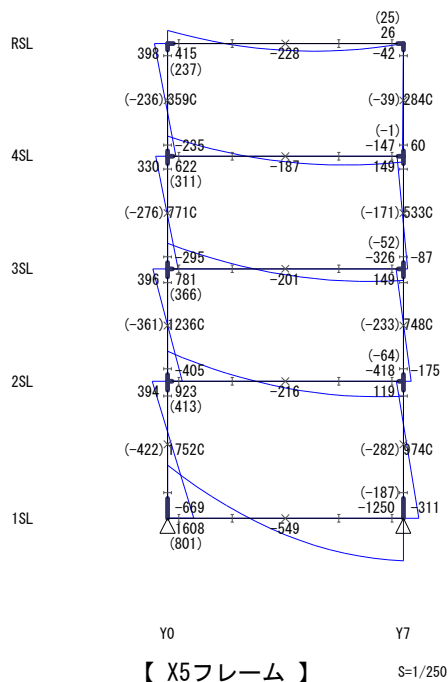
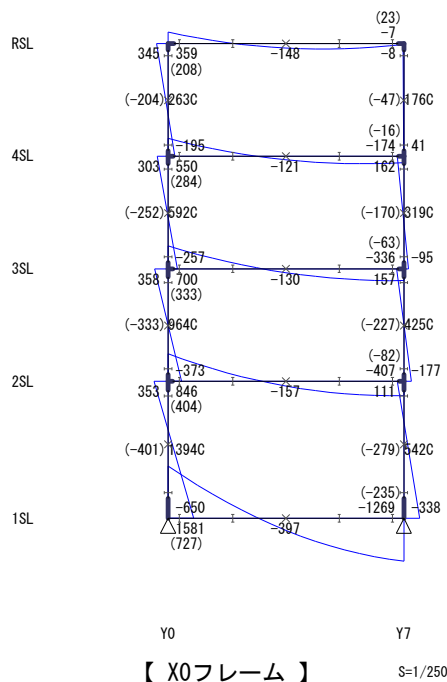


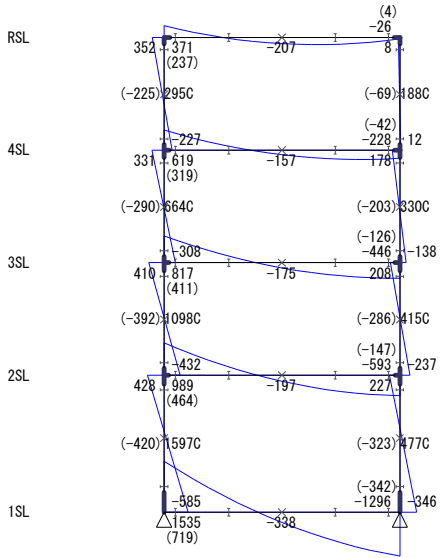
Y0 Y7
【 X15フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X21フレーム 】 S=1/250

< 短期地震時Y方向負加力 >





【 X21フレーム 】

S=1/250

7.2.4 長期軸力と負担率

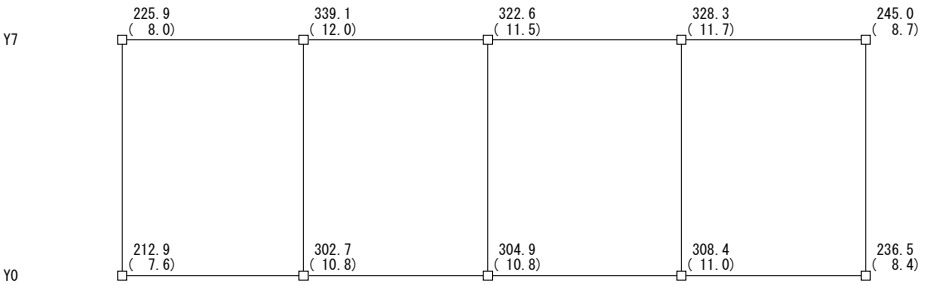
<見下げ>

[S=自動スケール]

上段：柱軸力 [kN]

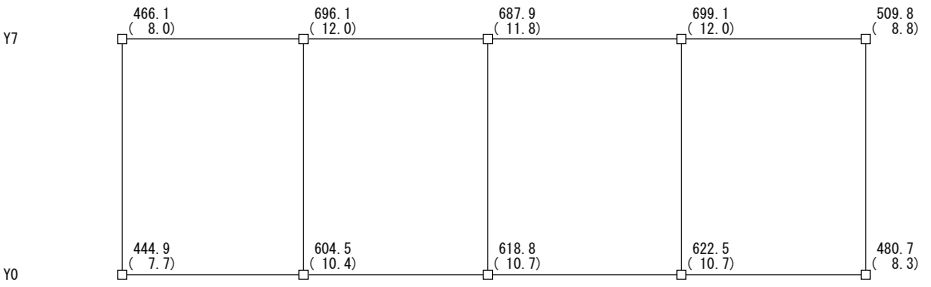
※壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

下段：負担率 [%]



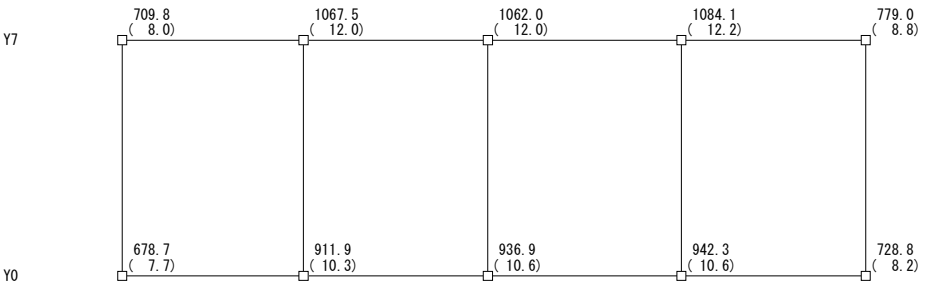
【 4F階 】

S=1/250



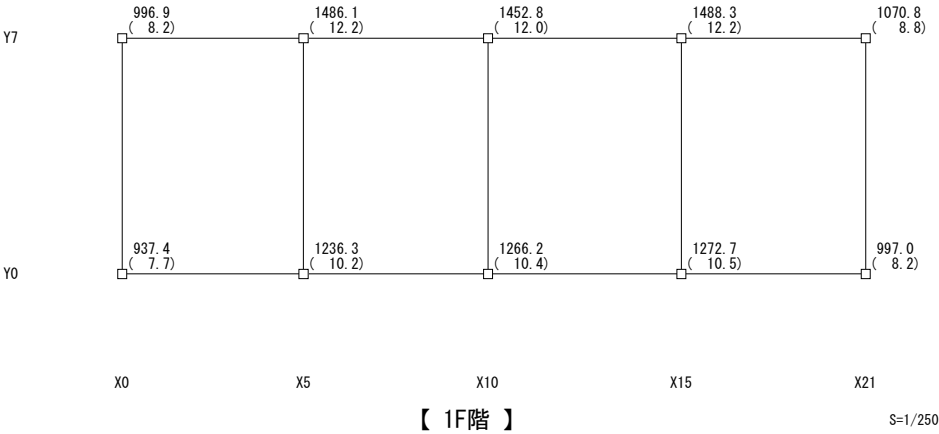
【 3F階 】

S=1/250



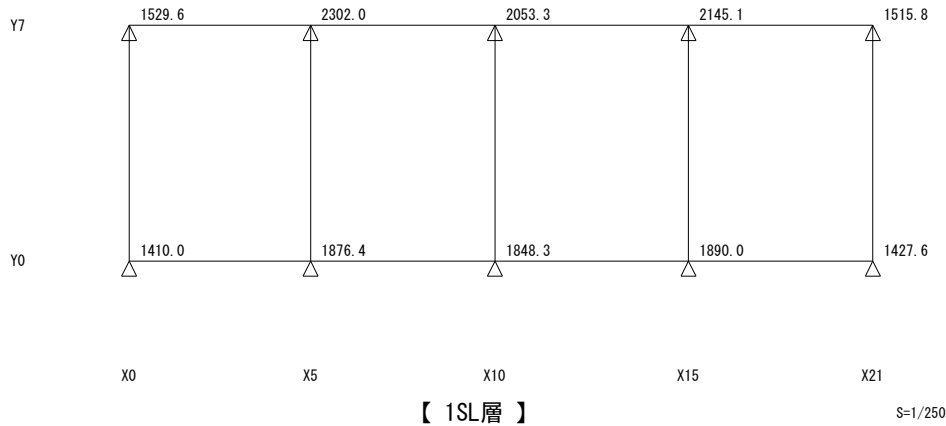
【 2F階 】

S=1/250



< 支点反力 > <見上げ> [S=自動スケール]

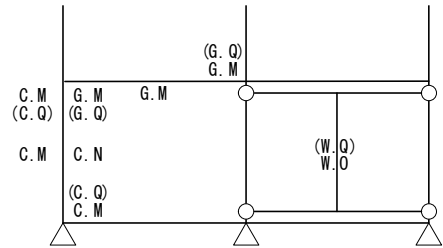
支点反力 [kN]



7.3 長期荷重時断面検定比図 [S=自動スケール]

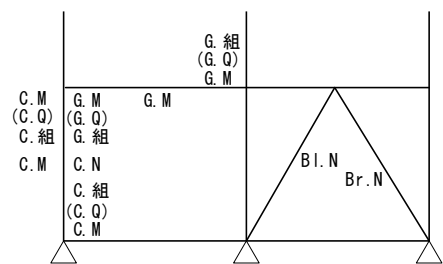
【凡例】

<RC造, SRC造>



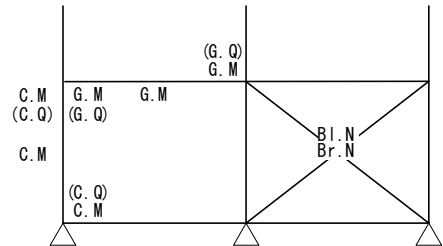
部位	内容
G	梁
C	柱
W	耐震壁
Bl	X形では左下リブレース K形では左側のブレース
Br	X形では右下リブレース K形では右側のブレース

<S造, CFT造>

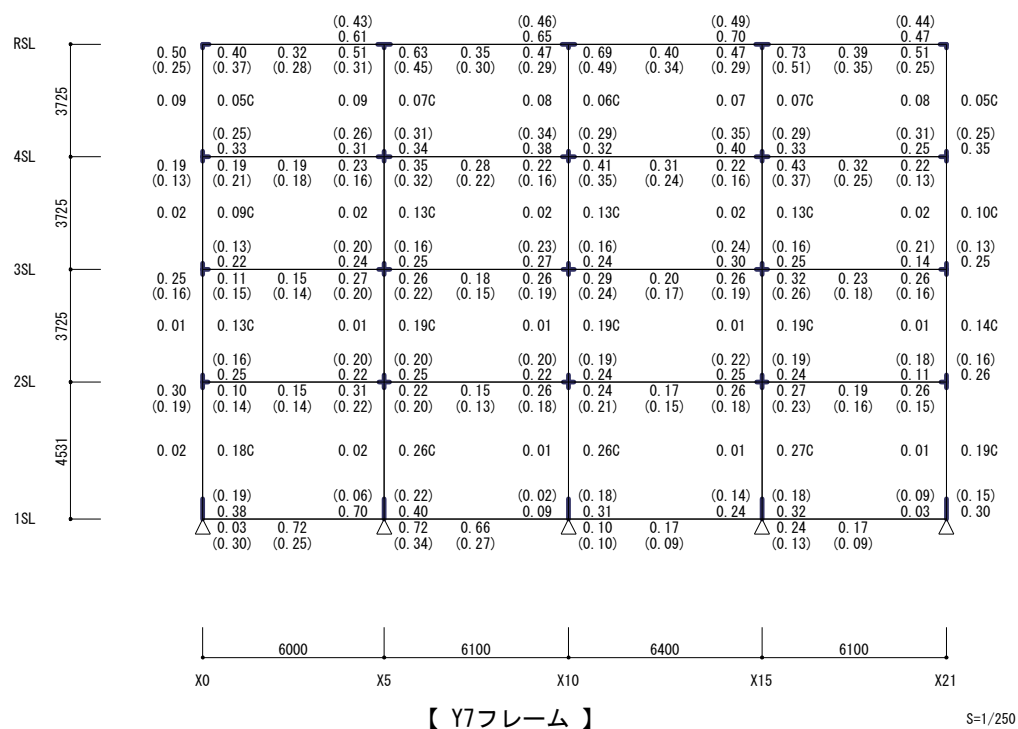
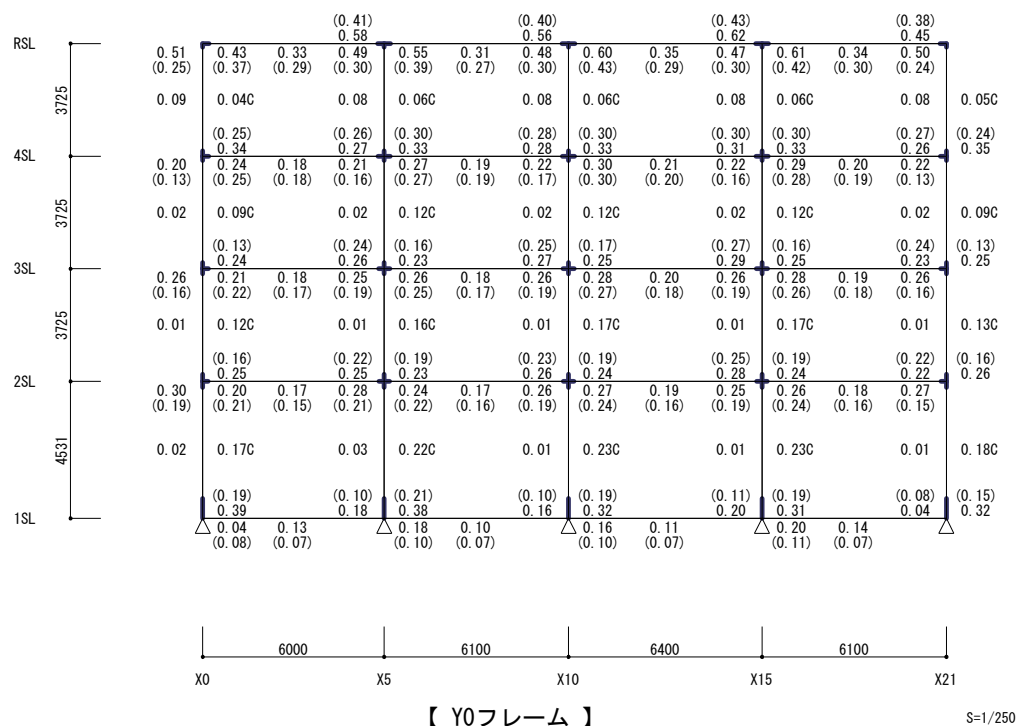


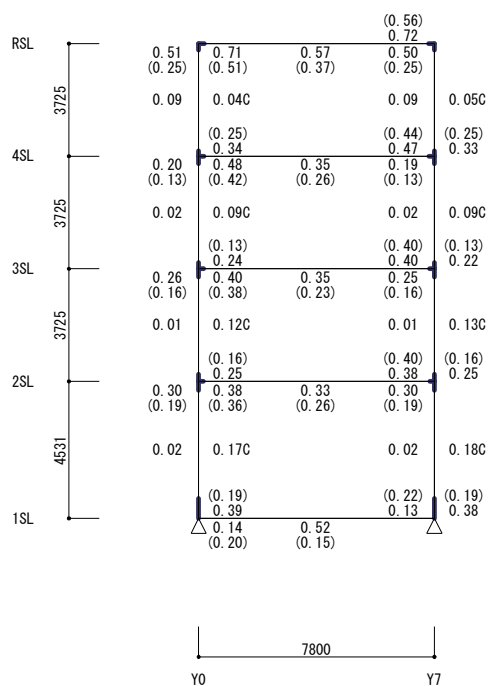
記号	内容
M	曲げモーメント検定値
Q	せん断力検定値
N	軸力検定値
組	組合せ応力検定値
O	開口補強検定値

<木造>



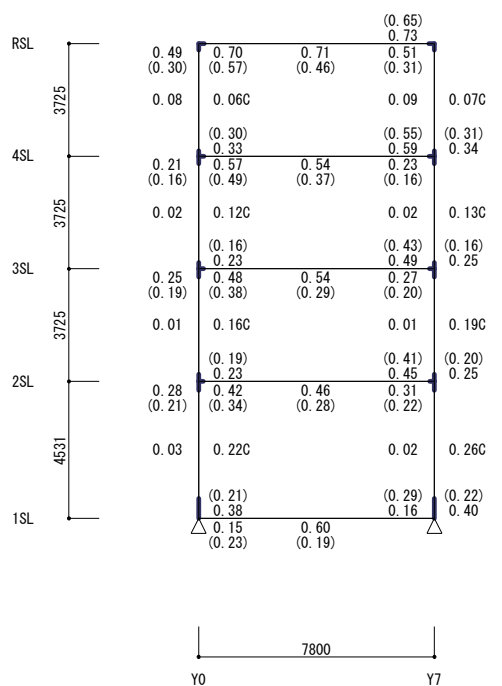
- ※ 検定値が1を超えるとき、最後に“*”が付きます。
- ※ S柱は、M、Q、組の検定値を出力します。
- ※ CFT柱は、M、Q、Nの検定値を出力します。
- ※ せん断力検定値は()で括ります。
- ※ 軸力検定値は、数値の後に圧縮なら“C”、引張なら“T”が付きます。
- ※ 組合せ応力検定値は、数値の後に“組”が付きます。
- ※ 開口補強検定値は、数値の後に“O”が付きます。
- ※ X形ブレースの検定比は、ブレースの中央に出力します。
- ※ 任意配置ブレースの検定比は、部材に沿って中央に出力します。
- ※ 梁の端部の検定値は、端部、仕口、ハンチ位置、継手位置で最大の値を用います。
- ※ 梁の中央の検定値は、中央、1/4位置で大きい方を用います。
- ※ S柱の端部の検定値は、端部、仕口で大きい方を用います。
- ※ 多雪区域の場合、木質部材は長期・中長期の最大検定比を出力します。
- ※ 木質部材の燃えしろの検定比は、長期・中長期の最大検定比の後に出力します。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。





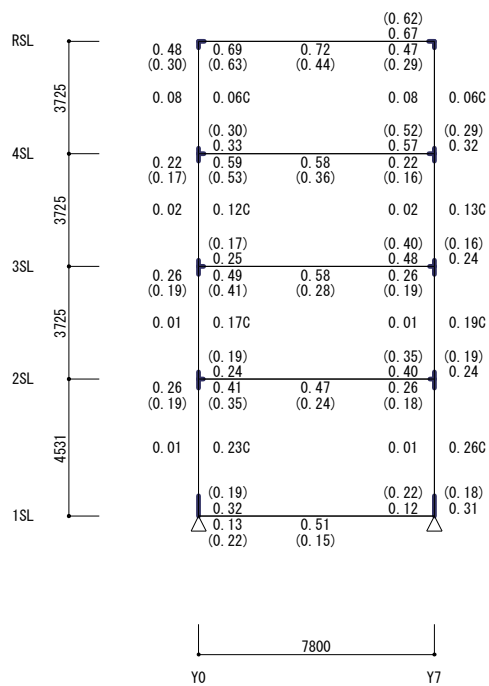
【 X0フレーム 】

S=1/250



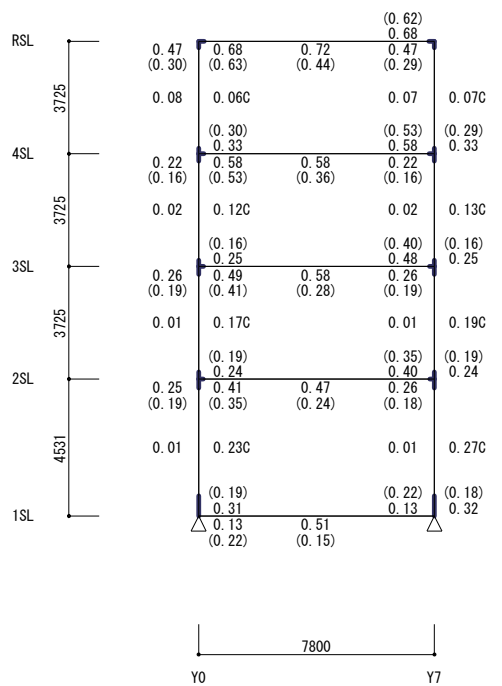
【 X5フレーム 】

S=1/250



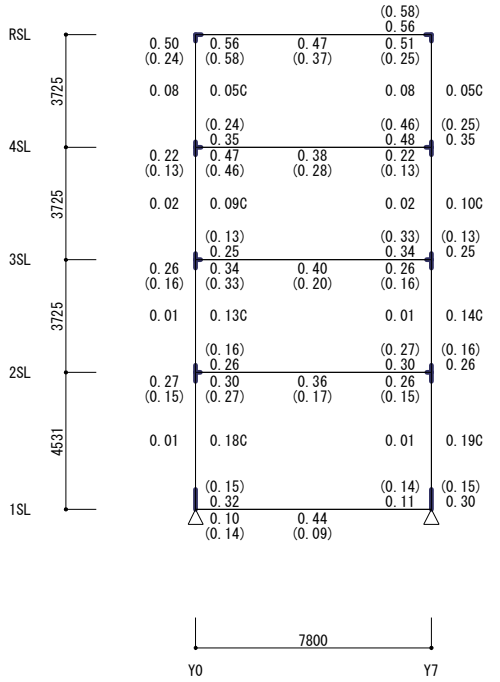
【 X10フレーム 】

S=1/250



【 X15フレーム 】

S=1/250



【 X21フレーム 】

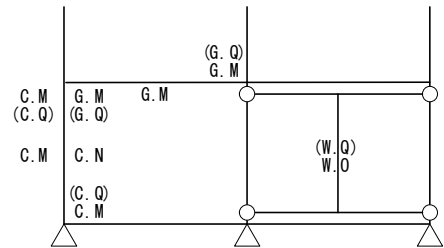
S=1/250

7.4 短期荷重時断面検定比図

7.4.1 短期荷重時断面検定比図(地震荷重時) [S=自動スケール]

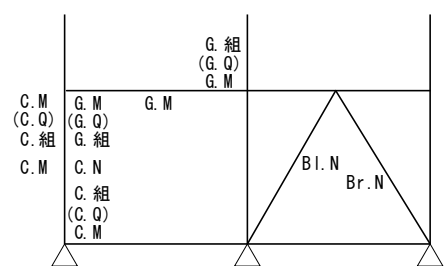
【凡例】

＜RC造，SRC造＞



部位	内容
G	梁
C	柱
W	耐震壁
Bl	X形では左下リブレース K形では左側のブレース
Br	X形では右下リブレース K形では右側のブレース

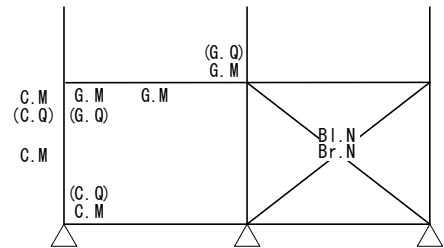
＜S造，CFT造＞

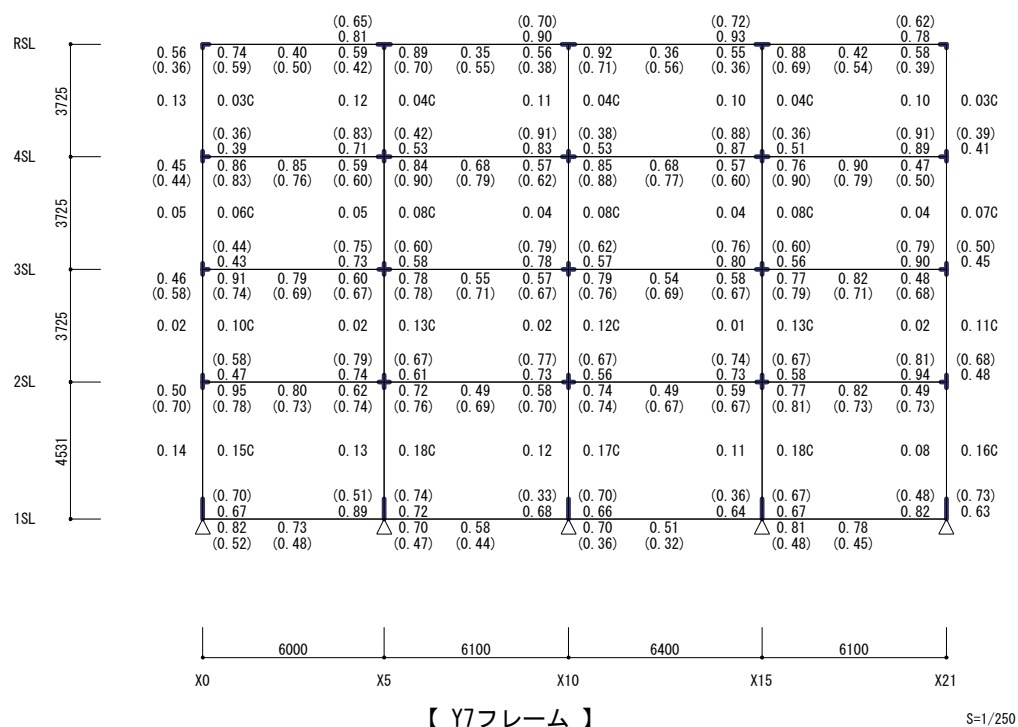
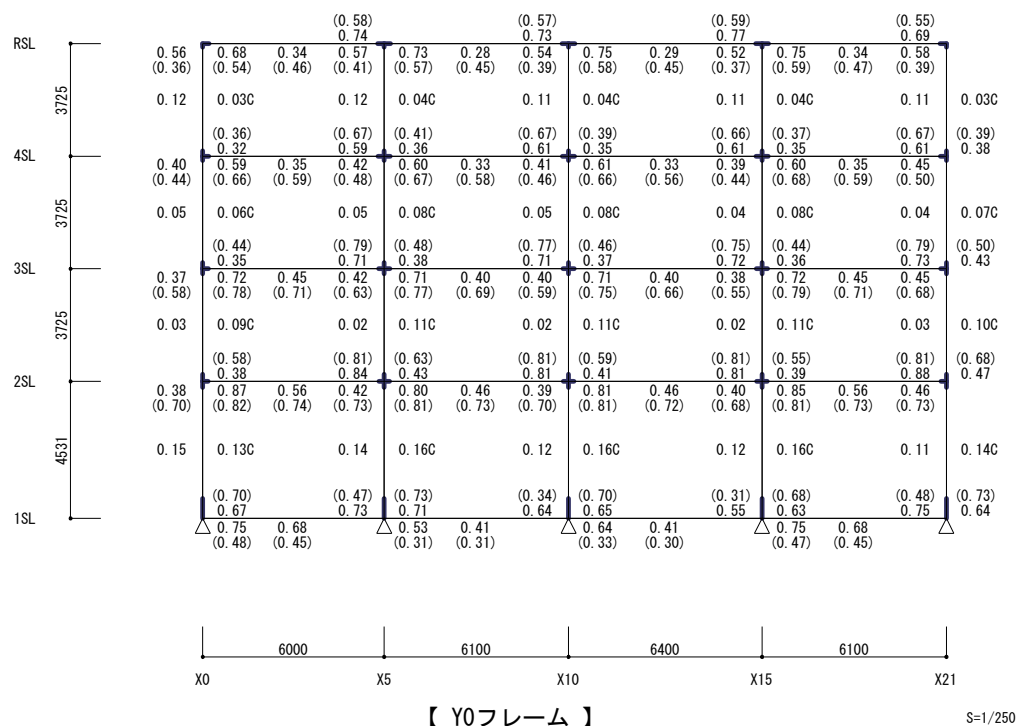


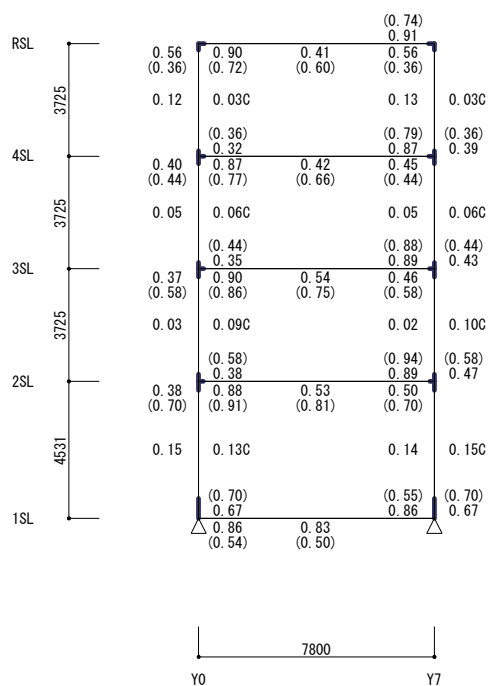
記号	内容
M	曲げモーメント 検定値
Q	せん断力 検定値
N	軸力 検定値
組	組合せ 応力 検定値
O	開口補強 検定値

- ※ 検定値が1を超えるとき，最後に“*”が付きます。
- ※ S柱は，M，Q，組の検定値を出力します。
- ※ CFT柱は，M，Q，Nの検定値を出力します。
- ※ せん断力検定値は()で括ります。
- ※ 軸力検定値は，数値の後に圧縮なら“C”，引張なら“T”が付きます。
- ※ 組合せ応力検定値は，数値の後に“組”が付きます。
- ※ 開口補強検定値は，数値の後に“O”が付きます。
- ※ X形ブレースの検定比は，ブレースの中央に出力します。
- ※ 任意配置ブレースの検定比は，部材に沿って中央に出力します。
- ※ 梁の端部の検定値は，端部，仕口，ハンチ位置，継手位置で最大の値を用います。
- ※ 梁の中央の検定値は，中央，1/4位置で大きい方を用います。
- ※ S柱の端部の検定値は，端部，仕口で大きい方を用います。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

＜木造＞

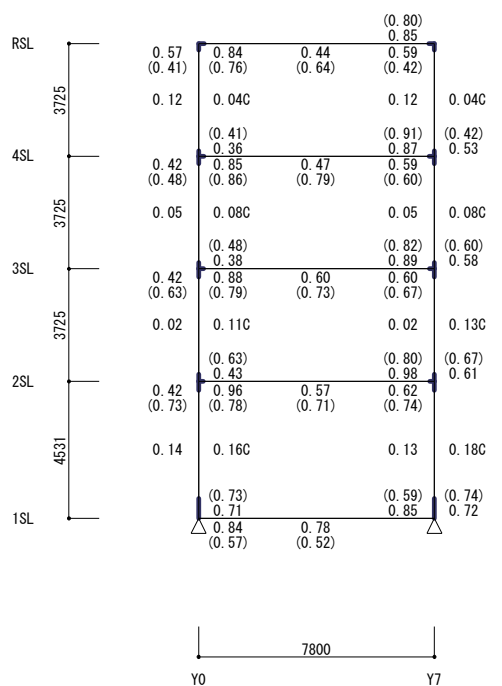






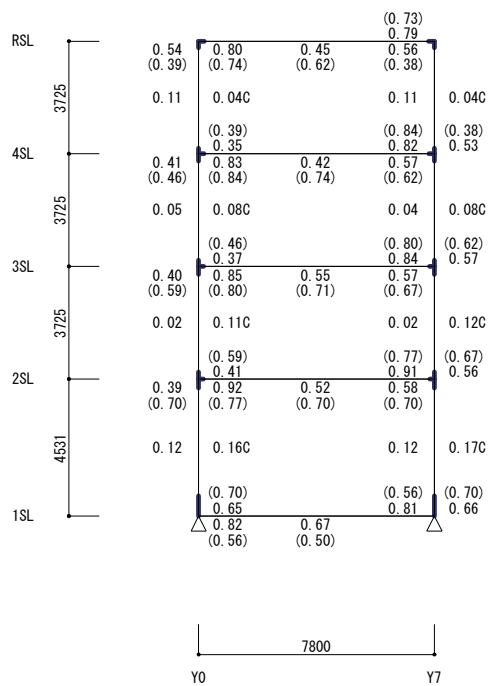
【 X0フレーム 】

S=1/250



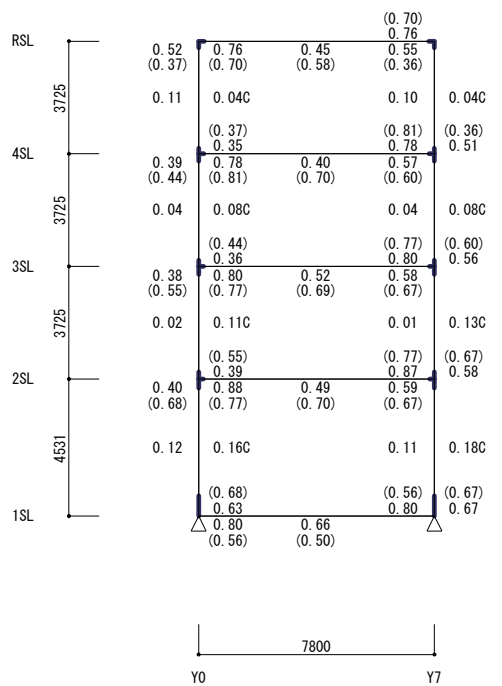
【 X5フレーム 】

S=1/250



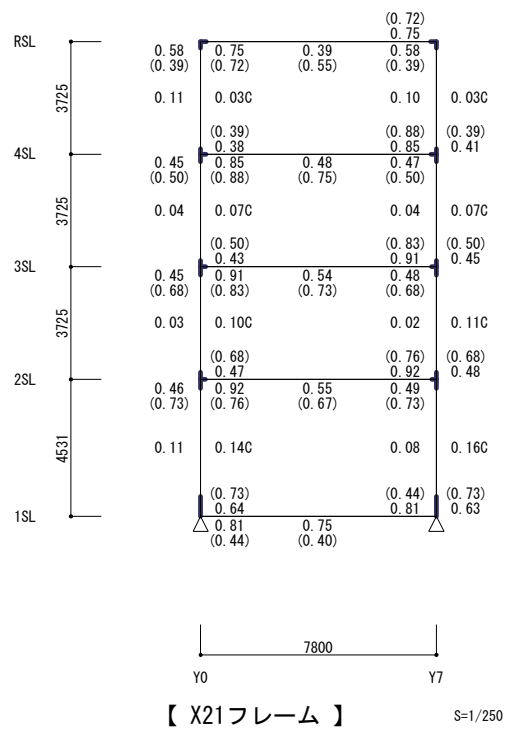
【 X10フレーム 】

S=1/250



【 X15フレーム 】

S=1/250



7.4.2 短期荷重時断面検定比図(風荷重時)

風荷重は考慮していない。

7.4.3 短期荷重時断面検定比図(積雪荷重時)

積雪荷重は考慮していない。

7.5 柱の断面検定表

7.5.1 RC造

■計算ルート

方向	ルート
X	3
Y	3

■端部断面算定位置と応力採用位置

断面方向	端部断面算定位置		応力採用位置[mm]			
	柱	最下階の柱脚	柱		最下階の柱脚	
			鉛直荷重時	水平荷重時	鉛直荷重時	水平荷重時
X方向	梁面	梁面	節点位置	0	節点位置	0
Y方向	梁面	梁面	節点位置	0	節点位置	0

※ 数値は端部断面算定位置からの距離を示す。(節点方向)

■耐震壁負担率による剛節架構の応力割増

- ・割増率の計算方法は柱ごととする。
- ・曲げモーメントを割り増しする。(割増率の上限設定をしない。)
- ・せん断力を割り増しする。
- ・軸力を割り増ししない。

■QD計算方法

- ・ルート3

	せん断力に対する検討方法	短期設計用せん断力	割増率	備考
異形鉄筋	安全性確保	$QD = \min(Qo + Qy, QL + n \cdot QE)$	1.50	

- ・QD算定の際にQL, Qoを考慮する。
- ・Qy算定時の梁MyはQyが最小となるメカニズムを自動判定する。
- ・Qy算定時の内法のとり方は、正味内法とする。
- ・My, Muの算定はag式(鉄筋全断面積)より計算する。
- ・My算定時に鉄筋の基準強度の割り増しを考慮しない。
- ・Mu算定時に鉄筋の基準強度の割り増しを考慮する。

- ・最小せん断補強筋比 - Pwmin [%]
柱 : 0.20

■その他

- ・柱の付着の検討(RC規準)をする。
- ・耐震壁周りの付帯柱を断面算定する。(軸力のみ検討)
- ・柱の付着割裂破壊の検討(靱性指針)をしない。

7.5.1.1 RC柱の断面検定表

【記号説明】

Fc	: コンクリートの設計基準強度	N/mm2	QAL	: 長期許容せん断力	kN
fc	: コンクリートの許容圧縮応力度	N/mm2	QAS	: 短期許容せん断力	kN
fs	: コンクリートの許容せん断応力度	N/mm2	Q-TYP	: QM を決定したメカニズム	
fa	: コンクリートの許容付着応力度	N/mm2			
Dx×Dy	: 柱の幅とせい	mm			
主筋, 帯筋	: 寄筋は「/」で区切って表記します。 異なる径, 種別の混在は「, 」区切りで表記します。				
dt	: 引張鉄筋群重心位置	mm			
T, C, B	: 柱頭, 中央, 柱脚				
X+, X-	: X方向の正及び負加力				
Y+, Y-	: Y方向の正及び負加力				
ND	: 長期及び短期軸力	kN	cMu	: 終局曲げ耐力	kNm
MX, MY	: x及びy方向断面の積雪荷重, 風圧力または地震力による曲げモーメント	kNm	gMu	: 構造心位置の梁の終局曲げ耐力	kNm
MDX, MDY	: x及びy方向断面の設計用曲げモーメント	kNm	Mud	: 危険断面位置における設計用せん断力算定用曲げモーメント	kNm
MAX, MAY	: x及びy方向断面の許容曲げモーメント	kNm	Qo	: 単純梁とした時の中間荷重によって生じるせん断力	kN
検定比	: 2軸曲げの検定比またはせん断の最大検定比 (MDX/MAX) + (MDY/MAY) ≤ 1 ただし, 円柱は (MDX/MAX)^2 + (MDY/MAY)^2 ≤ 1		ho	: 内法高さ	mm
QL	: 長期設計用せん断力	kN	Pw	: せん断補強筋比	%
QS	: 積雪荷重によるせん断力	kN	αL	: 長期のシアスパン比による割増し係数	
QW	: 風圧力によるせん断力	kN	αS	: 短期のシアスパン比による割増し係数	
QE	: 地震荷重時せん断力	kN	Wo	: 除荷時の残留ひび割れ幅	mm
QD	: 設計用せん断力 QDの下には, 最大検定比となる短期の組合せケースを出力します。	kN	ψ	: 引張鉄筋の周長の総和	mm
			τ	: 付着応力度	N/mm2
			τ/fa	: 付着の検定比	
			N	: 設計軸力	kN
			NA	: 許容軸耐力	kN
			ケース	: L(長期), S(積雪), W(風圧力), E(地震力) + は正加力方向, - は負加力方向を表します。	

【断面検定表】

コンクリート				長期		短期		鉄筋		D10-D16	[SD295A]	R9	-R32	[SR295]	U7.1	-U17.0	[SBPD1275/1420]														
Fc 24.0				fc		8.00 16.00		D19-D25		[SD345]					S10	-S16	[KSS785]														
(普通)				fs		0.73 1.10		D29-D51		[SD390]																					
fa				2.31		3.47																									
[4C1]																															
[4F X5 Y7]				部材長		3725		ケース		ND		MX	MY	MDX	MDY	MAX	MAY	検定比													
<X>				<Y>				L		340	T			4	-225	455	455	0.51													
Dx×Dy				750×750				X+		L+Ex	333	T	-179	19	-175	-206	725	725	0.53												
主筋T				6-D22		6-D22		L+Ex		333	B	221	-7	216	143	725	725	0.50													
B				6-D22		6-D22		X-		L-Ex	347	T	179	-19	182	-243	728	728	0.59												
帯筋				2-D13@100		2-D13@100		L-Ex		347	B	-221	7	-227	156	728	728	0.53													
dt T				69		69		Y+		L+Ey	395	T	-10	-183	-7	-407	740	740	0.56												
B				69		69		L+Ey		395	B	13	90	8	239	740	740	0.34													
								Y-		L-Ey	284	T	10	183	13	-42	713	713	0.08												
								L-Ey		284	B	-13	-90	-19	60	713	713	0.11													
付着				柱頭<X>ψ		420 L-Ex		τ		0.54	τ/fa	0.16	柱脚<X>ψ		420 L-Ex		τ		0.54	τ/fa	0.16	軸力N/NA									
<Y>ψ				420 L+Ey		τ		0.77	τ/fa	0.23	<Y>ψ		420 L+Ey		τ		0.77	τ/fa	0.23	L		340/									
																			L+Ey		395/										
																					5430 = 0.07										
																					10859 = 0.04										
コンクリート																		長期		短期		鉄筋		D10-D16	[SD295A]	R9	-R32	[SR295]	U7.1	-U17.0	[SBPD1275/1420]
Fc 24.0				fc		8.00 16.00		D19-D25		[SD345]					S10	-S16	[KSS785]														
(普通)				fs		0.73 1.10		D29-D51		[SD390]																					
fa				2.31		3.47																									
[3C1]																		ケース		ND		MX	MY	MDX	MDY	MAX	MAY	検定比			
[3F X10 Y7]				部材長		3725		L		688	T			2	-92	445	445	0.22													
<X>				<Y>				B						-3	104	445	445	0.24													
Dx×Dy				750×750				X+		L+Ex	693	T	-361	5	-359	-88	813	813	0.55												
主筋T				6-D22		6-D22		L+Ex		693	B	349	-4	346	101	813	813	0.55													
B				6-D22		6-D22		X-		L-Ex	684	T	361	-5	363	-97	811	811	0.57												
帯筋				2-D13@100		2-D13@100		L-Ex		684	B	-349	4	-351	108	811	811	0.57													
dt T				69		69		Y+		L+Ey	843	T	-19	-229	-17	-321	850	850	0.40												
B				69		69		L+Ey		843	B	20	183	18	286	850	850	0.36													
								Y-		L-Ey	533	T	19	229	21	137	774	774	0.21												
								L-Ey		533	B	-20	-183	-22	-79	774	774	0.13													
付着				柱頭<X>ψ		420 L-Ex		τ		0.95	τ/fa	0.28	柱脚<X>ψ		420 L-Ex		τ		0.95	τ/fa	0.28	軸力N/NA									
<Y>ψ				420 L+Ey		τ		0.78	τ/fa	0.23	<Y>ψ		420 L+Ey		τ		0.78	τ/fa	0.23	L		688/									
																			L+Ey		843/										
																					5430 = 0.13										
																					10859 = 0.08										
コンクリート																		長期		短期		鉄筋		D10-D16	[SD295A]	R9	-R32	[SR295]	U7.1	-U17.0	[SBPD1275/1420]
Fc 24.0				fc		8.00 16.00		D19-D25		[SD345]					S10	-S16	[KSS785]														
(普通)				fs		0.73 1.10		D29-D51		[SD390]																					
fa				2.31		3.47																									
[2C1]																		ケース		ND		MX	MY	MDX	MDY	MAX	MAY	検定比			
[2F X21 Y7]				部材長		3725		L		779	T			-27	-102	498	498	0.26													
<X>				<Y>				B						28	98	498	498	0.26													
Dx×Dy				750×750				X+		L+Ex	1178	T	-298	-56	-324	-157	1010	1010	0.48												
主筋T				6-D25		6-D25		L+Ex		1178	B	292	68	319	166	1010	1010	0.48													
B				6-D25		6-D25		X-		L-Ex	381	T	298	56	271	-46	916	916	0.35												
帯筋				3-D13@100		2-D13@100		L-Ex		381	B	-292	-68	-265	30	916	916	0.33													
dt T				70		70		Y+		L+Ey	1144	T	-11	-309	-37	-410	1012	1012	0.45												
B				70		70		L+Ey		1144	B	13	335	40	433	1012	1012	0.47													
								Y-		L-Ey	415	T	11	309	-17	208	924	924	0.25												
								L-Ey		415	B	-13	-335	15	-237	924	924	0.28													
付着				柱頭<X>ψ		480 L+Ex		τ		0.75	τ/fa	0.22	柱脚<X>ψ		480 L+Ex		τ		0.75	τ/fa	0.22	軸力N/NA									
<Y>ψ				480 L+Ey		τ		0.98	τ/fa	0.29	<Y>ψ		480 L+Ey		τ		0.98	τ/fa	0.29	L		779/									
																			L+Ex		1178/										
																					5717 = 0.14										
																					11433 = 0.11										
コンクリート																		長期		短期		鉄筋		D10-D16	[SD295A]	R9	-R32	[SR295]	U7.1	-U17.0	[SBPD1275/1420]
Fc 24.0				fc		8.00 16.00		D19-D25		[SD345]					S10	-S16	[KSS785]														
(普通)				fs		0.73 1.10		D29-D51		[SD390]																					
fa				2.31		3.47																									
[1C1]																		ケース		ND		MX	MY	MDX	MDY	MAX	MAY	検定比			
[1F X5 Y7]				部材長		4531		L		1487	T			-3	-142	478	478	0.31													
<X>				<Y>				B						6	183	478	478	0.40													
Dx×Dy				750×750				X+		L+Ex	1514	T	-465	7	-467	-136	997	997	0.61												
主筋T				6-D25		6-D25		L+Ex		1514	B	512	-24	517	160	997	997	0.68													
B				6-D25		6-D25		X-		L-Ex	1459	T	465	-7	463	-148	999	999	0.62												
帯筋				3-D13@100		2-D13@100		L-Ex		1459	B	-512	24	-507	206	999	999	0.72													
dt T				70		70		Y+		L+Ey	1999	T	-11	-261	-13	-403	982	982	0.43												
B				70		70		L+Ey		1999	B	14	494	19	677	982	982	0.71													
								Y-		L-Ey	974	T	11	261	9	119	1019	1019	0.13												
								L-Ey		974	B	-14	-494	-9	-311	1019	1019	0.32													
付着				柱頭<X>ψ		480 L+Ex		τ		1.04	τ/fa	0.31	柱脚<X>ψ		480 L+Ex		τ		1.04	τ/fa	0.31	軸力N/NA									
<Y>ψ				480 L+Ey		τ		1.08	τ/fa	0.32	<Y>ψ		480 L+Ey		τ		1.08	τ/fa	0.32	L		1487/									
																			L+Ey		1999/										
																					5717 = 0.26										
																					11433 = 0.18										

7.6 はりの断面検定表

7.6.1 RC造

■計算ルート

方向	ルート
X	3
Y	3

■端部断面算定位置と応力採用位置

断面方向	端部断面算定位置	応力採用位置 [mm]	
	梁	梁	
		鉛直荷重時	水平荷重時
X方向	柱面	節点位置	0
Y方向	柱面	節点位置	0

※ 数値は端部断面算定位置からの距離を示す。(節点方向)

■耐震壁負担率による剛節架構の応力割増

- ・割増率の計算方法は柱ごととする。
- ・曲げモーメントを割り増ししない。
- ・せん断力を割り増ししない。

■QD計算方法

- ・ルート3

	せん断力に対する検討方法	短期設計用せん断力	割増率		備考
			梁	基礎梁	
異形鉄筋	安全性確保	QD = min (Qo+Qy, QL+n・QE)	1.50	1.50	

- ・Qy算定時の内法のとり方は、正味内法とする。
- ・My算定時にスラブ筋を考慮しない。
- ・Mu算定時にスラブ筋を考慮する。
スラブ筋はat = 495mm², dt = 60mm, 種別 : SD295A
- ・My算定時に鉄筋の基準強度の割り増しを考慮しない。
- ・Mu算定時に鉄筋の基準強度の割り増しを考慮する。

- ・最小せん断補強筋比 - Pwmin [%]
大梁 : 0.20
基礎梁 : 0.20

■その他

- ・1/4L位置の曲げ・せん断を検定する。
- ・梁の付着 RC規準2018を採用する。
- ・梁の付着 使用性確保・損傷制御の検討(RC規準)をする。
- ・梁の付着 安全性確保の検討(RC規準)をしない。
- ・梁の付着割裂破壊の検討(靱性指針)をしない。
- ・梁のカットオフ余長は、端部 : 15d, 中央部 : 20dとする。
- ・梁の末端のフックはなしとする。
- ・耐震壁周りの付帯梁を断面算定しない。
- ・梁のたわみは、平12建告第1459号により検定する。(第1の条件式を満足しないとき第2の検定を行う)
(変形増大係数 = 8.0)

7.6.1.1 RC梁の断面検定表

【記号説明】

Fc	: コンクリートの設計基準強度	N/mm ²	dt	: 引張鉄筋群重心位置	mm
fc	: コンクリートの許容圧縮応力度	N/mm ²	QL	: 長期設計用せん断力	kN
fs	: コンクリートの許容せん断応力度	N/mm ²	QS	: 積雪荷重によるせん断力	kN
B×D	: 梁の幅とせい	mm	QW	: 風圧力によるせん断力	kN
位置	: 断面算定位置 (構造心からの距離)	mm	QE	: 地震荷重時せん断力	kN
ML'	: 長期設計用曲げモーメント	kNm	Qo	: 単純梁とした時の中間荷重によって生じるせん断力	kN
MS'	: 積雪荷重による設計用曲げモーメント	kNm	QD	: 設計用せん断力	kN
MW+', MW-'	: 風圧力による設計用曲げモーメント	kNm	QDの下には、最大検定比となる短期の組合せケースを出力します。		
ME+', ME-'	: 地震荷重時設計用曲げモーメント	kNm	Pw	: せん断補強筋比	%
MS	: 短期設計用曲げモーメント	kNm	QAL	: 長期許容せん断力	kN
	応力は上端引張を正とする。		QAS	: 短期許容せん断力	kN
	MSの下には、最大検定比となる短期の組合せケースを出力します。		αL	: 長期のシアスパン比による割増し係数	
at	: 引張鉄筋群断面積	mm ²	αS	: 短期のシアスパン比による割増し係数	
MAL	: 長期許容曲げモーメント	kNm	Wo	: 除荷時の残留ひび割れ幅	mm
MAS	: 短期許容曲げモーメント	kNm	検定比	: 曲げまたはせん断の各危険断面位置の最大検定比	
Mu	: 終局曲げ耐力 節点位置での値	kNm	ケース	: L(長期), S(積雪), W(風圧力), E(地震力)	
	() 内の数値は内法採用位置における値			+ は正加力方向、- は負加力方向を表します。	

【断面検定表】 (1/5)

コンクリート				鉄筋				[SBPD1275/1420]											
Fc 24.0 f _c 8.00 16.00				D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295] U7.1 S10 -U17.0 [KSS785]				[SBPD1275/1420]											
(普通) fs 0.73 1.10				D19-D25 [SD345] D29-D51 [SD390]															
[RG1]																			
[RSL	Y0	X10	- X15]	位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間
	左端	中央		ML	375	1788	3200	1788	375	上下	1162	1162	1162	1162	1162	QE	65	66	41
B×D		300×650		ME+	77	-17	-42	-16	79	MAL	129	122	122	122	129	Qo	28	28	28
上端	3-D22	3-D22	3-D22	ME-	-78	-39	1	39	78	MAS	206	206	206	206	206	Qd	65	65	40
下端	3-D22	3-D22	3-D22	MS上	154	22	-1	-39	-78	上下	196	196	196	196	196	Qd	106	107	82
あばら		2-D10@200		下	-2	-56	-42	-55	-102	Mu	239	(212)	(212)	(212)	239	Pw	L-Ex	L+Ex	L+Ex
部材長	6400	内法	5650	上下	L-Ex	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L-Ex	dt	229	(201)	(201)	(201)	229	QAL	0.23	0.23	0.23
					L+Ex	L+Ex										QAS	153	153	140
																αL	184	183	183
										検定比	0.75	0.29	0.35	0.28	0.77	αL	1.31	αS	1.04
																検定比	0.58	0.59	0.45
[RG2]																			
[RSL	Y7	X10	- X15]	位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間
	左端	中央		ML	375	1788	3200	1788	375	上下	1162	1162	1162	1162	1162	QE	74	74	47
B×D		300×650		ME+	88	-19	-49	-18	90	MAL	129	122	122	122	129	Qo	36	36	36
上端	3-D22	3-D22	3-D22	ME-	-100	-50	1	51	102	MAS	206	206	206	206	206	Qd	74	74	47
下端	3-D22	3-D22	3-D22	MS上	100	50	-1	-51	-102	上下	196	196	196	196	196	Qd	127	127	100
あばら		2-D10@200		下	188	32	-50	-69	-12	Mu	239	(212)	(212)	(212)	239	Pw	L-Ex	L+Ex	L+Ex
部材長	6400	内法	5650	上下	-12	-68	-50	-69	-12	dt	229	(201)	(201)	(201)	229	QAL	0.23	0.23	0.23
					L-Ex	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L-Ex							QAS	153	153	140
					L+Ex	L+Ex										αL	180	179	179
										検定比	0.92	0.35	0.40	0.36	0.93	αL	1.31	αS	1.01
																検定比	0.71	0.72	0.56
[RG11]																			
[RSL	X0	Y0	- Y7]	位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間
	左端	中央		ML	375	2138	3900	2138	375	上下	2027	2027	2027	2027	2027	QE	130	143	101
B×D		400×750		ME+	175	-56	-148	-79	178	MAL	249	261	261	261	249	Qo	53	53	53
上端	4-D25	4-D25	4-D25	ME-	-185	-93	0	93	185	MAS	399	399	399	399	399	Qd	130	142	101
下端	4-D25	4-D25	4-D25	MS上	185	93	0	-93	-185	上下	418	418	418	418	418	Qd	208	221	180
あばら		2-D13@200		下	359	37	-148	-171	362	Mu	455	(411)	(411)	(411)	455	Pw	L-Ey	L+Ey	L+Ey
部材長	7800	内法	7050	上下	-10	-148	-148	-171	-7	dt	474	(430)	(430)	(430)	474	QAL	0.31	0.31	0.31
					L-Ey	L-Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey							QAS	255	255	274
					L+Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	検定比	0.90	0.36	0.57	0.41	0.91	αL	290	299	299
																αL	1.38	αS	1.04
																検定比	0.72	0.74	0.60
[RG12]																			
[RSL	X5	Y0	- Y7]	位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間
	左端	中央		ML	375	2138	3900	2138	375	上下	2534	2534	2534	2534	2534	QE	152	175	134
B×D		450×750		ME+	216	-76	-228	-106	225	MAL	2534	2534	2534	2534	2534	Qo	57	57	57
上端	5-D25	5-D25	5-D25	ME-	-199	-100	0	100	199	MAS	311	326	326	326	311	Qd	153	174	115
下端	5-D25	5-D25	5-D25	MS上	199	100	0	-100	-199	上下	499	499	499	499	499	Qd	237	260	199
あばら		2-D13@200		下	415	25	-228	-205	423	Mu	522	522	522	522	522	Pw	L-Ey	L+Ey	L-Ey
部材長	7800	内法	7050	上下	-175	-228	-205	-205	-199	dt	569	(513)	(513)	(513)	569	QAL	0.28	0.28	0.28
					L-Ey	L-Ey	L+Ey	L-Ey	L+Ey							QAS	271	271	291
					L+Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	検定比	0.84	0.34	0.71	0.40	0.85	αL	312	326	312
																αL	1.34	αS	1.05
																検定比	0.76	0.80	0.64
[RG13]																			
[RSL	X21	Y0	- Y7]	位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間
	左端	中央		ML	375	2138	3900	2138	375	上下	2534	2534	2534	2534	2534	QE	152	153	98
B×D		450×750		ME+	172	-100	-207	-99	174	MAL	2534	2534	3547	2534	2534	Qo	57	57	57
上端	5-D25	5-D25	5-D25	ME-	-199	-100	0	100	199	MAS	311	326	443	326	311	Qo	152	152	98
下端	5-D25	5-D25	5-D25	MS上	199	100	0	-100	-199	上下	499	499	499	499	499	Qd	237	237	183
あばら		2-D13@200		下	371	1	-207	-199	372	Mu	522	522	711	522	522	Pw	L-Ey	L+Ey	L+Ey
部材長	7800	内法	7050	上下	-28	-199	-207	-199	-26	dt	569	(513)	(513)	(513)	569	QAL	0.28	0.28	0.28
					L-Ey	L-Ey	L+Ey	L-Ey	L+Ey							QAS	264	264	272
					L+Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	検定比	0.75	0.39	0.47	0.38	0.75	αL	333	332	332
																αL	1.30	αS	1.08
																検定比	0.72	0.72	0.55
コンクリート 長期 短期								鉄筋 D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295] U7.1 S10 -U17.0 [SBPD1275/1420]				[SBPD1275/1420]							
Fc 24.0 f _c 8.00 16.00				D19-D25 [SD345] D29-D51 [SD390]				[KSS785]											
(普通) fs 0.73 1.10																			
[4G1]																			
[4SL	Y0	X15	- X21]	位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間
	左端	中央		ML	375	1713	3050	1713	375	上下	1936	1549	1549	1549	1936	QE	54	52	35
B×D		350×700		ME+	64	-13	-34	-15	59	MAL	1549	1549	1549	1549	1549	Qo	60	60	60
上端	4-D22	4-D22	4-D22	ME-	-154	-75	5	84	163	MAS	227	177	177	177	227	Qo	53	53	34
下端	1-D22	4-D22	4-D22	MS上	154	75	-5	-84	-163	上下	366	298	298	298	366	Qd	143	141	123
あばら		2-D10@200		下	218	63	-39	-98	-104	Mu	284	284	284	284	284	Pw	L-Ex	L+Ex	L-Ex
部材長	6100	内法	5350	上下	-91	-88	-39	-98	-104	dt	423	(376)	(376)	(376)	423	QAL	0.20	0.20	0.20
					L-Ex	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L+Ex							QAS	196	196	185
					L+Ex	L+Ex	L-Ex	L-Ex	L-Ex	検定比	0.60	0.31	0.20	0.35	0.61	αL	211	211	211
																αL	1.40	αS	1.00
																検定比	0.68	0.67	0.59
[4G2]																			
[4SL	Y7	X5	- X10]	位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間
	左端	中央		ML	375	1713	3050	1713	375	上下	2710	1549	1549	1549	2710	QE	78	81	50
B×D		350×700		ME+	86	-23	-49	-21	94	MAL	2323	1549	1549	1549	2323	Qo	121	121	121
上端	4-D22	4-D22	4-D22	ME-	-330	-169	-7	155	316	MAS	249	176	176	176	249	Qo	79	80	48
下端	3-D22	4-D22	4-D22	MS上	330	169	7	-155	-316	上下	498	297	297	297	498	Qd	254	255	223
あばら		2-D13@150		下	415	146	-56	-175	-222	Mu	410	283	283	283	410	Pw	L-Ex	L+Ex	L+Ex
部材長	6100	内法	5350	上下	-244	-191	-56	-175	-222	dt	578	(513)	(513)	(513)	578	QAL	0.48	0.48	0.48
					L-Ex	L-Ex	L+Ex	L+Ex	L-Ex							QAS	245	245	229
					L+Ex	L+Ex	L+Ex	L-Ex	L-Ex	検定比	0.84	0.68	0.97	0.62	0.83	αL	282	282	282
																αL	1.42	αS	1.00
																検定比	0.90	0.91	0.79

【断面検定表】 (2/5)

[4G11]																																											
[4SL	X0	Y0	-	Y7]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間																						
B×D	左端	中央		右端		ML	375	2138	3900	2138	375	at	3041	2534	2534	2534	3041	QL	131	138	87																						
上端	5-D25	450×800	5-D25	5-D25		ME+	190	-40	-121	-53	186	at	2534	2534	2534	2534	2534	QE	103	103	103																						
下端	1-D25	5-D25	5-D25	5-D25		ME-	-360	-180	0	180	360	MAL	400	349	349	349	400	Qo	130	138	88																						
あばら	5-D25	2-D13@150	内法	7050		MS上	360	180	0	-180	-360	MAL	635	537	537	537	635	QD	284	291	240																						
部材長	7800					MS下	550	141		128	546	Mu	560	560	560	560	560	L-Ey	L+Ey	L+Ey																							
						上下	-171	-220	-121	-233	-174	Mu	718	(653)	(653)	718	Pw	0.37	0.37	0.37																							
						上下	L-Ey	L-Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	dt	642	(576)	(576)	642	QAL	315	315	341																							
						上下	L+Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	dt	109	98	98	109	QAS	369	369	369																							
												検定比	0.87	0.40	0.35	0.42	0.87	αL	1.35	αS	1.00																						
																		検定比	0.77	0.79	0.66																						
[4G12]																																											
[4SL	X5	Y0	-	Y7]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間																						
B×D	左端	中央		右端		ML	375	2138	3900	2138	375	at	3547	2534	2534	2534	3547	QL	146	165	121																						
上端	5-D25	450×800	5-D25	5-D25		ME+	234	-44	-187	-66	242	at	2534	2534	2534	2534	2534	QE	111	111	111																						
下端	2-D25	5-D25	5-D25	5-D25		ME-	-389	-195	0	195	389	MAL	411	349	349	349	411	Qo	147	164	120																						
あばら	5-D25	2-D13@150	内法	7050		MS上	389	195	0	-195	-389	MAL	732	537	537	537	732	QD	311	330	286																						
部材長	7800					MS下	622	151		129	630	Mu	560	560	560	560	560	L-Ey	L+Ey	L+Ey																							
						上下	-156	-239	-187	-260	-147	Mu	824	(753)	(753)	824	Pw	0.37	0.37	0.37																							
						上下	L-Ey	L-Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	dt	647	(576)	(576)	647	QAL	301	301	330																							
						上下	L+Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	dt	117	98	98	117	QAS	365	365	365																							
												検定比	0.85	0.43	0.54	0.47	0.87	αL	1.30	αS	1.00																						
																		検定比	0.86	0.91	0.79																						
[4G13]																																											
[4SL	X21	Y0	-	Y7]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間																						
B×D	左端	中央		右端		ML	375	2138	3900	2138	375	at	3547	2534	2534	2534	3547	QL	139	139	91																						
上端	5-D25	450×800	5-D25	5-D25		ME+	195	-56	-157	-55	197	at	3041	3041	3041	2534	2534	QE	121	121	121																						
下端	2-D25	5-D25	5-D25	5-D25		ME-	-424	-212	0	212	424	MAL	421	413	413	349	411	Qo	139	139	91																						
あばら	5-D25	2-D13@150	内法	7050		MS上	424	212	0	-212	-424	MAL	732	537	537	537	732	QD	319	320	272																						
部材長	7800					MS下	619	157		158	621	Mu	662	662	662	560	560	L-Ey	L+Ey	L+Ey																							
						上下	-230	-268	-157	-267	-228	Mu	824	(753)	(753)	829	Pw	0.37	0.37	0.37																							
						上下	L-Ey	L-Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	dt	757	(681)	(576)	647	QAL	307	307	329																							
						上下	L+Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	dt	117	98	98	117	QAS	365	365	365																							
												検定比	0.85	0.41	0.38	0.48	0.85	αL	1.33	αS	1.00																						
																		検定比	0.88	0.88	0.75																						
コンクリート																						長期		短期		鉄筋		D10-D16		[SD295A]		R9		-R32		[SR295]		U7.1		-U17.0		[SBPD1275/1420]	
Fc 24.0																						fc 8.00		fs 16.00		D19-D25		[SD345]		[SD390]		S10		-S16		[KSS785]							
(普通)																						fs 0.73		1.10																			
[3G1]																																											
[3SL	Y0	X15	-	X21]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間																						
B×D	左端	中央		右端		ML	375	1713	3050	1713	375	at	1936	1549	1549	1549	1936	QL	56	52	36																						
上端	4-D22	350×750	4-D22	4-D22		ME+	67	-13	-36	-18	56	at	1549	1549	1549	1549	1549	QE	84	84	84																						
下端	1-D22	4-D22	4-D22	4-D22		ME-	-218	-106	7	119	231	MAL	246	192	192	192	246	Qo	54	54	35																						
あばら	4-D22	2-D10@200	内法	5350		MS上	218	106	-7	-119	-231	MAL	395	321	321	321	395	QD	182	178	162																						
部材長	6100					MS下	284	93		102	287	Mu	307	307	307	307	307	L-Ey	L+Ex	L-Ex																							
						上下	-151	-118	-43	-137	-176	Mu	457	(406)	(406)	457	Pw	0.20	0.20	0.20																							
						上下	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L+Ex	L-Ex	dt	367	(316)	(316)	367	QAL	221	221	209																							
						上下	L+Ex	L+Ex	L-Ex	L-Ex	L-Ex	dt	76	64	64	76	QAS	230	228	230																							
												検定比	0.72	0.39	0.19	0.45	0.73	αL	1.46	αS	1.01																						
																		検定比	0.79	0.79	0.71																						
[3G2]																																											
[3SL	Y7	X0	-	X5]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間																						
B×D	左端	中央		右端		ML	375	1688	3000	1688	375	at	3484	1936	1936	1936	3484	QL	51	70	46																						
上端	5-D22	450×750	5-D22	5-D22		ME+	37	-30	-42	-13	85	at	3097	2323	2323	2323	3097	QE	188	188	188																						
下端	4-D22	5-D22	5-D22	5-D22		ME-	-570	-324	-78	169	415	MAL	367	282	282	282	367	Qo	59	62	38																						
あばら	4-D22	3-D13@150	内法	5250		MS上	570	324	78	-169	-415	MAL	692	400	400	400	692	QD	311	313	289																						
部材長	6000					MS下	607	294	37	156	500	Mu	591	452	452	452	591	L-Ex	L+Ex	L+Ex																							
						上下	-534	-354	-119	-182	-330	Mu	806	(712)	(712)	806	Pw	0.56	0.56	0.56																							
						上下	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L+Ex	L-Ex	dt	702	(608)	(608)	702	QAL	363	363	339																							
						上下	L+Ex	L+Ex	L+Ex	L-Ex	L-Ex	dt	93	67	67	93	QAS	423	423	423																							
												検定比	0.91	0.79	0.27	0.41	0.73	αL	1.44	αS	1.00																						
																		検定比	0.74	0.75	0.69																						
[3G11]																																											
[3SL	X0	Y0	-	Y7]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間																						
B×D	左端	中央		右端		ML	375	2138	3900	2138	375	at	3547	2534	2534	2534	3547	QL	132	139	88																						
上端	5-D25	450×850	5-D25	5-D25		ME+	184	-48	-130	-62	181	at	2534	2534	2534	2534	2534	QE	147	147	147																						
下端	2-D25	5-D25	5-D25	5-D25		ME-	-517	-259	0	259	517	MAL	460	373	373	373	460	Qo	132	140	89																						
あばら	5-D25	2-D13@150	内法	7050		MS上	517	259	0	-259	-517	MAL	786	576	576	576	786	QD	333	342	290																						
部材長	7800					MS下	700	211		197	697	Mu	599	599	599	599	599	L-Ey	L+Ey	L+Ey																							
						上下	-333	-306	-130	-320	-336	Mu	884	(808)	(808)	884	Pw	0.37	0.37	0.37																							
						上下	L-Ey	L-Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	dt	691	(616)	(616)	691	QAL	356	356	387																							
						上下	L+Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	dt	117	98	98	117	QAS	391	391	391																							
												検定比	0.90	0.52	0.35	0.54	0.89	αL	1.46	αS	1.00																						
																		検定比	0.86	0.88	0.75																						
[3G12]																																											
[3SL	X5	Y0	-	Y7]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	左端	1/4	中央	1/4	右端	QL	左端	右端	中間																						
B×D	左端	中央		右端		ML	375	2138	3900	2138	375	at	4054	2534	2534	2534	4054	QL	148	167	122																						
上端	5-D25	450×850	5-D25	5-D25		ME+	224	-58	-201	-80	232	at	2534	2534	2534	2534	2534	QE	158	158	158																						
下端	3-D25	5-D25	5-D25	5-D25		ME-	-557	-279	0	279	557	MAL	472	373	373	373	472	Qo	149	166	121																						
あばら	5-D25	2-D13@150	内法	7050		MS上	557	279	0	-279	-557	MAL	891	576	576	576	891	QD	366	383	338																						
部材長	7800					MS下	781	222		200	788	Mu	599	599	599	599	599	L-Ey	L+Ey	L+Ey																							
						上下	-334	-336	-201	-358	-326	Mu	998	(916)	(916)	998	Pw	0.56	0.56	0.56																							
						上下	L-Ey	L-Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	dt	697	(616)	(616)	697	QAL	396	396	433																							
						上下	L+Ey	L+Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	dt	123	98	98	123	QAS	468	468	468																							
												検定比	0.88	0.57	0.54	0.60	0.89	αL	1.41	αS	1.00																						
																		検定比	0.79	0.82	0.77																						

【断面検定表】 (3/5)

[3G13]																																							
[3SL X21 Y0 - Y7]				位置		左端	1/4	中央	1/4	右端	at		左端	1/4	中央	1/4	右端	左端		右端	中間																		
B×D	左端	中央	右端	ML	375	2138	3900	2138	375	上	4054	3041	3041	3041	4054	QL	143	143	93																				
				ME+	186	-72	-175	-72	187	下	4054	3041	3041	3041	4054	QE	180	180	180																				
				ME-	-632	-316	0	316	632	MAL	550	448	448	448	550	Qo	143	143	93																				
				MS	632	316	0	-316	-632	MAS	901	691	691	691	901	QD	411	411	361																				
上端	6-D25	6-D25	6-D25	上下	817	245		245	818	上	937	718	718	718	937	L-Ey	L-Ey	L-Ey																					
				上下	-447	-388	-175	-387	-446	Mu	1027	(926)	(926)	1027	Pw	0.50	0.50	0.50																					
				L-Ey	L-Ey	L-Ey	L-Ey	L-Ey	下	1065	(964)	(964)	1065	QAL	440	440	467																						
				L+Ey	L+Ey	L+Ey	L+Ey	L+Ey	dt	115	98	98	98	115	QAS	499	499	499																					
下端	6-D25	6-D25	6-D25	上下						上	85	68	68	68	85	αL	1.47	αS	1.00																				
				L-Ey	L-Ey	L-Ey	L-Ey	L-Ey	下	0.91	0.54	0.40	0.54	0.91	検定比	0.83	0.83	0.70																					
				L+Ey	L+Ey	L+Ey	L+Ey	L+Ey																															
あばら部材長	7800	3-D13@150 内法	7050	上下						上																													
				上下																																			

【断面検定表】 (4/5)

[1G2]																													
[1SL	Y7	X10	-	X15]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	上	左端	1/4	中央	1/4	右端	左端	右端	中間								
B×D		左端		中央	右端	ML'	375	1788	3200	1788	375	上	2534	2027	2027	2027	2027	2534	QL	106	139	90							
上端	4-D25		500×1700	4-D25	4-D25	ME+	71	-77	-100	-30	178	下	2027	2027	2027	2027	2027	2027	QE	239	239	239							
下端	1-D25			4-D25	1-D25	ME-	-747	-411	-75	263	599	MAL	767	608	608	608	767	Qo	122	122	73								
あばら部材長	6400	2-D13@200	内法		4-D25	MS上	747	411	75	-263	-599	MAL	1231	993	993	993	1231	QD	463	496	414								
						MS下	818	334		233	777	上	975	975	975	975	975	L-Ex	L+Ex	L-Ex									
						上下	-677	-488	-174	-292	-422	Mu	1417	(1266)	(1266)	1417		Pw	0.25	0.25	0.25								
						上下	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L+Ex	L+Ex	下	1153	(1002)	(1002)	1153		QAL	1065	1065	1054								
							L+Ex	L+Ex	L+Ex	L-Ex	L-Ex	dt	92	78	78	92		QAS	1306	1414	1306								
												上下			108			αL	2.00	αS	1.63								
												検定比	0.70	0.51	0.18	0.30	0.64	検定比	0.36	0.36	0.32								
[1G1A]																													
[1SL	Y0	X15	-	X21]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	上	左端	1/4	中央	1/4	右端	左端	右端	中間								
B×D		左端		中央	右端	ML'	375	1713	3050	1713	375	上	2534	2534	2534	2534	3547	QL	130	93	88								
上端	5-D25		600×1700	5-D25	5-D25	ME+	149	-38	-102	-86	38	下	2534	2534	2534	2534	3547	QE	378	378	378								
下端	5-D25			5-D25	5-D25	ME-	-775	-270	236	741	1246	MAL	774	759	759	759	1070	Qo	112	112	67								
あばら部材長	6100	2-D13@200	内法		5-D25	MS上	775	270	-236	-741	-1246	MAL	1241	1241	1241	1241	1717	QD	674	660	615								
						MS下	924	233	135	655	1283	上	1218	1218	1218	1218	1685	L-Ex	L+Ex	L+Ex									
						上下	-627	-307	-337	-827	-1209	Mu	1487	(1276)	(1276)	1978		Pw	0.21	0.21	0.21								
						上下	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L+Ex	L+Ex	下	1464	(1253)	(1733)	1944		QAL	1253	1239	1230								
							L+Ex	L+Ex	L-Ex	L-Ex	L-Ex	dt	78	78	78	97		QAS	1440	1390	1390								
												上下	108	108	108	127		αL	2.00	αS	1.50								
												検定比	0.75	0.26	0.28	0.68	0.75	検定比	0.47	0.48	0.45								
[1G2A]																													
[1SL	Y7	X0	-	X5]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	上	左端	1/4	中央	1/4	右端	左端	右端	中間								
B×D		左端		中央	右端	ML'	375	1688	3000	1688	375	上	3547	3547	3547	3547	3547	QL	272	50	218								
上端	5-D25		600×1700	5-D25	5-D25	ME+	30	-386	-619	-747	-729	下	3547	3547	3547	3547	3547	QE	407	407	407								
下端	5-D25			5-D25	5-D25	ME-	-1376	-842	-308	226	760	MAL	1070	1050	1050	1050	1050	Qo	146	176	91								
あばら部材長	6000	2-D13@200	内法		5-D25	MS上	1376	842	308	-226	-760	MAL	1717	1717			1717	QD	812	660	758								
						MS下	1405	456		32		上	1685	1685	1685	1685	1685	L-Ex	L+Ex	L-Ex									
						上下	-1347	-1228	-927	-973	-1489	Mu	2016	(1766)	(1766)	2016		Pw	0.21	0.21	0.21								
						上下	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L-Ex	L+Ex	下	1983	(1733)	(1733)	1983		QAL	914	887	887								
							L+Ex	L+Ex	L+Ex	L-Ex	L-Ex	dt			97			QAS	1578	1311	1578								
												上下			127			αL	1.48	αS	1.70								
												検定比	0.82	0.73	0.59	0.72	0.89	検定比	0.52	0.51	0.48								
[1G2B]																													
[1SL	Y7	X15	-	X21]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	上	左端	1/4	中央	1/4	右端	左端	右端	中間								
B×D		左端		中央	右端	ML'	375	1713	3050	1713	375	上	2534	2534	2534	2534	3547	QL	157	106	104								
上端	5-D25		600×1700	5-D25	5-D25	ME+	183	-43	-124	-112	26	下	2534	2534	2534	2534	3547	QE	409	409	409								
下端	5-D25			5-D25	5-D25	ME-	-811	-265	282	828	1374	MAL	774	759	759	759	1070	Qo	131	131	78								
あばら部材長	6100	2-D13@200	内法		5-D25	MS上	811	265	-282	-828	-1374	MAL	1241	1241	1241	1241	1717	QD	694	696	642								
						MS下	993	222	159	717	1400	上	1218	1218	1218	1218	1685	L-Ex	L+Ex	L+Ex									
						上下	-628	-307	-405	-939	-1348	Mu	1487	(1276)	(1766)	1978		Pw	0.21	0.21	0.21								
						上下	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L+Ex	L+Ex	下	1464	(1253)	(1733)	1944		QAL	1253	1239	1230								
							L+Ex	L+Ex	L-Ex	L-Ex	L-Ex	dt	78	78	78	97		QAS	1466	1451	1451								
												上下	108	108	108	127		αL	2.00	αS	1.56								
												検定比	0.81	0.26	0.34	0.78	0.82	検定比	0.48	0.48	0.45								
[1G2C]																													
[1SL	Y7	X5	-	X10]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	上	左端	1/4	中央	1/4	右端	左端	右端	中間								
B×D		左端		中央	右端	ML'	375	1713	3050	1713	375	上	3547	2027	2027	2027	2534	QL	244	-13	197								
上端	4-D25		500×1700	4-D25	4-D25	ME+	759	404	211	101	67	下	2027	2027	2027	2027	2027	QE	230	230	230								
下端	3-D25			4-D25	3-D25	ME-	-434	-146	143	432	720	MAL	1064	619	619	619	767	Qo	130	102	84								
あばら部材長	6100	2-D13@200	内法		4-D25	MS上	434	146	-143	-432	-720	MAL	1707	993	993	993	1231	QD	588	332	541								
						MS下	1193	550	354	532	787	上					975	L-Ex	L+Ex	L-Ex									
						上下	L-Ex	L-Ex	L+Ex	L+Ex	L+Ex	Mu	1949	(1756)	(1266)	1425		Pw	0.25	0.25	0.25								
												下	1161	(1002)	(1002)	1196		QAL	733	740	733								
												dt	107	78	78	92		QAS	1250	1010	1250								
												上下			108			αL	1.37	αS	1.57								
												検定比	0.72	0.66	0.36	0.54	0.68	検定比	0.47	0.33	0.44								
[1G11]																													
[1SL	X0	Y0	-	Y7]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	上	左端	1/4	中央	1/4	右端	左端	右端	中間								
B×D		左端		中央	右端	ML'	375	2138	3900	2138	375	上	4054	2534	2534	2534	4054	QL	231	261	186								
上端	5-D25		600×1700	5-D25	5-D25	ME+	159	-257	-397	-316	155	下	3041	2534	2534	2534	3041	QE	404	404	404								
下端	3-D25			5-D25	3-D25	ME-	-1423	-712	0	712	1423	MAL	1196	774	774	774	1196	Qo	231	261	187								
あばら部材長	7800	2-D13@200	内法		5-D25	MS上	1423	712	0	-712	-1423	MAL	1919	1218	1218	1218	1919	QD	727	757	682								
						MS下	1581	455		396	1578	上	1479	1241	1241	1241	1479	L-Ey	L+Ey	L+Ey									
						上下	-1265	-968	-397	-1027	-1269	Mu	2159	(1973)	(1973)	2159		Pw	0.21	0.21	0.21								
						上下	L-Ey	L-Ey	L-Ey	L+Ey	L+Ey	下	1707	(1521)	(1521)	1707		QAL	1211	1211	1245								
							L+Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	L-Ey	dt	133	108	108	133		QAS	1346	1380	1380								
												上下	89	78	78	89		αL	2.00	αS	1.52								
												検定比	0.86	0.79	0.52	0.83	0.86	検定比	0.54	0.55	0.50								
[1G12]																													
[1SL	X5	Y0	-	Y7]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端	at	上	左端	1/4	中央	1/4	右端	左端	右端	中間								
B×D		左端		中央	右端	ML'	375	2138	3900	2138	375	上	4054	3041	3041	3041	4054	QL	270	345	234								
上端	5-D25		600×1700	5-D25	5-D25	ME+	176	-328	-549	-433	183	下	3547	3041	3041	3041	3547	QE	407	407	407								
下端	3-D25			5-D25	3-D25	ME-	-1432	-716	0	716	1432	MAL	1196	922	922	922	1196	Qo	271	344	197								
あばら部材長	7800	2-D13@200	内法		5-D25	MS上	1432	716	0	-716	-1432	MAL	1919	1452	1452	1452	1919	QD	801	874	728								
						MS下	1608	389		284	1615	上	1717	1479	1479	1479	1717	L-Ey	L+Ey	L-Ey									
						上下	-1257	-1044	-549	-1149	-1250	Mu	2172	(1973)	(1973)	2172		Pw	0.21	0.21	0.21								
						上下	L-Ey	L-Ey	L-Ey	L+Ey	L+Ey	下	1965	(1766)	(1766)	1965		QAL	1207										

【断面検定表】 (5/5)

[1G13]																						
[1SL	X21	Y0	-	Y7]		位置	左端	1/4	中央	1/4	右端		左端	1/4	中央	1/4	右端		左端	右端	中間	
						ML'	375	2138	3900	2138	375	at	上	4054	2534	2534	2534	4054	QL	189	189	118
						ME+'	119	-214	-338	-214	121		下	3547	2534	2534	2534	3547	QE	402	402	402
B×D	左端	中央		右端		MS-	-1416	-708	0	708	1416	MAL	上	1196	774	774	774	1196	Qo	189	189	118
上端	5-D25	5-D25		5-D25		ME-'	1416	708	0	-708	-1416	MAS上	下	1919	1218	1241	1218	1919	QD	719	719	649
	3-D25					MS上	1535	495		495	1535		下	1717	1241	1241	1717		L-Ey	L-Ey	L-Ey	
下端	5-D25	5-D25		5-D25		下	-1297	-922	-338	-922	-1296	Mu	上	2172	(1973)	(1973)	2172	Pw	0.27	0.27	0.27	
	2-D25			2-D25		下	L-Ey	L-Ey		L-Ey	L-Ey		下	1965	(1766)	(1766)	1965	QAL	1387	1387	1432	
あばら		3-D13@200				下	L-Ey	L-Ey	L+Ey	L-Ey	L-Ey	dt	上	133	108	108	108	133	QAS	1646	1646	1646
部材長	7800	内法		7050		下						下	97	78	78	78	97	αL	1.89	αS	1.47	
						下						検定比	0.81	0.75	0.44	0.75	0.81	検定比	0.44	0.44	0.40	

7.6.1.2 RC梁付着(使用性・損傷制御)の断面検定表

【記号説明】

fa	: 鉄筋のコンクリートに対する許容付着応力度	N/mm ²
Lo	: 柱面間距離	mm
lend	: 柱面から端部断面算定位置までの距離	mm
ldu, ldd	: 柱面から端部上下カットオフ筋末端（フック開始点）までの距離 通し筋のみの場合、柱面間距離	mm
l'u, l'd	: 柱面からカットオフ筋が不要となる断面までの距離	mm
d	: 梁の有効せい	mm
QL	: 長期せん断力	kN
QDu, QDd	: 短期設計用せん断力(上、下)	kN
σt	: lend, ldu, ldd位置での引張鉄筋の引張応力度	N/mm ²
ld	: 検討断面位置からの必要延長長さ	mm
τa	: 引張鉄筋の付着応力度	N/mm ²
QDuの横	: τa(上)の決定ケース	
QDdの横	: τa(下)の決定ケース	
σtの下	: ldの決定ケース	

【断面検定表】 (1/8)

コンクリート Fc 24.0 (普通)		長期 短期 fa (上端筋) 1.54 2.31 fa (その他) 2.31 3.47		鉄筋 D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295] D19-D25 [SD345] D29-D51 [SD390]	
[RG1] Lo= 5250		ldu= 5250 Lu= lendl= 0 QDu= 88 L-Ex l'u+d=		ldu= 5250 Lu= lendl= 0 QDu= 64 L l'u+d=	
[RSL Y0 X0 - X5]	左端 中央 右端	ldd= 5250 Ld= QL= 57 QDd= 26 L+Ex l'd+d=		ldd= 5250 Ld= QL= 64 QDd= 33 L-Ex l'd+d=	
B×D 300×650	3-D22	3-D22	3-D22		
上端	σt	lendl+ld	τa	σt	lendl+ld
	232	1277	0.81	σt	254
	L-Ex				L+Ex
	54	663	0.26		6
下端	L+Ex				L-Ex
					567
					0.32
[RG1] Lo= 5350		ldu= 5350 Lu= lendl= 0 QDu= 61 L l'u+d=		ldu= 5350 Lu= lendl= 0 QDu= 62 L l'u+d=	
[RSL Y0 X5 - X10]	左端 中央 右端	ldd= 5350 Ld= QL= 61 QDd= 32 L+Ex l'd+d=		ldd= 5350 Ld= QL= 62 QDd= 32 L-Ex l'd+d=	
B×D 300×650	3-D22	3-D22	3-D22		
上端	σt	lendl+ld	τa	σt	lendl+ld
	250	1329	0.57	σt	252
	L-Ex				L+Ex
	16	587	0.31		14
下端	L+Ex				L-Ex
					583
					0.32
[RG1] Lo= 5650		ldu= 5650 Lu= lendl= 0 QDu= 65 L l'u+d=		ldu= 5650 Lu= lendl= 0 QDu= 66 L l'u+d=	
[RSL Y0 X10 - X15]	左端 中央 右端	ldd= 5650 Ld= QL= 65 QDd= 38 L+Ex l'd+d=		ldd= 5650 Ld= QL= 66 QDd= 38 L-Ex l'd+d=	
B×D 300×650	3-D22	3-D22	3-D22		
上端	σt	lendl+ld	τa	σt	lendl+ld
	258	1353	0.60	σt	263
	L-Ex				L+Ex
	3	562	0.37		49
下端	L+Ex				L-Ex
					1368
					0.61
[RG1] Lo= 5350		ldu= 5350 Lu= lendl= 0 QDu= 65 L l'u+d=		ldu= 5350 Lu= lendl= 0 QDu= 89 L+Ex l'u+d=	
[RSL Y0 X15 - X21]	左端 中央 右端	ldd= 5350 Ld= QL= 65 QDd= 35 L+Ex l'd+d=		ldd= 5350 Ld= QL= 58 QDd= 28 L-Ex l'd+d=	
B×D 300×650	3-D22	3-D22	3-D22		
上端	σt	lendl+ld	τa	σt	lendl+ld
	259	1357	0.60	σt	237
	L-Ex				L+Ex
	1	558	0.34		49
下端	L+Ex				L-Ex
					653
					0.28
[RG2] Lo= 5250		ldu= 5250 Lu= lendl= 0 QDu= 93 L-Ex l'u+d=		ldu= 5250 Lu= lendl= 0 QDu= 104 L+Ex l'u+d=	
[RSL Y7 X0 - X5]	左端 中央 右端	ldd= 5250 Ld= QL= 57 QDd= 21 L+Ex l'd+d=		ldd= 5250 Ld= QL= 68 QDd= 32 L-Ex l'd+d=	
B×D 300×650	3-D22	3-D22	3-D22		
上端	σt	lendl+ld	τa	σt	lendl+ld
	253	1337	0.87	σt	279
	L-Ex				L+Ex
	89	733	0.21		21
下端	L+Ex				L-Ex
					598
					0.31

【断面検定表】 (2/8)

[RG2] Lo= 5350				ldu= 5350 Lu= lend= 0 QDu= 109 L-Ex l'u+d=	ldu= 5350 Lu= lend= 0 QDu= 110 L+Ex l'u+d=
[RSL Y7 X5 - X10]				ldd= 5350 Ld= QL= 71 QDd= 33 L+Ex l'd+d=	ldd= 5350 Ld= QL= 72 QDd= 35 L-Ex l'd+d=
左端 中央 右端				1/4	
B×D 300×650 300×650 300×650				3/4	
上端 3-D22 3-D22 3-D22				右端	
下端 3-D22 3-D22 3-D22					
				σ_t lend+ld τa	σ_t lend+ld τa
				306 1497 1.01	308 1501 1.02
				L-Ex 37 630 0.33	L+Ex 33 621 0.34
				L+Ex	L-Ex
[RG2] Lo= 5650				ldu= 5650 Lu= lend= 0 QDu= 74 L l'u+d=	ldu= 5650 Lu= lend= 0 QDu= 74 L l'u+d=
[RSL Y7 X10 - X15]				ldd= 5650 Ld= QL= 74 QDd= 38 L+Ex l'd+d=	ldd= 5650 Ld= QL= 74 QDd= 38 L-Ex l'd+d=
左端 中央 右端				1/4	
B×D 300×650 300×650 300×650				3/4	
上端 3-D22 3-D22 3-D22				右端	
下端 3-D22 3-D22 3-D22					
				σ_t lend+ld τa	σ_t lend+ld τa
				316 1525 0.68	320 1538 0.69
				L-Ex 22 599 0.37	L+Ex 21 598 0.38
				L+Ex	L-Ex
[RG2] Lo= 5350				ldu= 5350 Lu= lend= 0 QDu= 77 L l'u+d=	ldu= 5350 Lu= lend= 0 QDu= 101 L+Ex l'u+d=
[RSL Y7 X15 - X21]				ldd= 5350 Ld= QL= 77 QDd= 32 L+Ex l'd+d=	ldd= 5350 Ld= QL= 66 QDd= 32 L-Ex l'd+d=
左端 中央 右端				1/4	
B×D 300×650 300×650 300×650				3/4	
上端 3-D22 3-D22 3-D22				右端	
下端 3-D22 3-D22 3-D22					
				σ_t lend+ld τa	σ_t lend+ld τa
				303 1489 0.72	266 1378 0.94
				L-Ex	L+Ex 70 694 0.31
				L+Ex	L-Ex
[RG11] Lo= 7050				ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 130 L l'u+d=	ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 143 L l'u+d=
[RSL X0 Y0 - Y7]				ldd= 7050 Ld= QL= 130 QDd= 78 L+Ey l'd+d=	ldd= 7050 Ld= QL= 143 QDd= 90 L-Ey l'd+d=
左端 中央 右端				1/4	
B×D 400×750 400×750 400×750				3/4	
上端 4-D25 4-D25 4-D25				右端	
下端 4-D25 4-D25 4-D25					
				σ_t lend+ld τa	σ_t lend+ld τa
				311 1703 0.71	313 1710 0.78
				L-Ey 8 700 0.41	L+Ey 6 695 0.48
				L+Ey	L-Ey
[RG12] Lo= 7050				ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 152 L l'u+d=	ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 175 L l'u+d=
[RSL X5 Y0 - Y7]				ldd= 7050 Ld= QL= 152 QDd= 175 L+Ey l'd+d=	ldd= 7050 Ld= QL= 175 QDd= 175 L l'd+d=
左端 中央 右端				1/4	
B×D 450×750 450×750 450×750				3/4	
上端 5-D25 5-D25 5-D25				右端	
下端 5-D25 5-D25 5-D25					
				σ_t lend+ld τa	σ_t lend+ld τa
				287 1621 0.67	293 1642 0.77
				L-Ey	L+Ey
				L+Ey	L-Ey
[RG12] Lo= 7050				ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 153 L l'u+d=	ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 151 L l'u+d=
[RSL X10 Y0 - Y7]				ldd= 7050 Ld= QL= 153 QDd= 151 L+Ey l'd+d=	ldd= 7050 Ld= QL= 151 QDd= 151 L-Ey l'd+d=
左端 中央 右端				1/4	
B×D 450×750 450×750 450×750				3/4	
上端 5-D25 5-D25 5-D25				右端	
下端 5-D25 5-D25 5-D25					
				σ_t lend+ld τa	σ_t lend+ld τa
				274 1577 0.67	270 1564 0.67
				L-Ey	L+Ey
				L+Ey	L-Ey
[RG12] Lo= 7050				ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 152 L l'u+d=	ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 152 L l'u+d=
[RSL X15 Y0 - Y7]				ldd= 7050 Ld= QL= 152 QDd= 152 L+Ey l'd+d=	ldd= 7050 Ld= QL= 152 QDd= 152 L l'd+d=
左端 中央 右端				1/4	
B×D 450×750 450×750 450×750				3/4	
上端 5-D25 5-D25 5-D25				右端	
下端 5-D25 5-D25 5-D25					
				σ_t lend+ld τa	σ_t lend+ld τa
				261 1533 0.67	259 1528 0.67
				L-Ey	L+Ey
				L+Ey	L-Ey
[RG13] Lo= 7050				ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 152 L l'u+d=	ldu= 7050 Lu= lend= 0 QDu= 153 L l'u+d=
[RSL X21 Y0 - Y7]				ldd= 7050 Ld= QL= 152 QDd= 96 L+Ey l'd+d=	ldd= 7050 Ld= QL= 153 QDd= 96 L-Ey l'd+d=
左端 中央 右端				1/4	
B×D 450×750 450×750 450×750				3/4	
上端 5-D25 5-D25 5-D25				右端	
下端 5-D25 5-D25 5-D25					
				σ_t lend+ld τa	σ_t lend+ld τa
				257 1519 0.67	258 1522 0.67
				L-Ey 18 723 0.40	L+Ey 17 721 0.41
				L+Ey	L-Ey
コンクリート				鉄筋 D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295]	
Fc 24.0				D19-D25 [SD345]	
(普通)				D29-D51 [SD390]	
長期 短期					
fa (上端筋) 1.54 2.31					
(普通) fa (その他) 2.31 3.47					
[4G1] Lo= 5250				ldu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 109 L-Ex l'u+d= 1162	ldu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 111 L+Ex l'u+d= 1162
[4SL Y0 X0 - X5]				ldd= 5250 Ld= QL= 49 QDd= -13 L+Ex l'd+d=	ldd= 5250 Ld= QL= 51 QDd= -10 L-Ex l'd+d=
左端 中央 右端				1/4	
B×D 350×700 350×700 350×700				3/4	
上端 4-D22 4-D22 4-D22				右端	
下端 1-D22 1-D22 4-D22					
				σ_t lend+ld τa	σ_t lend+ld τa
				200 1231 0.56	199 1226 0.57
				L-Ex 48 777 0.58	L+Ex 40 755 0.60
				L+Ex 134 873 0.09	L-Ex 115 835 0.07
				L+Ex	L-Ex

【断面検定表】 (3/8)

[4G1]				Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 111 L-Ex l'u+d= 1172 ldd= 5350 Ld= QL= 53 QDd= -7 L+Ex l'd+d=				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 112 L+Ex l'u+d= 1172 ldd= 5350 Ld= QL= 54 QDd= -6 L-Ex l'd+d=			
[4SL Y0 X5 - X10]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	350×700	350×700	350×700	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	4-D22	4-D22	4-D22	201	1234	0.57	42	759	0.59	43	763	0.60	204	1242	0.58
	1-D22		1-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	118	839	0.05				114			832		0.04
				L+Ex						L-Ex					
[4G1]				Lo= 5650				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 111 L-Ex l'u+d= 1202 ldd= 5650 Ld= QL= 56 QDd= 2 L+Ex l'd+d=				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 111 L+Ex l'u+d= 1202 ldd= 5650 Ld= QL= 57 QDd= 2 L-Ex l'd+d=			
[4SL Y0 X10 - X15]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	350×700	350×700	350×700	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	4-D22	4-D22	4-D22	205	1247	0.57	39	753	0.58	40	754	0.58	206	1250	0.57
	1-D22		1-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	104	813	0.02				103			811		0.02
				L+Ex						L-Ex					
[4G1]				Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 113 L-Ex l'u+d= 1172 ldd= 5350 Ld= QL= 54 QDd= -6 L+Ex l'd+d=				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 111 L+Ex l'u+d= 1172 ldd= 5350 Ld= QL= 52 QDd= -8 L-Ex l'd+d=			
[4SL Y0 X15 - X21]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	350×700	350×700	350×700	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	4-D22	4-D22	4-D22	202	1237	0.58	38	750	0.60	46	773	0.59	205	1246	0.57
	1-D22		1-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	111	825	0.04				127			858		0.05
				L+Ex						L-Ex					
[4G2]				Lo= 5250				Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 174 L-Ex l'u+d= 1759* ldd= 1643 Ld= 3608 QL= 50 QDd= -76 L+Ex l'd+d= 1479				Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 186 L+Ex l'u+d= 1759* ldd= 1643 Ld= 3608 QL= 61 QDd= -64 L-Ex l'd+d= 1479			
[4SL Y7 X0 - X5]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	350×700	350×700	350×700	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	4-D22	4-D22	4-D22	285	1481	0.65	174	1150	0.98	59	809	1.06	233	1325	0.69
	3-D22		3-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	275	1148	0.35	251	1101	0.67	107	815	0.59	163	926	0.29
	2-D22		2-D22	L+Ex			L+Ex			L-Ex			L-Ex		
[4G2]				Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 198 L-Ex l'u+d= 1780* ldd= 1668 Ld= 3683 QL= 78 QDd= -43 L+Ex l'd+d= 1495				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 202 L+Ex l'u+d= 1780* ldd= 1668 Ld= 3683 QL= 81 QDd= -40 L-Ex l'd+d= 1495			
[4SL Y7 X5 - X10]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	350×700	350×700	350×700	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	4-D22	4-D22	4-D22	276	1455	0.73	109	958	1.08	96	919	1.10	273	1444	0.75
	3-D22		3-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	199	998	0.20	200	1000	0.51	180	959	0.34	181	962	0.18
	2-D22		2-D22	L+Ex			L+Ex			L-Ex			L-Ex		
[4G2]				Lo= 5650				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 197 L-Ex l'u+d= 1844* ldd= 1743 Ld= 3908 QL= 82 QDd= -35 L+Ex l'd+d= 1545				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 196 L+Ex l'u+d= 1844* ldd= 1743 Ld= 3908 QL= 81 QDd= -35 L-Ex l'd+d= 1545			
[4SL Y7 X10 - X15]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	350×700	350×700	350×700	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	4-D22	4-D22	4-D22	279	1463	0.73	95	917	1.08	111	964	1.08	288	1489	0.73
	3-D22		3-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	179	958	0.16	189	978	0.36	206	1012	0.35	191	982	0.16
	2-D22		2-D22	L+Ex			L+Ex			L-Ex			L-Ex		
[4G2]				Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 208 L-Ex l'u+d= 1780* ldd= 1668 Ld= 3683 QL= 87 QDd= -35 L+Ex l'd+d= 1495				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 194 L+Ex l'u+d= 1780* ldd= 1668 Ld= 3683 QL= 73 QDd= -50 L-Ex l'd+d= 1495			
[4SL Y7 X15 - X21]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	350×700	350×700	350×700	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	4-D22	4-D22	4-D22	250	1378	0.77	42	758	1.14	151	1082	1.05	293	1505	0.72
	3-D22		3-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	136	872	0.16	124	848	0.37	273	1146	0.55	260	1118	0.23
	2-D22		2-D22	L+Ex			L+Ex			L-Ex			L-Ex		
[4G11]				Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 233 L-Ey l'u+d= 1290 ldd= 7050 Ld= QL= 131 QDd= 29 L+Ey l'd+d=				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 240 L+Ey l'u+d= 1290 ldd= 7050 Ld= QL= 138 QDd= 36 L-Ey l'd+d=			
[4SL X0 Y0 - Y7]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	450×800	450×800	450×800	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	5-D25	5-D25	5-D25	295	1698	0.79	40	835	0.74	39	832	0.77	293	1691	0.82
	1-D25		1-D25	L-Ey			L-Ey			L+Ey			L+Ey		
下端	5-D25	5-D25	5-D25	105	969	0.11				108			974		0.14
				L+Ey						L-Ey					
[4G12]				Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 256 L-Ey l'u+d= 1709 ldd= 7050 Ld= QL= 146 QDd= 36 L+Ey l'd+d=				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 275 L+Ey l'u+d= 1709 ldd= 7050 Ld= QL= 165 QDd= 55 L-Ey l'd+d=			
[4SL X5 Y0 - Y7]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	450×800	450×800	450×800	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	5-D25	5-D25	5-D25	286	1667	0.75	12	742	0.89	14	749	0.94	290	1680	0.80
	2-D25		2-D25	L-Ey			L-Ey			L+Ey			L+Ey		
下端	5-D25	5-D25	5-D25	96	948	0.14				91			936		0.22
				L+Ey						L-Ey					
[4G12]				Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 255 L-Ey l'u+d= 1709 ldd= 7050 Ld= QL= 152 QDd= 48 L+Ey l'd+d=				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 253 L+Ey l'u+d= 1709 ldd= 7050 Ld= QL= 150 QDd= 47 L-Ey l'd+d=			
[4SL X10 Y0 - Y7]				左端 1/4				3/4				右端			
B×D	450×800	450×800	450×800	σt	lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	ld	τa	σt	lend+ld	τa
上端	5-D25	5-D25	5-D25	277	1638	0.74				274			1628		0.74
	2-D25		2-D25	L-Ey						L+Ey			L+Ey		
下端	5-D25	5-D25	5-D25	77	905	0.19				81			914		0.19
				L+Ey						L-Ey					

【断面検定表】 (4/8)

[4G12] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 246 L-Ey I'u+d= 1709				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 245 L+Ey I'u+d= 1709				
[4SL X15 Y0 - Y7]				Ldd= 7050 Ld= QL= 151 QDd= 57 L+Ey I'd+d=				Ldd= 7050 Ld= QL= 150 QDd= 56 L-Ey I'd+d=				
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端				
B×D	450×800	450×800	450×800	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	5-D25	5-D25	5-D25	262	1588	0.72				261	1584	0.72
	2-D25		2-D25	L-Ey						L+Ey		
下端	5-D25	5-D25	5-D25	59	865	0.22				61	869	0.22
				L+Ey						L-Ey		
[4G13] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 259 L-Ey I'u+d= 1709				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 260 L+Ey I'u+d= 1709				
[4SL X21 Y0 - Y7]				Ldd= 5788 Ld= QL= 139 QDd= 19 L+Ey I'd+d=				Ldd= 7050 Ld= QL= 139 QDd= 19 L-Ey I'd+d=				
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端				
B×D	450×800	450×800	450×800	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	5-D25	5-D25	5-D25	284	1663	0.76	36	822	0.86	36	823	0.86
	2-D25		2-D25	L-Ey			L-Ey			L+Ey		
下端	5-D25	5-D25	5-D25	118	998	0.06				141	1049	0.08
	1-D25	1-D25		L+Ey			L+Ey			L-Ey		
コンクリート 長期 短期 鉄筋 D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295]												
Fc 24.0 fa (上端筋) 1.54 2.31				D19-D25 [SD345]								
(普通) fa (その他) 2.31 3.47				D29-D51 [SD390]								
[3G1] Lo= 5250				Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 134 L-Ex I'u+d= 1212				Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 139 L+Ex I'u+d= 1212				
[3SL Y0 X0 - X5]				Ldd= 5250 Ld= QL= 49 QDd= -38 L+Ex I'd+d=				Ldd= 5250 Ld= QL= 53 QDd= -33 L-Ey I'd+d=				
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端				
B×D	350×750	350×750	350×750	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	4-D22	4-D22	4-D22	242	1407	0.64	71	896	0.69	60	864	0.72
	1-D22		1-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	205	1063	0.24				174	1002	0.21
				L+Ex			L+Ex			L-Ey		
[3G1] Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 135 L-Ex I'u+d= 1222				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 135 L+Ex I'u+d= 1222				
[3SL Y0 X5 - X10]				Ldd= 5350 Ld= QL= 54 QDd= -28 L+Ex I'd+d=				Ldd= 5350 Ld= QL= 55 QDd= -27 L-Ey I'd+d=				
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端				
B×D	350×750	350×750	350×750	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	4-D22	4-D22	4-D22	239	1396	0.64	62	870	0.68	64	875	0.69
	1-D22		1-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	173	998	0.17				171	995	0.17
				L+Ex			L+Ex			L-Ey		
[3G1] Lo= 5650				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 132 L-Ex I'u+d= 1252				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 133 L+Ex I'u+d= 1252				
[3SL Y0 X10 - X15]				Ldd= 5650 Ld= QL= 57 QDd= -18 L+Ex I'd+d=				Ldd= 5650 Ld= QL= 58 QDd= -18 L-Ey I'd+d=				
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端				
B×D	350×750	350×750	350×750	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	4-D22	4-D22	4-D22	241	1403	0.63	60	863	0.66	60	865	0.66
	1-D22		1-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	160	974	0.12				158	969	0.11
				L+Ex			L+Ex			L-Ey		
[3G1] Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 140 L-Ex I'u+d= 1222				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 136 L+Ex I'u+d= 1222				
[3SL Y0 X15 - X21]				Ldd= 5350 Ld= QL= 56 QDd= -28 L+Ex I'd+d=				Ldd= 5350 Ld= QL= 52 QDd= -32 L-Ey I'd+d=				
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端				
B×D	350×750	350×750	350×750	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	4-D22	4-D22	4-D22	245	1413	0.67	59	860	0.72	69	892	0.69
	1-D22		1-D22	L-Ex			L-Ex			L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	169	992	0.18				198	1049	0.20
				L+Ex			L+Ex			L-Ey		
[3G2] Lo= 5250				Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 239 L-Ex I'u+d= 1850*				Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 257 L+Ex I'u+d= 1850*				
[3SL Y7 X0 - X5]				Ldd= 1643 Ld= 3608 QL= 51 QDd= -137 L+Ex I'd+d= 1310				Ldd= 1643 Ld= 3608 QL= 70 QDd= -119 L-Ey I'd+d= 1310				
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端				
B×D	450×750	450×750	450×750	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	5-D22	5-D22	5-D22	291	1550	0.64	194	1259	1.02	73	901	1.12
	4-D22		4-D22	L-Ex			L-Ex			240	1397	0.69
下端	5-D22	5-D22	5-D22	302	1251	0.43	226	1102	0.68	98	847	0.60
	3-D22	1-D22	3-D22	L+Ex			L+Ex			L+Ex		
				L+Ex			L+Ex			L-Ey		
[3G2] Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 247 L-Ex I'u+d= 1872*				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 250 L+Ex I'u+d= 1872*				
[3SL Y7 X5 - X10]				Ldd= 1668 Ld= 3683 QL= 82 QDd= -84 L+Ex I'd+d= 1322				Ldd= 1668 Ld= 3683 QL= 85 QDd= -81 L-Ey I'd+d= 1322				
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端				
B×D	450×750	450×750	450×750	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	5-D22	5-D22	5-D22	258	1449	0.66	116	1028	1.02	113	1020	1.04
	4-D22		4-D22	L-Ex			L-Ex			258	1450	0.67
下端	5-D22	5-D22	5-D22	199	1047	0.26	154	958	0.49	149	948	0.48
	3-D22	1-D22	3-D22	L+Ex			L+Ex			L+Ex		
				L+Ex			L+Ex			L-Ey		
[3G2] Lo= 5650				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 241 L-Ex I'u+d= 1939*				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 243 L+Ex I'u+d= 1939*				
[3SL Y7 X10 - X15]				Ldd= 1743 Ld= 3908 QL= 85 QDd= -73 L+Ex I'd+d= 1360				Ldd= 1743 Ld= 3908 QL= 86 QDd= -71 L-Ey I'd+d= 1360				
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端				
B×D	450×750	450×750	450×750	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	5-D22	5-D22	5-D22	261	1458	0.64	111	1013	1.01	118	1033	1.01
	4-D22		4-D22	L-Ex			L-Ex			266	1473	0.65
下端	5-D22	5-D22	5-D22	190	1031	0.23	155	960	0.43	158	967	0.43
	3-D22	1-D22	3-D22	L+Ex			L+Ex			L+Ex		
				L+Ex			L+Ex			L-Ey		

【断面検定表】 (5/8)

[3G2] Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 277 L-Ex I'u+d= 1872* Idd= 1668 Ld= 3683 QL= 94 QDd= -90 L+Ex I'd+d= 1322	Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 256 L+Ex I'u+d= 1872* Idd= 1668 Ld= 3683 QL= 73 QDd= -111 L-Ex I'd+d= 1322
[3SL Y7 X15 - X21]					
左端 中央 右端					
B×D	450×750	450×750	450×750		
上端	5-D22	5-D22	5-D22		
下端	4-D22	5-D22	4-D22		
	5-D22	5-D22	5-D22		
	3-D22	1-D22	3-D22		
[3G11] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 279 L-Ey I'u+d= 1759 Idd= 7050 Ld= QL= 132 QDd= -15 L+Ey I'd+d=	Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 286 L+Ey I'u+d= 1759 Idd= 7050 Ld= QL= 139 QDd= -8 L-Ey I'd+d=
[3SL X0 Y0 - Y7]					
左端 中央 右端					
B×D	450×850	450×850	450×850		
上端	5-D25	5-D25	5-D25		
下端	2-D25	5-D25	2-D25		
	5-D25	5-D25	5-D25		
[3G12] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 306 L-Ey I'u+d= 2074 Idd= 7050 Ld= QL= 148 QDd= -11 L+Ey I'd+d=	Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 325 L+Ey I'u+d= 2074 Idd= 7050 Ld= QL= 167 QDd= 9 L-Ey I'd+d=
[3SL X5 Y0 - Y7]					
左端 中央 右端					
B×D	450×850	450×850	450×850		
上端	5-D25	5-D25	5-D25		
下端	3-D25	5-D25	3-D25		
	5-D25	5-D25	5-D25		
[3G12] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 302 L-Ey I'u+d= 2074 Idd= 7050 Ld= QL= 154 QDd= 5 L+Ey I'd+d=	Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 301 L+Ey I'u+d= 2074 Idd= 7050 Ld= QL= 152 QDd= 3 L-Ey I'd+d=
[3SL X10 Y0 - Y7]					
左端 中央 右端					
B×D	450×850	450×850	450×850		
上端	5-D25	5-D25	5-D25		
下端	3-D25	5-D25	3-D25		
	5-D25	5-D25	5-D25		
[3G12] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 290 L-Ey I'u+d= 2074 Idd= 7050 Ld= QL= 153 QDd= 16 L+Ey I'd+d=	Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 289 L+Ey I'u+d= 2074 Idd= 7050 Ld= QL= 152 QDd= 16 L-Ey I'd+d=
[3SL X15 Y0 - Y7]					
左端 中央 右端					
B×D	450×850	450×850	450×850		
上端	5-D25	5-D25	5-D25		
下端	3-D25	5-D25	3-D25		
	5-D25	5-D25	5-D25		
[3G13] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 322 L-Ey I'u+d= 1633 Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 143 QDd= -37 L+Ey I'd+d= 1663	Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 322 L+Ey I'u+d= 1633 Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 143 QDd= -37 L-Ey I'd+d= 1663
[3SL X21 Y0 - Y7]					
左端 中央 右端					
B×D	500×850	500×850	500×850		
上端	6-D25	6-D25	6-D25		
下端	2-D25	6-D25	2-D25		
	6-D25	6-D25	6-D25		
	2-D25	2-D25	2-D25		
コンクリート				鉄筋 D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295]	
Fc 24.0				D19-D25 [SD345]	
(普通)				D29-D51 [SD390]	
fa (上端筋)					
fa (その他)					
長期 短期					
1.54 2.31					
2.31 3.47					
[2G1] Lo= 5250				Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 167 L-Ex I'u+d= 1262 Idd= 5250 Ld= QL= 51 QDd= -65 L+Ex I'd+d=	Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 170 L+Ex I'u+d= 1262 Idd= 5250 Ld= QL= 55 QDd= -62 L-Ey I'd+d=
[2SL Y0 X0 - X5]					
左端 中央 右端					
B×D	350×800	350×800	350×800		
上端	4-D22	4-D22	4-D22		
下端	1-D22	4-D22	1-D22		
	4-D22	4-D22	4-D22		
[2G1] Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 158 L-Ex I'u+d= 1272 Idd= 5350 Ld= QL= 55 QDd= -49 L+Ex I'd+d=	Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 159 L+Ex I'u+d= 1272 Idd= 5350 Ld= QL= 56 QDd= -48 L-Ey I'd+d=
[2SL Y0 X5 - X10]					
左端 中央 右端					
B×D	350×800	350×800	350×800		
上端	4-D22	4-D22	4-D22		
下端	1-D22	4-D22	1-D22		
	4-D22	4-D22	4-D22		
[2G1] Lo= 5650				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 154 L-Ex I'u+d= 1302 Idd= 5650 Ld= QL= 59 QDd= -38 L+Ex I'd+d=	Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 155 L+Ex I'u+d= 1302 Idd= 5650 Ld= QL= 59 QDd= -37 L-Ey I'd+d=
[2SL Y0 X10 - X15]					
左端 中央 右端					
B×D	350×800	350×800	350×800		
上端	4-D22	4-D22	4-D22		
下端	1-D22	4-D22	1-D22		
	4-D22	4-D22	4-D22		

【断面検定表】 (6/8)

[2G1] Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 171 L-Ex I' u+d= 1272				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 167 L+Ex I' u+d= 1272			
[2SL Y0 X15 - X21]				Idd= 5350 Ld= 5350 QL= 58 QDd= -57 L+Ex I' d+d=				Idd= 5350 Ld= 5350 QL= 54 QDd= -60 L-Ex I' d+d=			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	350×800	350×800	350×800	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	4-D22	4-D22	4-D22	288 1592 0.76	78 968 0.84			100 1034 0.81	299 1625 0.74		
	1-D22		1-D22	L-Ex	L-Ex			L+Ex	L+Ex		
下端	4-D22	4-D22	4-D22	232 1165 0.33					271 1243 0.35		
				L+Ex					L-Ex		
[2G2] Lo= 5250				Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 295 L-Ex I' u+d= 1784*				Idu= 1643 Lu= 3608 lend= 0 QDu= 320 L+Ex I' u+d= 1784*			
[2SL Y7 X0 - X5]				Idd= 1643 Ld= 3608 QL= 60 QDd= -176 L+Ex I' d+d= 1287				Idd= 1643 Ld= 3608 QL= 85 QDd= -152 L-Ex I' d+d= 1287			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	500×800	500×800	500×800	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	6-D22	6-D22	6-D22	309 1653* 0.66	194 1310 1.00			65 926 1.09	247 1468 0.72		
	4-D22		4-D22	L-Ex	L-Ex			L+Ex	L+Ex		
下端	6-D22	6-D22	6-D22	317 1333 0.46	231 1162 0.68			93 888 0.60	192 1084 0.39		
	3-D22	1-D22	3-D22	L+Ex	L+Ex			L-Ex	L-Ex		
[2G2] Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 273 L-Ex I' u+d= 1804*				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 275 L+Ex I' u+d= 1804*			
[2SL Y7 X5 - X10]				Idd= 1668 Ld= 3683 QL= 88 QDd= -99 L+Ex I' d+d= 1298				Idd= 1668 Ld= 3683 QL= 89 QDd= -97 L-Ex I' d+d= 1298			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	500×800	500×800	500×800	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	6-D22	6-D22	6-D22	238 1441 0.61	98 1024 0.89			107 1052 0.89	244 1459 0.62		
	4-D22		4-D22	L-Ex	L-Ex			L+Ex	L+Ex		
下端	6-D22	6-D22	6-D22	181 1063 0.26	129 959 0.45			137 976 0.44	188 1075 0.26		
	3-D22	1-D22	3-D22	L+Ex	L+Ex			L-Ex	L-Ex		
[2G2] Lo= 5650				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 265 L-Ex I' u+d= 1864*				Idu= 1743 Lu= 3908 lend= 0 QDu= 266 L+Ex I' u+d= 1864*			
[2SL Y7 X10 - X15]				Idd= 1743 Ld= 3908 QL= 90 QDd= -86 L+Ex I' d+d= 1331				Idd= 1743 Ld= 3908 QL= 91 QDd= -85 L-Ex I' d+d= 1331			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	500×800	500×800	500×800	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	6-D22	6-D22	6-D22	245 1462 0.59	104 1041 0.86			98 1024 0.87	243 1456 0.60		
	4-D22		4-D22	L-Ex	L-Ex			L+Ex	L+Ex		
下端	6-D22	6-D22	6-D22	183 1066 0.23	142 984 0.40			134 970 0.39	176 1052 0.22		
	3-D22	1-D22	3-D22	L+Ex	L+Ex			L-Ex	L-Ex		
[2G2] Lo= 5350				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 331 L-Ex I' u+d= 1804*				Idu= 1668 Lu= 3683 lend= 0 QDu= 307 L+Ex I' u+d= 1804*			
[2SL Y7 X15 - X21]				Idd= 1668 Ld= 3683 QL= 100 QDd= -131 L+Ex I' d+d= 1298				Idd= 1668 Ld= 3683 QL= 77 QDd= -155 L-Ex I' d+d= 1298			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	500×800	500×800	500×800	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	6-D22	6-D22	6-D22	256 1494 0.74	61 914 1.10			185 1282 1.01	311 1658 0.69		
	4-D22		4-D22	L-Ex	L-Ex			L+Ex	L+Ex		
下端	6-D22	6-D22	6-D22	183 1066 0.34	100 902 0.56			239 1177 0.63	313 1324 0.40		
	3-D22	1-D22	3-D22	L+Ex	L+Ex			L-Ex	L-Ex		
[2G11] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 330 L-Ey I' u+d= 1683				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 350 L+Ey I' u+d= 1683			
[2SL X0 Y0 - Y7]				Idd= 7050 Ld= 7050 QL= 152 QDd= -27 L+Ex I' d+d=				Idd= 7050 Ld= 7050 QL= 172 QDd= -7 L-Ex I' d+d=			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	500×900	500×900	500×900	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	6-D25	6-D25	6-D25	298 1808 0.74	65 1021 0.82			66 1023 0.88	299 1812 0.78		
	2-D25		2-D25	L-Ey	L-Ey			L+Ey	L+Ey		
下端	6-D25	6-D25	6-D25	186 1250 0.08					184 1247 0.02		
				L+Ey					L-Ey		
[2G12] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 352 L-Ey I' u+d= 1683				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 383 L+Ey I' u+d= 1683			
[2SL X5 Y0 - Y7]				Idd= 7050 Ld= 7050 QL= 160 QDd= -33 L+Ex I' d+d=				Idd= 7050 Ld= 7050 QL= 191 QDd= -2 L-Ex I' d+d=			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	500×900	500×900	500×900	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	6-D25	6-D25	6-D25	325 1899 0.79	51 974 0.93			54 982 0.99	330 1916 0.86		
	2-D25		2-D25	L-Ey	L-Ey			L+Ey	L+Ey		
下端	6-D25	6-D25	6-D25	196 1272 0.10					189 1257 0.01		
				L+Ey					L-Ey		
[2G12] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 342 L-Ey I' u+d= 1683				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 340 L+Ey I' u+d= 1683			
[2SL X10 Y0 - Y7]				Idd= 7050 Ld= 7050 QL= 159 QDd= -25 L+Ex I' d+d=				Idd= 7050 Ld= 7050 QL= 157 QDd= -28 L-Ex I' d+d=			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	500×900	500×900	500×900	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	6-D25	6-D25	6-D25	311 1852 0.77	44 950 0.90			43 946 0.89	308 1842 0.76		
	2-D25		2-D25	L-Ey	L-Ey			L+Ey	L+Ey		
下端	6-D25	6-D25	6-D25	186 1250 0.08					189 1259 0.08		
				L+Ey					L-Ey		
[2G12] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 330 L-Ey I' u+d= 1683				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 329 L+Ey I' u+d= 1683			
[2SL X15 Y0 - Y7]				Idd= 7050 Ld= 7050 QL= 158 QDd= -14 L+Ex I' d+d=				Idd= 7050 Ld= 7050 QL= 157 QDd= -15 L-Ex I' d+d=			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	500×900	500×900	500×900	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	6-D25	6-D25	6-D25	296 1801 0.74	36 923 0.86			36 921 0.86	294 1796 0.74		
	2-D25		2-D25	L-Ey	L-Ey			L+Ey	L+Ey		
下端	6-D25	6-D25	6-D25	168 1211 0.04					170 1214 0.05		
				L+Ey					L-Ey		
[2G13] Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 383 L-Ey I' u+d= 1585				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 384 L+Ey I' u+d= 1585			
[2SL X21 Y0 - Y7]				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 159 QDd= -67 L+Ex I' d+d= 1273				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 159 QDd= -66 L-Ex I' d+d= 1273			
左端 中央 右端				1/4				3/4			
B×D	650×900	650×900	650×900	σ_t lend+ld τ_a	σ_t ld τ_a			σ_t ld τ_a	σ_t lend+ld τ_a		
上端	7-D25	7-D25	7-D25	309 1847 0.76	67 1026 0.83			67 1027 0.84	310 1849 0.76		
	2-D25		2-D25	L-Ey	L-Ey			L+Ey	L+Ey		
下端	7-D25	7-D25	7-D25	202 1287 0.15	178 1233 0.25			178 1232 0.25	201 1285 0.15		
	1-D25		1-D25	L+Ey	L+Ey			L-Ey	L-Ey		

【断面検定表】 (7/8)

コンクリート			長期	短期	鉄筋			D10-D16 [SD295A]			R9 -R32 [SR295]					
Fc 24.0			1.54	2.31				D19-D25 [SD345]								
(普通)			fa (上端筋)	fa (その他)				D29-D51 [SD390]								
[1G1]			Lo= 5350													
[1SL Y0 X5 - X10]			左端 中央 右端													
B×D 500×1700 500×1700 500×1700			上端 4-D25 4-D25 4-D25													
下端 4-D25 4-D25 4-D25																
			1-D25 1-D25 1-D25													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex 139 1904 0.27													
			L+Ex													
			L-Ex													

【断面検定表】 (8/8)

[1G12]				Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 676 L-Ey I' u+d= 2473*				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 751 L+Ey I' u+d= 2473*			
[1SL X5 YO - Y7]				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 270 QDd= -138 L+Ey I' d+d= 2126				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 345 QDd= -62 L-Ey I' d+d= 2126							
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端							
B×D	600×1700	600×1700	600×1700	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	5-D25	5-D25	5-D25	285	2555*	0.76	26	1677	0.91	26	1680	0.96	286	2560*	0.85
	3-D25	1-D25	3-D25	L-Ey			L-Ey			L+Ey			L+Ey		
下端	5-D25	5-D25	5-D25	250	2185*	0.18	237	2156	0.29	237	2155	0.35	249	2182*	0.08
	2-D25	1-D25	2-D25	L+Ey			L+Ey			L-Ey			L-Ey		
[1G12]				Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 633 L-Ey I' u+d= 2473*				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 631 L+Ey I' u+d= 2473*			
[1SL X10 YO - Y7]				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 234 QDd= -167 L+Ey I' d+d= 2126				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 232 QDd= -169 L-Ey I' d+d= 2126							
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端							
B×D	600×1700	600×1700	600×1700	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	5-D25	5-D25	5-D25	277	2527*	0.71	40	1725	0.84	39	1723	0.84	275	2522*	0.71
	3-D25	1-D25	3-D25	L-Ey			L-Ey			L+Ey			L+Ey		
下端	5-D25	5-D25	5-D25	251	2187*	0.21	219	2115	0.36	220	2117	0.36	252	2190*	0.22
	2-D25	1-D25	2-D25	L+Ey			L+Ey			L-Ey			L-Ey		
[1G12]				Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 625 L-Ey I' u+d= 2473*				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 625 L+Ey I' u+d= 2473*			
[1SL X15 YO - Y7]				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 233 QDd= -160 L+Ey I' d+d= 2126				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 232 QDd= -161 L-Ey I' d+d= 2126							
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端							
B×D	600×1700	600×1700	600×1700	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	5-D25	5-D25	5-D25	272	2510*	0.71	37	1717	0.83	37	1716	0.83	271	2508*	0.71
	3-D25	1-D25	3-D25	L-Ey			L-Ey			L+Ey			L+Ey		
下端	5-D25	5-D25	5-D25	246	2176*	0.21	217	2110	0.24	217	2111	0.24	247	2177*	0.21
	2-D25	1-D25	2-D25	L+Ey			L+Ey			L-Ey			L-Ey		
[1G13]				Lo= 7050				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 591 L-Ey I' u+d= 2914*				Idu= 2138 Lu= 4913 lend= 0 QDu= 591 L+Ey I' u+d= 2914*			
[1SL X21 YO - Y7]				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 189 QDd= -214 L+Ey I' d+d= 2629*				Idd= 2138 Ld= 4913 QL= 189 QDd= -213 L-Ey I' d+d= 2629*							
左端 中央 右端				左端 1/4				3/4 右端							
B×D	700×1700	700×1700	700×1700	σ_t	lend+ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	ld	τ_a	σ_t	lend+ld	τ_a
上端	5-D25	5-D25	5-D25	272	2512*	0.67	79	1858	0.94	79	1858	0.94	272	2512*	0.67
	3-D25	3-D25	3-D25	L-Ey			L-Ey			L+Ey			L+Ey		
下端	5-D25	5-D25	5-D25	258	2203*	0.27	233	2148	0.51	233	2147	0.50	258	2203*	0.27
	2-D25	2-D25	2-D25	L+Ey			L+Ey			L-Ey			L-Ey		

7. 6. 1. 5 RC梁たわみの検計

【記号説明】

D	: 梁のせい(中央)	MR	: 長期の右端設計用曲げモーメント
L	: 梁の有効長さ(両端の断面算定位置間の距離とします。)	MC	: 長期の中央設計用曲げモーメント
D/L	: せいと長さの判定値	MO	: 単純支持とした場合の長期荷重による中央の曲げモーメント
判定	: 平12建告1459号による検定の第2の検定を 行うかどうかの判定 D/L>1/10ならOK。	δ	: 等分布荷重によるラーメン架構梁の最大たわみ (変形増大係数を乗じた値)
I	: 断面2次モーメント	δ/L	: 最大たわみの判定値
ML	: 長期の左端設計用曲げモーメント	判定	: $\delta/L \leq 1/250$ ならOK。

< RSL層 >

フレム	軸一軸	符号	D mm	L mm	D/L	判定	I cm ⁴	ML kNm	MR kNm	MC kNm	MO kNm	δ mm	δ/L	判定
Y0	X0 X5	RG1	650	5250	1/8	OK								
	X5 X10	RG1	650	5350	1/8	OK								
	X10 X15	RG1	650	5650	1/9	OK								
	X15 X21	RG1	650	5350	1/8	OK								
Y7	X0 X5	RG2	650	5250	1/8	OK								
	X5 X10	RG2	650	5350	1/8	OK								
	X10 X15	RG2	650	5650	1/9	OK								
	X15 X21	RG2	650	5350	1/8	OK								
X0	Y0 Y7	RG11	750	7050	1/9	OK								
X5	Y0 Y7	RG12	750	7050	1/9	OK								
X10	Y0 Y7	RG12	750	7050	1/9	OK								
X15	Y0 Y7	RG12	750	7050	1/9	OK								
X21	Y0 Y7	RG13	750	7050	1/9	OK								

< 4SL層 >

フレム	軸一軸	符号	D mm	L mm	D/L	判定	I cm ⁴	ML kNm	MR kNm	MC kNm	MO kNm	δ mm	δ/L	判定
Y0	X0 X5	4G1	700	5250	1/8	OK								
	X5 X10	4G1	700	5350	1/8	OK								
	X10 X15	4G1	700	5650	1/8	OK								
	X15 X21	4G1	700	5350	1/8	OK								
Y7	X0 X5	4G2	700	5250	1/8	OK								
	X5 X10	4G2	700	5350	1/8	OK								
	X10 X15	4G2	700	5650	1/8	OK								
	X15 X21	4G2	700	5350	1/8	OK								
X0	Y0 Y7	4G11	800	7050	1/9	OK								
X5	Y0 Y7	4G12	800	7050	1/9	OK								
X10	Y0 Y7	4G12	800	7050	1/9	OK								

フレーム	軸一軸		符号	D mm	L mm	D/L	判定	I cm ⁴	ML kNm	MR kNm	MC kNm	MO kNm	δ mm	δ/L	判定
X15	Y0	Y7	4G12	800	7050	1/9	OK								
X21	Y0	Y7	4G13	800	7050	1/9	OK								

< 3SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	D mm	L mm	D/L	判定	I cm ⁴	ML kNm	MR kNm	MC kNm	MO kNm	δ mm	δ/L	判定
Y0	X0	X5	3G1	750	5250	1/7	OK								
	X5	X10	3G1	750	5350	1/7	OK								
	X10	X15	3G1	750	5650	1/8	OK								
	X15	X21	3G1	750	5350	1/7	OK								
Y7	X0	X5	3G2	750	5250	1/7	OK								
	X5	X10	3G2	750	5350	1/7	OK								
	X10	X15	3G2	750	5650	1/8	OK								
	X15	X21	3G2	750	5350	1/7	OK								
X0	Y0	Y7	3G11	850	7050	1/8	OK								
X5	Y0	Y7	3G12	850	7050	1/8	OK								
X10	Y0	Y7	3G12	850	7050	1/8	OK								
X15	Y0	Y7	3G12	850	7050	1/8	OK								
X21	Y0	Y7	3G13	850	7050	1/8	OK								

< 2SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	D mm	L mm	D/L	判定	I cm ⁴	ML kNm	MR kNm	MC kNm	MO kNm	δ mm	δ/L	判定
Y0	X0	X5	2G1	800	5250	1/7	OK								
	X5	X10	2G1	800	5350	1/7	OK								
	X10	X15	2G1	800	5650	1/7	OK								
	X15	X21	2G1	800	5350	1/7	OK								
Y7	X0	X5	2G2	800	5250	1/7	OK								
	X5	X10	2G2	800	5350	1/7	OK								
	X10	X15	2G2	800	5650	1/7	OK								
	X15	X21	2G2	800	5350	1/7	OK								
X0	Y0	Y7	2G11	900	7050	1/8	OK								
X5	Y0	Y7	2G12	900	7050	1/8	OK								
X10	Y0	Y7	2G12	900	7050	1/8	OK								
X15	Y0	Y7	2G12	900	7050	1/8	OK								
X21	Y0	Y7	2G13	900	7050	1/8	OK								

< 1SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	D mm	L mm	D/L	判定	I cm ⁴	ML kNm	MR kNm	MC kNm	MO kNm	δ mm	δ/L	判定
Y0	X0	X5	1G1A	1700	5250	1/3	OK								
	X5	X10	1G1	1700	5350	1/3	OK								
	X10	X15	1G1	1700	5650	1/3	OK								
	X15	X21	1G1A	1700	5350	1/3	OK								
Y7	X0	X5	1G2A	1700	5250	1/3	OK								
	X5	X10	1G2C	1700	5350	1/3	OK								
	X10	X15	1G2	1700	5650	1/3	OK								
	X15	X21	1G2B	1700	5350	1/3	OK								
X0	Y0	Y7	1G11	1700	7050	1/4	OK								
X5	Y0	Y7	1G12	1700	7050	1/4	OK								
X10	Y0	Y7	1G12	1700	7050	1/4	OK								
X15	Y0	Y7	1G12	1700	7050	1/4	OK								
X21	Y0	Y7	1G13	1700	7050	1/4	OK								

7.7 耐震壁の断面検定表

該当するデータはありません。

7.8 プレースの断面検定表

該当するデータはありません。

7.9 柱・梁接合部の断面検定表

7.9.1 RC造

- ・短期時の検定(RC規準)をルート1, 2-1, 2-2の場合行う。(ト形L形の許容せん断力低減係数 1.00)

設計用せん断力

$$QDj = \min \{ \sum (My/j) \cdot (1-\xi), QD \cdot (1-\xi) / \xi \} \quad QDj \text{の割増率 } \alpha = 1.00$$

- ・終局時の検定(基準解説書)をルート2-3の場合のみ行う。(柱有効せい係数 0.75)

設計用せん断力

$$QD = \alpha \cdot (Tu + Tu' - Qcu) \quad \text{割増率 } \alpha = 1.10$$

- ・通し配筋定着の検討(基準解説書)をする。

7.9.1.3 RC接合部(通し配筋定着)の断面検定表

【記号説明】

方向 : 接合部の検討方向

形状 : 十字形、T形、ト形、L形 検討方向に耐震壁が取り付く場合、“壁”を表示します。

梁符号 : 左右の梁符号 複数の梁が取り付く場合、検定結果が一番厳しくなる組み合わせを表示します。

位置 : 主筋配置位置 検定結果が一番厳しくなる位置を表示します。

Fc : コンクリート設計基準強度

D : 柱せい

fs : 梁主筋の短期許容引張応力度

d : 梁主筋径(呼び径)

【断面検定表】 (1/2)

層	X軸	Y軸	方向	形状	梁符号		位置	Fc N/mm ²	D mm	fs N/mm ²	d mm	fs 3.6(1.5+0.1Fc) < D/d	
					左	右							
RSL	X0	Y0	x y	L L									
	X5	Y0	x y	T L	RG1	RG1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X10	Y0	x y	T L	RG1	RG1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X15	Y0	x y	T L	RG1	RG1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X21	Y0	x y	L L									
	X0	Y7	x y	L L									
	X5	Y7	x y	T L	RG2	RG2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X10	Y7	x y	T L	RG2	RG2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X15	Y7	x y	T L	RG2	RG2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X21	Y7	x y	L L									
4SL	X0	Y0	x y	ト ト									
	X5	Y0	x y	十 ト	4G1	4G1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X10	Y0	x y	十 ト	4G1	4G1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X15	Y0	x y	十 ト	4G1	4G1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X21	Y0	x y	ト ト									
	X0	Y7	x y	ト ト									
	X5	Y7	x y	十 ト	4G2	4G2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X10	Y7	x y	十 ト	4G2	4G2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X15	Y7	x y	十 ト	4G2	4G2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
	X21	Y7	x y	ト ト									
3SL	X0	Y0	x	ト									

【断面検定表】 (2/2)

層	X軸	Y軸	方向	形状	梁符号		位置	Fc N/mm2	D mm	fs N/mm2	d mm	fs 3.6(1.5+0.1Fc) < D/d	
					左	右							
3SL	X0	Y0	y	ト									
	X5	Y0	x	十	3G1	3G1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
			y	ト									
	X10	Y0	x	十	3G1	3G1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
			y	ト									
	X15	Y0	x	十	3G1	3G1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
			y	ト									
	X21	Y0	x	ト									
			y	ト									
	X0	Y7	x	ト									
			y	ト									
	X5	Y7	x	十	3G2	3G2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
2SL			y	ト									
	X10	Y7	x	十	3G2	3G2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
			y	ト									
	X15	Y7	x	十	3G2	3G2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
			y	ト									
	X21	Y7	x	ト									
			y	ト									
	X0	Y0	x	ト									
			y	ト									
	X5	Y0	x	十	2G1	2G1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
			y	ト									
	X10	Y0	x	十	2G1	2G1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
1SL			y	ト									
	X15	Y0	x	十	2G1	2G1	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
			y	ト									
	X21	Y0	x	ト									
			y	ト									
	X0	Y7	x	ト									
			y	ト									
	X5	Y7	x	十	2G2	2G2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
			y	ト									
	X10	Y7	x	十	2G2	2G2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
			y	ト									
	X15	Y7	x	十	2G2	2G2	上端1	24.0	750	345.0	22	24.6	34.1
1SL			y	ト									
	X21	Y7	x	ト									
			y	ト									
	X0	Y0	x	ト									
			y	ト									
	X5	Y0	x	ト	1G1A	1G1	上端1	24.0	750	345.0	25	24.6	30.0
			y	ト									
	X10	Y0	x	ト	1G1	1G1	上端1	24.0	750	345.0	25	24.6	30.0
			y	ト									
	X15	Y0	x	ト	1G1	1G1A	上端1	24.0	750	345.0	25	24.6	30.0
			y	ト									
	X21	Y0	x	ト									
1SL			y	ト									
	X0	Y7	x	ト									
			y	ト									
	X5	Y7	x	ト	1G2A	1G2C	上端1	24.0	750	345.0	25	24.6	30.0
			y	ト									
	X10	Y7	x	ト	1G2C	1G2	上端1	24.0	750	345.0	25	24.6	30.0
			y	ト									
	X15	Y7	x	ト	1G2	1G2B	上端1	24.0	750	345.0	25	24.6	30.0
1SL			y	ト									
	X21	Y7	x	ト									
1SL			y	ト									
	X21	Y7	x	ト									

7.10 柱脚の断面検定表

該当するデータはありません。

7.11 柱はり耐力比図(冷間成形角形鋼管)

該当するデータはありません。

§ 8 壁量・柱量

ルート1 (1)式 $\geq ZIWA_i$ 【RC造】 (1)式 $= \Sigma 2.5 \alpha Aw + \Sigma 0.7 \alpha Ac + \Sigma 0.7 \alpha Aw'$
 ルート2-1 (1)式 $\geq 0.75ZIWA_i$ (2)式 $= \Sigma 1.8 \alpha Aw + \Sigma 1.8 \alpha Ac$
 ルート2-2 (2)式 $\geq ZIWA_i$

α : コンクリートの設計基準強度による割増係数

< X加力 >

階	主体構造	ΣAw mm ² *10 ^{^3}	ΣAc mm ² *10 ^{^3}	$\Sigma Aw'$ mm ² *10 ^{^3}	$\Sigma \alpha Aw$ mm ² *10 ^{^3}	$\Sigma \alpha Ac$ mm ² *10 ^{^3}	$\Sigma \alpha Aw'$ mm ² *10 ^{^3}	(1)式 kN	(2)式 kN	ZIWA _i kN	0.75ZIWA _i kN
4F	RC	0	5625	401	0	6496	463	4871	11692	4338	3254
3F	RC	0	5625	401	0	6496	463	4871	11692	7270	5453
2F	RC	0	5625	401	0	6496	463	4871	11692	9640	7230
1F	RC	0	5625	1661	0	6496	1918	5889	11692	11583	8687

< Y加力 >

階	主体構造	ΣAw mm ² *10 ^{^3}	ΣAc mm ² *10 ^{^3}	$\Sigma Aw'$ mm ² *10 ^{^3}	$\Sigma \alpha Aw$ mm ² *10 ^{^3}	$\Sigma \alpha Ac$ mm ² *10 ^{^3}	$\Sigma \alpha Aw'$ mm ² *10 ^{^3}	(1)式 kN	(2)式 kN	ZIWA _i kN	0.75ZIWA _i kN
4F	RC	0	5625	0	0	6496	0	4547	11692	4338	3254
3F	RC	0	5625	0	0	6496	0	4547	11692	7270	5453
2F	RC	0	5625	0	0	6496	0	4547	11692	9640	7230
1F	RC	0	5625	360	0	6496	416	4838	11692	11583	8687

§ 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 (柱の柱頭と柱脚の高さの差)
 X軸Y軸 : 層間変形角が最大となる箇所
 δx : 最大層間変位 (X方向成分)
 δy : 最大層間変位 (Y方向成分)
 δ : 最大層間変位 (加力方向成分)

< X方向正加力 >

階	X軸	Y軸	柱構造	階高 mm	δx mm	δy mm	δ mm	最大層間変形角
4F	X0	Y0	RC	3700	1.9419	-0.4753	1.9419	1/ 1905
3F	X0	Y0	RC	3700	2.4859	-0.7189	2.4859	1/ 1488
2F	X0	Y0	RC	3700	2.9002	-0.7179	2.9002	1/ 1275
1F	X0	Y0	RC	4100	2.9476	-0.3676	2.9476	1/ 1390

< X方向負加力 >

階	X軸	Y軸	柱構造	階高 mm	δx mm	δy mm	δ mm	最大層間変形角
4F	X0	Y0	RC	3700	-1.9419	0.4753	-1.9419	1/ 1905
3F	X0	Y0	RC	3700	-2.4859	0.7189	-2.4859	1/ 1488
2F	X0	Y0	RC	3700	-2.9002	0.7179	-2.9002	1/ 1275
1F	X0	Y0	RC	4100	-2.9476	0.3676	-2.9476	1/ 1390

< Y方向正加力 >

階	X軸	Y軸	柱構造	階高 mm	δx mm	δy mm	δ mm	最大層間変形角
4F	X0	Y0	RC	3700	-0.1838	3.0315	3.0315	1/ 1220
3F	X0	Y0	RC	3700	-0.2389	4.1150	4.1150	1/ 899
2F	X0	Y0	RC	3700	-0.2494	4.5299	4.5299	1/ 816
1F	X0	Y0	RC	4100	-0.1411	3.8937	3.8937	1/ 1052

< Y方向負加力 >

階	X軸	Y軸	柱構造	階高 mm	δx mm	δy mm	δ mm	最大層間変形角
4F	X0	Y0	RC	3700	0.1838	-3.0315	-3.0315	1/ 1220
3F	X0	Y0	RC	3700	0.2389	-4.1150	-4.1150	1/ 899
2F	X0	Y0	RC	3700	0.2494	-4.5299	-4.5299	1/ 816
1F	X0	Y0	RC	4100	0.1411	-3.8937	-3.8937	1/ 1052

9.2 剛性率

Q : 鉛直部材の負担せん断力の総和 rs : 剛心位置の層間変形角の逆数
 K : 鉛直部材の水平剛性の総和 rs平均 : rsの相加平均
 δ : 剛心位置の層間変位 Rs : 剛性率
 h : 当該階の標準階高 Fs : 形状特性係数

(1) 雑壁を考慮した場合

< X正Y正 >

< X加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	528.0	1.6434	3700	2252	1835	1.226	1.000
3F	RC	1453.9	713.7	2.0372	3700	1817		0.989	1.000
2F	RC	1927.9	794.9	2.4256	3700	1526		0.831	1.000
1F	RC	2316.5	1064.9	2.1754	3800	1747		0.951	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	340.3	2.5500	3700	1452	1149	1.262	1.000
3F	RC	1453.9	412.4	3.5256	3700	1050		0.913	1.000
2F	RC	1927.9	495.7	3.8900	3700	952		0.827	1.000
1F	RC	2316.5	697.6	3.3211	3800	1145		0.995	1.000

< X正Y負 >

< X加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	528.0	1.6434	3700	2252	1835	1.226	1.000
3F	RC	1453.9	713.7	2.0372	3700	1817		0.989	1.000
2F	RC	1927.9	794.9	2.4256	3700	1526		0.831	1.000
1F	RC	2316.5	1064.9	2.1754	3800	1747		0.951	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	340.3	2.5500	3700	1452	1149	1.262	1.000
3F	RC	1453.9	412.4	3.5256	3700	1050		0.913	1.000
2F	RC	1927.9	495.7	3.8900	3700	952		0.827	1.000
1F	RC	2316.5	697.6	3.3211	3800	1145		0.995	1.000

< X負Y正 >

< X加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	528.0	1.6434	3700	2252	1835	1.226	1.000
3F	RC	1453.9	713.7	2.0372	3700	1817		0.989	1.000
2F	RC	1927.9	794.9	2.4256	3700	1526		0.831	1.000
1F	RC	2316.5	1064.9	2.1754	3800	1747		0.951	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	340.3	2.5500	3700	1452	1149	1.262	1.000
3F	RC	1453.9	412.4	3.5256	3700	1050		0.913	1.000
2F	RC	1927.9	495.7	3.8900	3700	952		0.827	1.000
1F	RC	2316.5	697.6	3.3211	3800	1145		0.995	1.000

< X負Y負 >

< X加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	528.0	1.6434	3700	2252	1835	1.226	1.000
3F	RC	1453.9	713.7	2.0372	3700	1817		0.989	1.000
2F	RC	1927.9	794.9	2.4256	3700	1526		0.831	1.000
1F	RC	2316.5	1064.9	2.1754	3800	1747		0.951	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	340.3	2.5500	3700	1452	1149	1.262	1.000
3F	RC	1453.9	412.4	3.5256	3700	1050		0.913	1.000
2F	RC	1927.9	495.7	3.8900	3700	952		0.827	1.000
1F	RC	2316.5	697.6	3.3211	3800	1145		0.995	1.000

(2) 雑壁を考慮しない場合

< X正Y正 >

< X加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	492.9	1.7604	3700	2102	1643	1.279	1.000
3F	RC	1453.9	666.3	2.1823	3700	1696		1.032	1.000
2F	RC	1927.9	742.0	2.5983	3700	1425		0.866	1.000
1F	RC	2316.5	822.2	2.8175	3800	1349		0.821	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	340.3	2.5500	3700	1452	1132	1.282	1.000
3F	RC	1453.9	412.4	3.5256	3700	1050		0.927	1.000
2F	RC	1927.9	495.7	3.8900	3700	952		0.840	1.000
1F	RC	2316.5	655.6	3.5336	3800	1076		0.950	1.000

< X正Y負 >

< X加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	492.9	1.7604	3700	2102	1643	1.279	1.000
3F	RC	1453.9	666.3	2.1823	3700	1696		1.032	1.000
2F	RC	1927.9	742.0	2.5983	3700	1425		0.866	1.000
1F	RC	2316.5	822.2	2.8175	3800	1349		0.821	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	340.3	2.5500	3700	1452	1132	1.282	1.000
3F	RC	1453.9	412.4	3.5256	3700	1050		0.927	1.000
2F	RC	1927.9	495.7	3.8900	3700	952		0.840	1.000
1F	RC	2316.5	655.6	3.5336	3800	1076		0.950	1.000

< X負Y正 >

< X加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	492.9	1.7604	3700	2102	1643	1.279	1.000
3F	RC	1453.9	666.3	2.1823	3700	1696		1.032	1.000
2F	RC	1927.9	742.0	2.5983	3700	1425		0.866	1.000
1F	RC	2316.5	822.2	2.8175	3800	1349		0.821	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	340.3	2.5500	3700	1452	1132	1.282	1.000
3F	RC	1453.9	412.4	3.5256	3700	1050		0.927	1.000
2F	RC	1927.9	495.7	3.8900	3700	952		0.840	1.000
1F	RC	2316.5	655.6	3.5336	3800	1076		0.950	1.000

< X負Y負 >

< X加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	492.9	1.7604	3700	2102	1643	1.279	1.000
3F	RC	1453.9	666.3	2.1823	3700	1696		1.032	1.000
2F	RC	1927.9	742.0	2.5983	3700	1425		0.866	1.000
1F	RC	2316.5	822.2	2.8175	3800	1349		0.821	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q kN	K kN/mm	δ mm	h mm	rs	rs平均	Rs	Fs
4F	RC	867.6	340.3	2.5500	3700	1452	1132	1.282	1.000
3F	RC	1453.9	412.4	3.5256	3700	1050		0.927	1.000
2F	RC	1927.9	495.7	3.8900	3700	952		0.840	1.000
1F	RC	2316.5	655.6	3.5336	3800	1076		0.950	1.000

§ 10 偏心率

10.1 偏心率

(1) 計算条件

- ・正負加力時の相互組み合わせを行う。
- ・剛心位置の計算は理論式による。
- ・重心位置の計算は長期軸力を用いる。

【面内雑壁のn値】

- ・n値は1.0とする。

【標準柱の指定】

- ・柱の平均値とする。

(2) 雑壁を考慮した場合

gx, gy : 重心位置
 px, py : 剛心位置
 e : 偏心距離
 KR : ねじり剛性
 K : 水平剛性
 re : 弾力半径
 Re : 偏心率
 Fe : 形状特性係数

< X正Y正 >

< X加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性	ねじり剛性	弾力半径	偏心率	形状特性	主軸 方向度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m	K kN/mm	KR kNm*10 ³	re m	Re	係数 Fe	
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.590	----	1.259	528.0	33610	7.979	0.158	1.026	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	6.056	----	1.664	713.7	40638	7.546	0.221	1.235	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	6.028	----	1.607	794.9	48711	7.829	0.206	1.185	0.0
1F	RC	12.688	4.451	12.732	5.234	----	0.783	1064.9	66791	7.920	0.099	1.000	0.0

< Y加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性	ねじり剛性	弾力半径	偏心率	形状特性	主軸 方向度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m	K kN/mm	KR kNm*10 ³	re m	Re	係数 Fe	
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.590	1.107	----	340.3	33610	9.939	0.112	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	6.056	1.040	----	412.4	40638	9.927	0.105	1.000	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	6.028	1.082	----	495.7	48711	9.914	0.110	1.000	0.0
1F	RC	12.688	4.451	12.732	5.234	0.045	----	697.6	66791	9.786	0.005	1.000	0.0

< X正Y負 >

< X加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性	ねじり剛性	弾力半径	偏心率	形状特性	主軸 方向度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m	K kN/mm	KR kNm*10 ³	re m	Re	係数 Fe	
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.590	----	1.259	528.0	33610	7.979	0.158	1.026	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	6.056	----	1.664	713.7	40638	7.546	0.221	1.235	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	6.028	----	1.607	794.9	48711	7.829	0.206	1.185	0.0
1F	RC	12.688	4.451	12.732	5.234	----	0.783	1064.9	66791	7.920	0.099	1.000	0.0

< Y加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性	ねじり剛性	弾力半径	偏心率	形状特性	主軸 方向度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m	K kN/mm	KR kNm*10 ³	re m	Re	係数 Fe	
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.590	1.107	----	340.3	33610	9.939	0.112	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	6.056	1.040	----	412.4	40638	9.927	0.105	1.000	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	6.028	1.082	----	495.7	48711	9.914	0.110	1.000	0.0
1F	RC	12.688	4.451	12.732	5.234	0.045	----	697.6	66791	9.786	0.005	1.000	0.0

< X負Y正 >

< X加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.590	----	1.259	528.0	33610	7.979	0.158	1.026	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	6.056	----	1.664	713.7	40638	7.546	0.221	1.235	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	6.028	----	1.607	794.9	48711	7.829	0.206	1.185	0.0
1F	RC	12.688	4.451	12.732	5.234	----	0.783	1064.9	66791	7.920	0.099	1.000	0.0

< Y加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.590	1.107	----	340.3	33610	9.939	0.112	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	6.056	1.040	----	412.4	40638	9.927	0.105	1.000	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	6.028	1.082	----	495.7	48711	9.914	0.110	1.000	0.0
1F	RC	12.688	4.451	12.732	5.234	0.045	----	697.6	66791	9.786	0.005	1.000	0.0

< X負Y負 >

< X加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.590	----	1.259	528.0	33610	7.979	0.158	1.026	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	6.056	----	1.664	713.7	40638	7.546	0.221	1.235	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	6.028	----	1.607	794.9	48711	7.829	0.206	1.185	0.0
1F	RC	12.688	4.451	12.732	5.234	----	0.783	1064.9	66791	7.920	0.099	1.000	0.0

< Y加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.590	1.107	----	340.3	33610	9.939	0.112	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	6.056	1.040	----	412.4	40638	9.927	0.105	1.000	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	6.028	1.082	----	495.7	48711	9.914	0.110	1.000	0.0
1F	RC	12.688	4.451	12.732	5.234	0.045	----	697.6	66791	9.786	0.005	1.000	0.0

(3) 雑壁を考慮しない場合

gx, gy : 重心位置
 px, py : 剛心位置
 e : 偏心距離

KR : ねじり剛性
 K : 水平剛性
 re : 弾力半径

Re : 偏心率
 Fe : 形状特性係数

< X正Y正 >

< X加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.412	----	1.080	492.9	33373	8.229	0.132	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	5.910	----	1.518	666.3	40426	7.790	0.195	1.150	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	5.880	----	1.460	742.0	48468	8.083	0.181	1.102	0.0
1F	RC	12.688	4.451	13.291	4.996	----	0.545	822.2	62618	8.728	0.063	1.000	0.0

< Y加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.412	1.107	----	340.3	33373	9.904	0.112	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	5.910	1.040	----	412.4	40426	9.901	0.106	1.000	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	5.880	1.082	----	495.7	48468	9.890	0.110	1.000	0.0
1F	RC	12.688	4.451	13.291	4.996	0.604	----	655.6	62618	9.774	0.062	1.000	0.0

< X正Y負 >

< X加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.412	----	1.080	492.9	33373	8.229	0.132	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	5.910	----	1.518	666.3	40426	7.790	0.195	1.150	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	5.880	----	1.460	742.0	48468	8.083	0.181	1.102	0.0
1F	RC	12.688	4.451	13.291	4.996	----	0.545	822.2	62618	8.728	0.063	1.000	0.0

< Y加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.412	1.107	----	340.3	33373	9.904	0.112	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	5.910	1.040	----	412.4	40426	9.901	0.106	1.000	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	5.880	1.082	----	495.7	48468	9.890	0.110	1.000	0.0
1F	RC	12.688	4.451	13.291	4.996	0.604	----	655.6	62618	9.774	0.062	1.000	0.0

< X負Y正 >

< X加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.412	----	1.080	492.9	33373	8.229	0.132	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	5.910	----	1.518	666.3	40426	7.790	0.195	1.150	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	5.880	----	1.460	742.0	48468	8.083	0.181	1.102	0.0
1F	RC	12.688	4.451	13.291	4.996	----	0.545	822.2	62618	8.728	0.063	1.000	0.0

< Y加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.412	1.107	----	340.3	33373	9.904	0.112	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	5.910	1.040	----	412.4	40426	9.901	0.106	1.000	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	5.880	1.082	----	495.7	48468	9.890	0.110	1.000	0.0
1F	RC	12.688	4.451	13.291	4.996	0.604	----	655.6	62618	9.774	0.062	1.000	0.0

< X負Y負 >

< X加力 >

階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.412	----	1.080	492.9	33373	8.229	0.132	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	5.910	----	1.518	666.3	40426	7.790	0.195	1.150	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	5.880	----	1.460	742.0	48468	8.083	0.181	1.102	0.0
1F	RC	12.688	4.451	13.291	4.996	----	0.545	822.2	62618	8.728	0.063	1.000	0.0

< Y加力 >

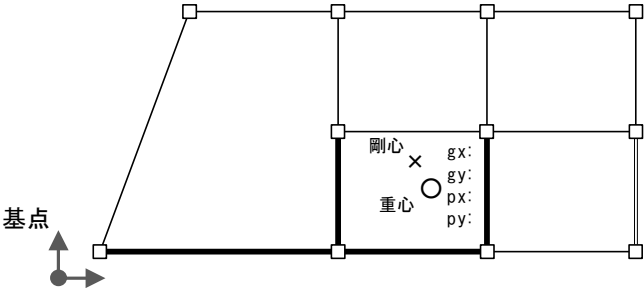
階	主体構造	重心		剛心		偏心距離		水平剛性 K kN/mm	ねじり剛性 KR kNm*10 ³	弾力半径 re m	偏心率 Re	形状特性 係数 Fe	主軸 方向 度
		gx m	gy m	px m	py m	ex m	ey m						
4F	RC	12.708	4.332	13.814	5.412	1.107	----	340.3	33373	9.904	0.112	1.000	0.0
3F	RC	12.723	4.393	13.763	5.910	1.040	----	412.4	40426	9.901	0.106	1.000	0.0
2F	RC	12.731	4.421	13.813	5.880	1.082	----	495.7	48468	9.890	0.110	1.000	0.0
1F	RC	12.688	4.451	13.291	4.996	0.604	----	655.6	62618	9.774	0.062	1.000	0.0

10.2 重心・剛心図

<見下げ>

[S=自動スケール]

【凡例】



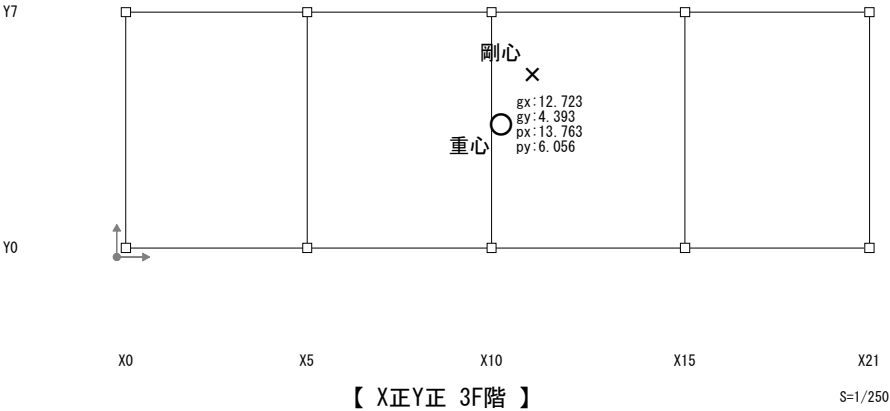
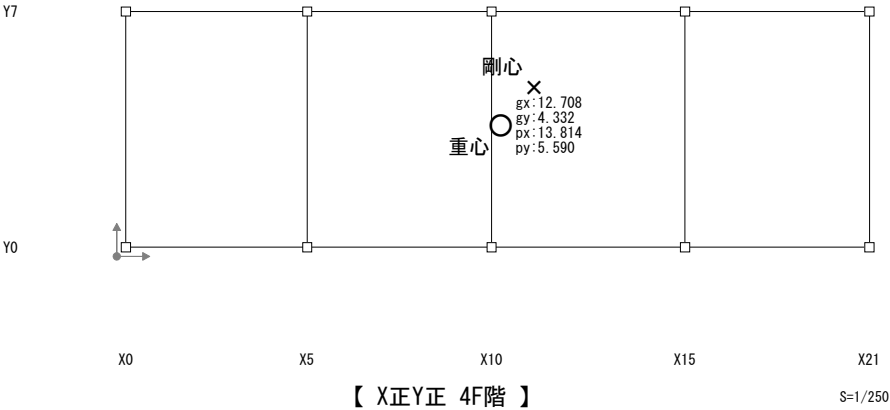
【重心剛心図の記号】

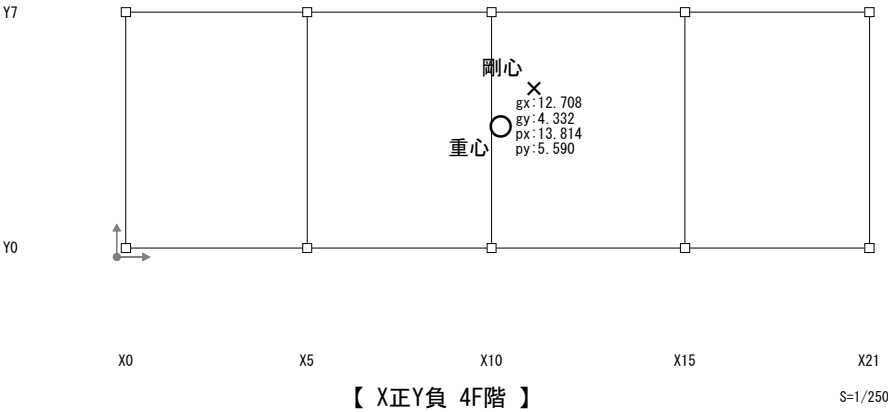
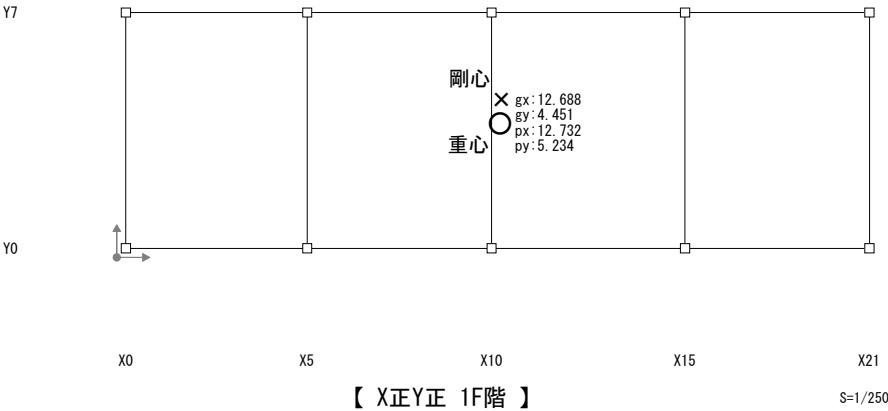
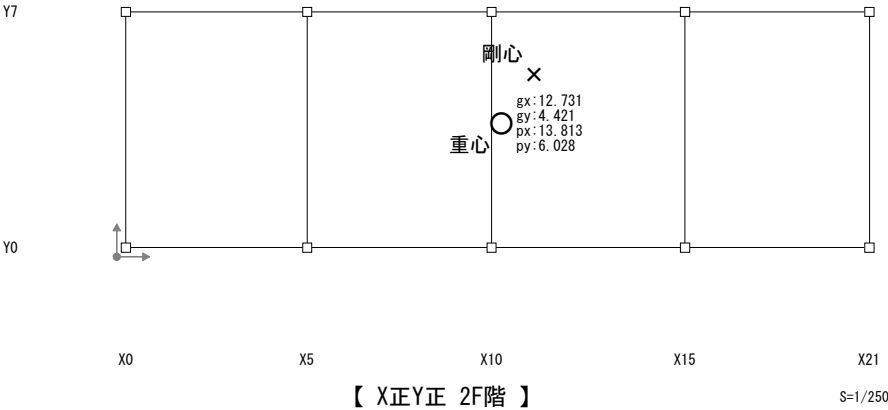
記号	内容	単位
○	重心	
×	剛心	
gx	X方向重心位置	m
gy	Y方向重心位置	m
px	X方向剛心位置	m
py	Y方向剛心位置	m

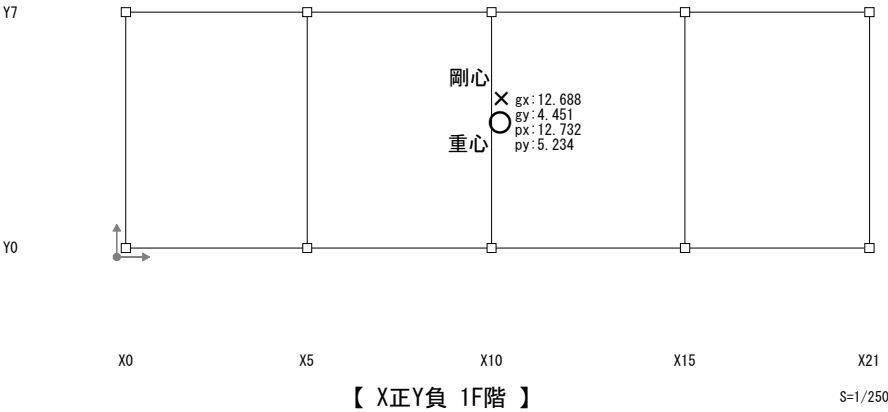
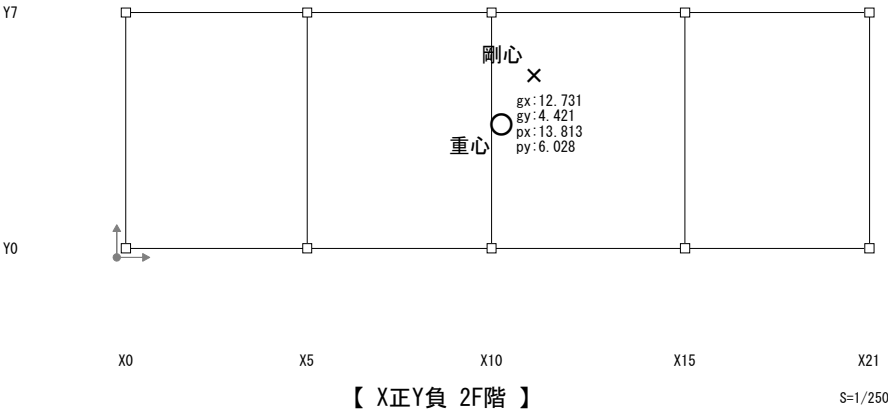
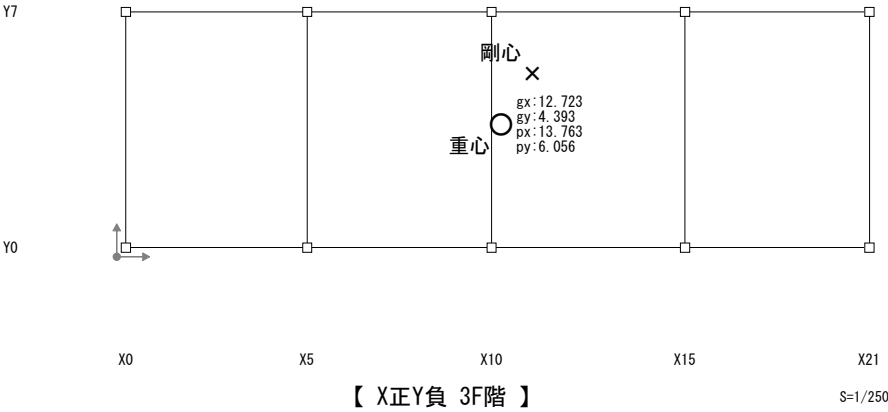
【平面図共通事項】

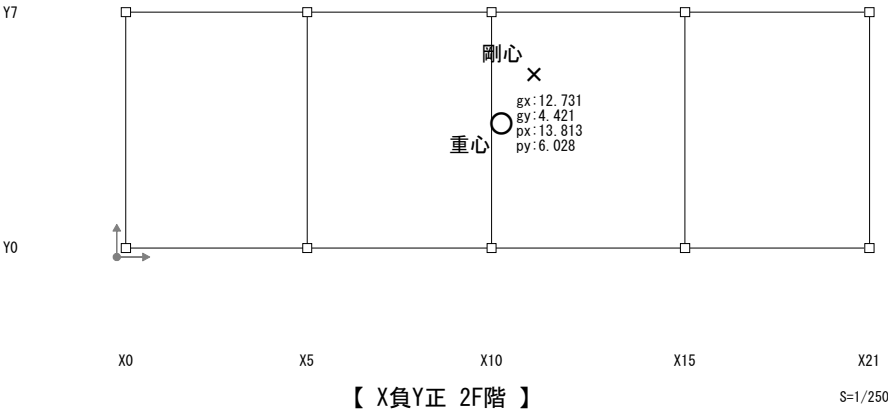
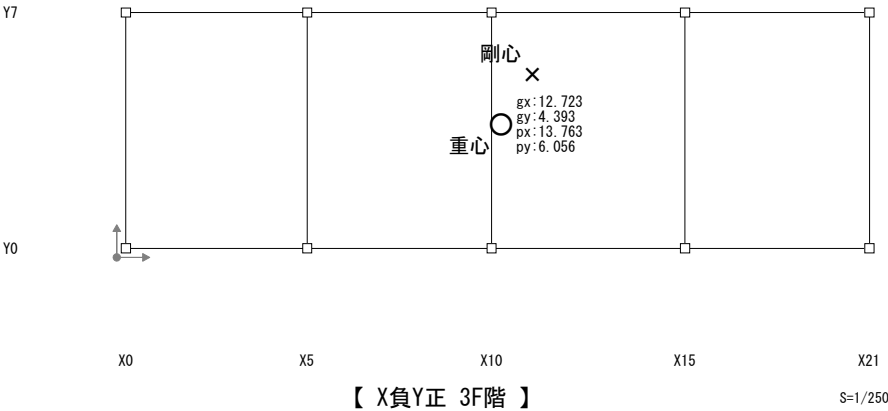
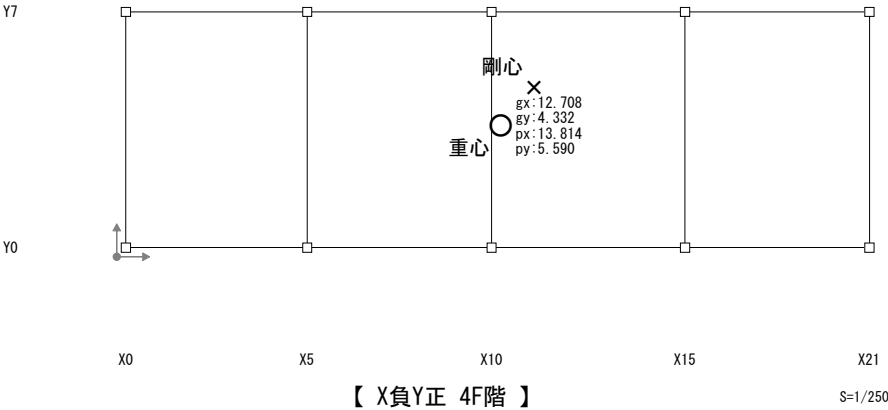
- ※ 重心、剛心位置は、基点から計測します。
特殊形状を考慮しない最も若いX軸と最も若いY軸の交点(通り心)を基点とします。
- ※ 壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。
- ※ 剛床毎に外力分布を求めるとした場合、記号の後に[多剛床の指定]で登録した番号が付きます。

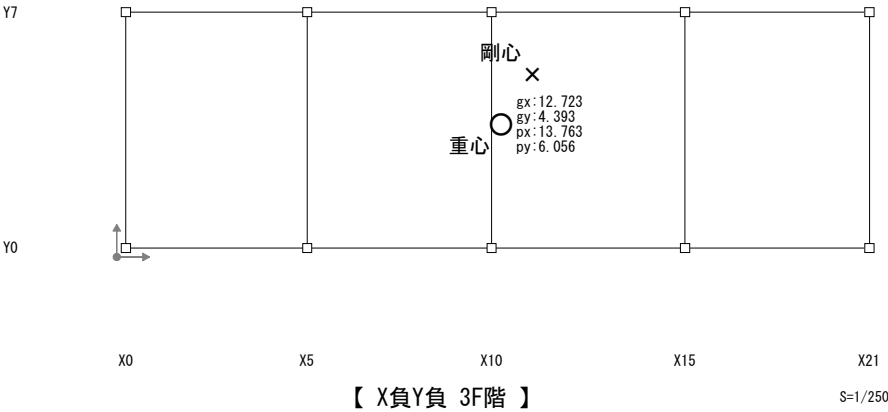
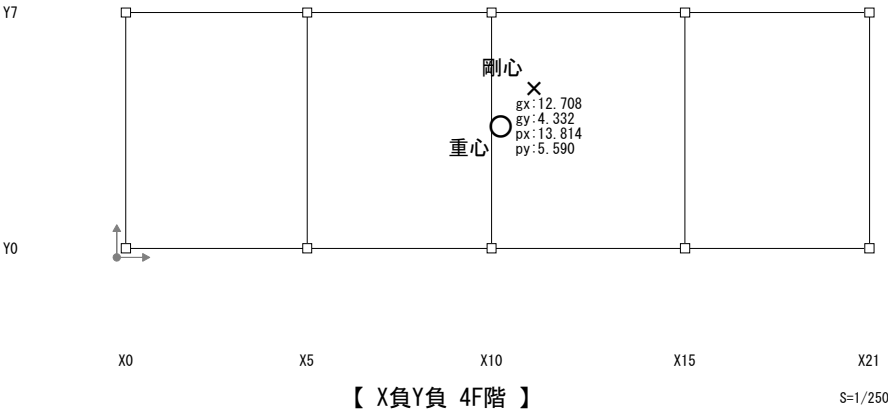
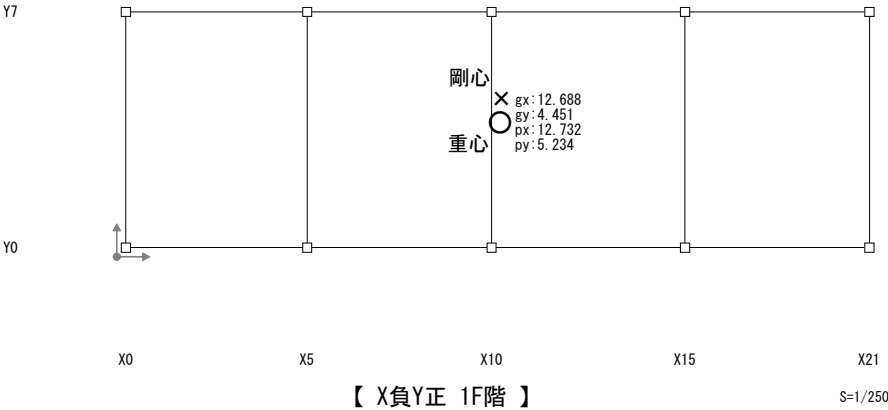
(1) 雑壁を考慮した場合

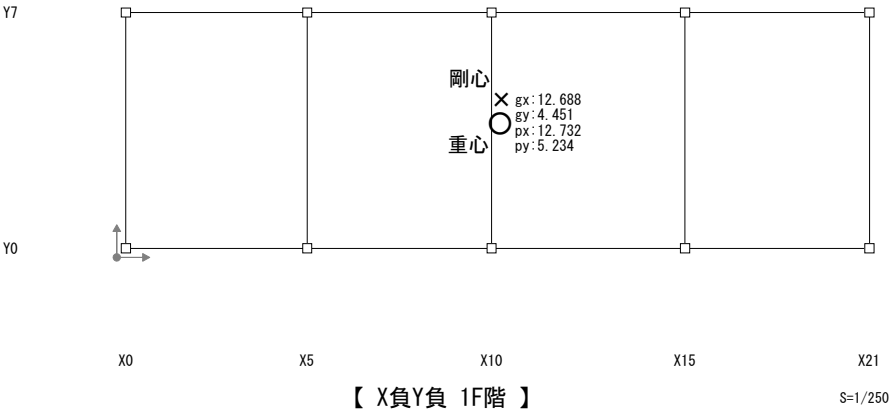
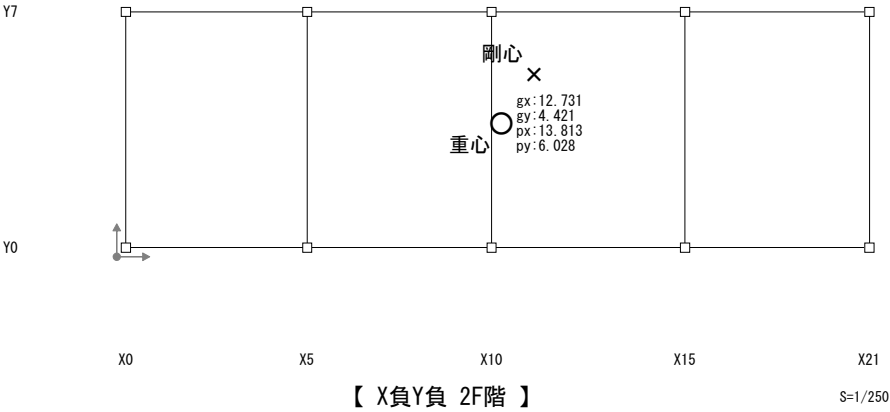




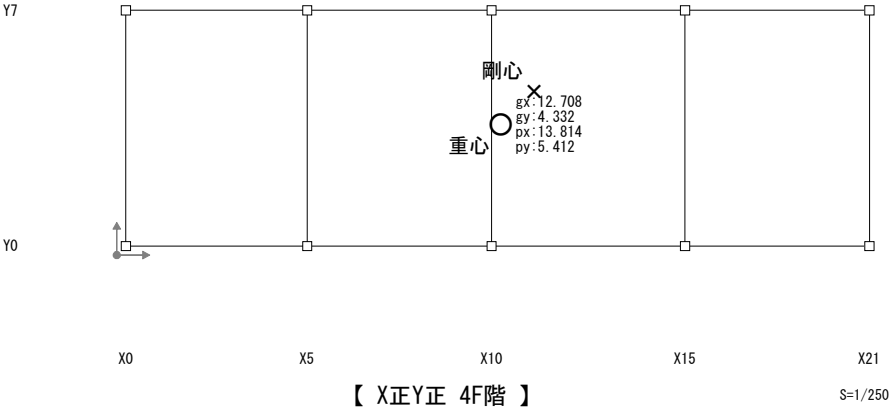


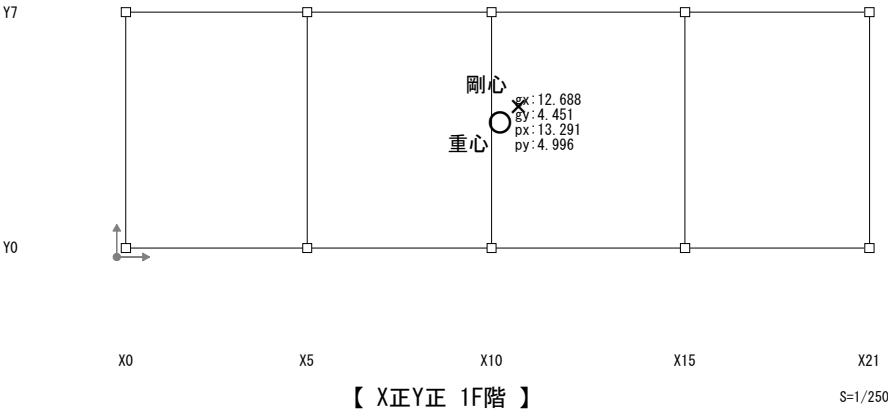
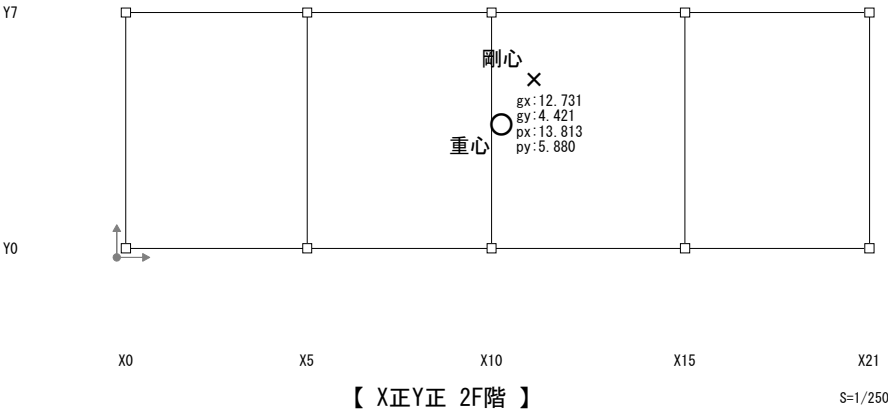
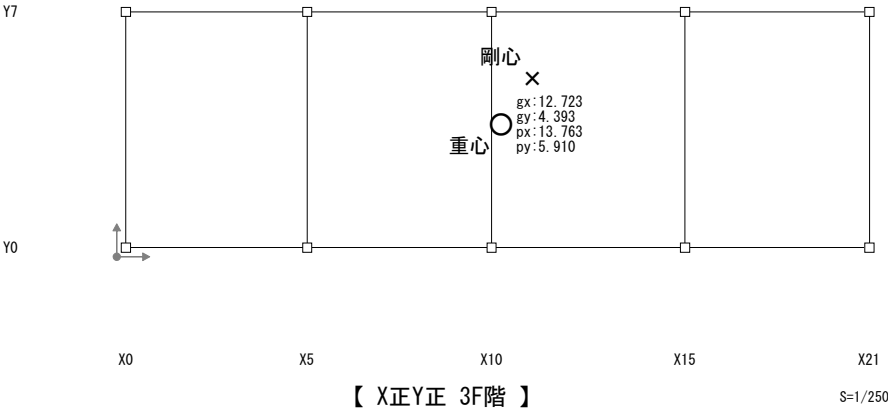


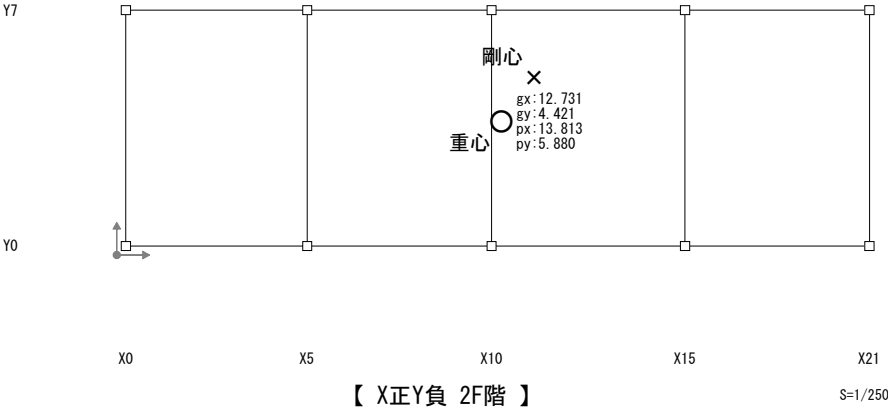
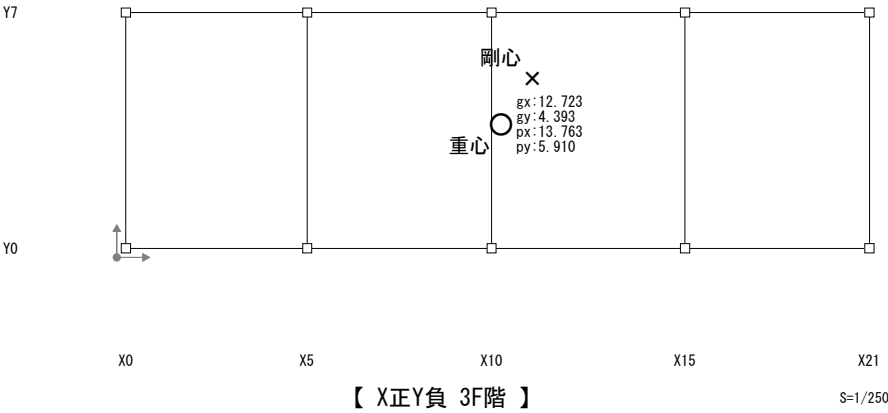
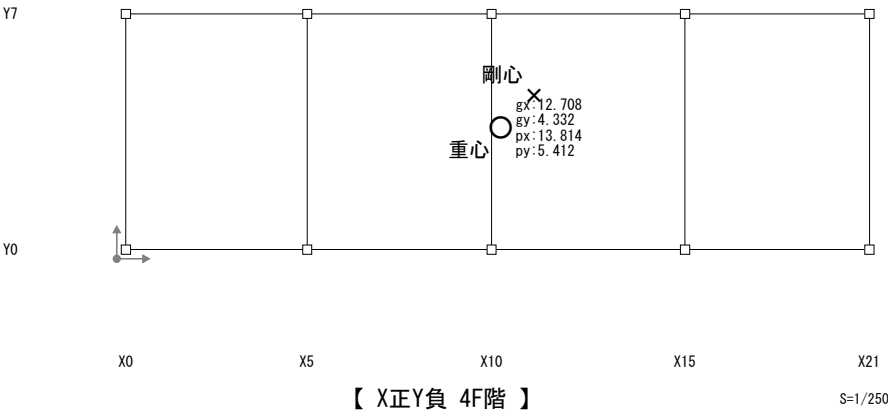


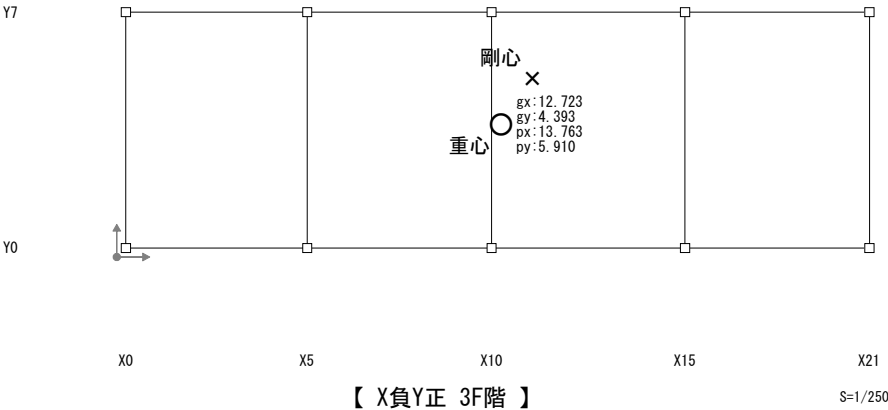
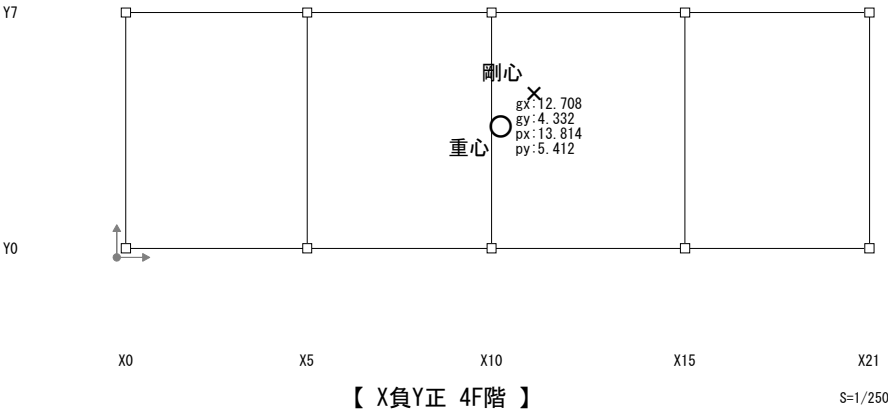
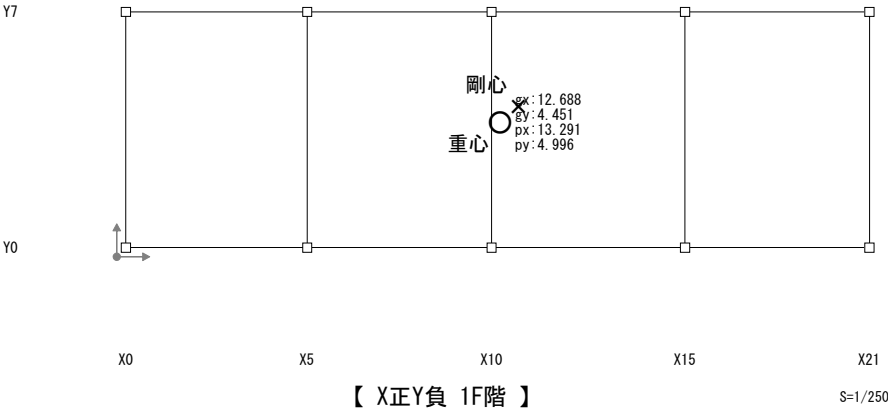


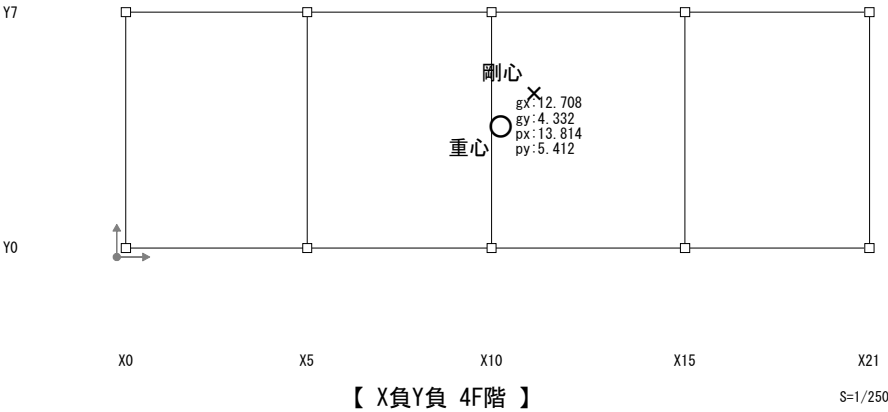
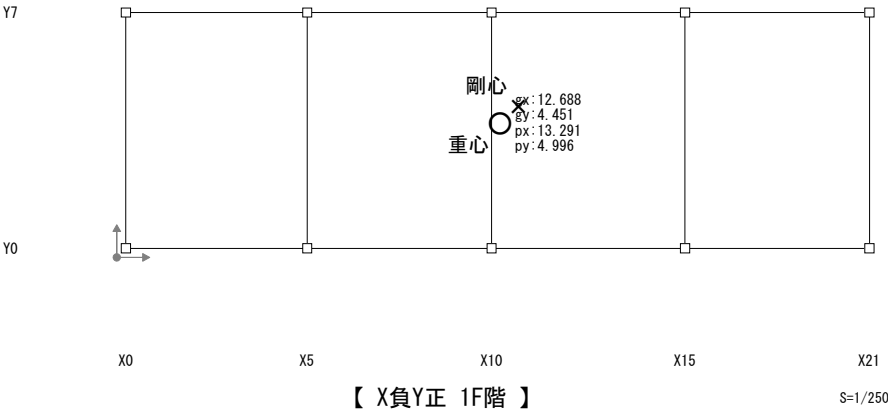
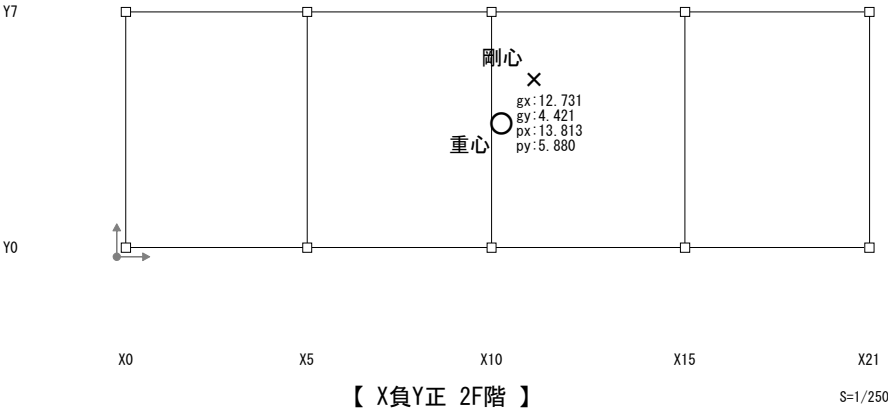
(2) 雑壁を考慮しない場合

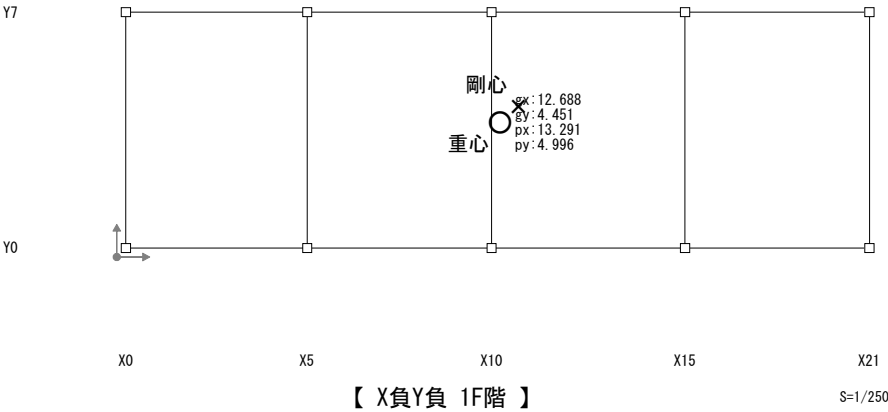
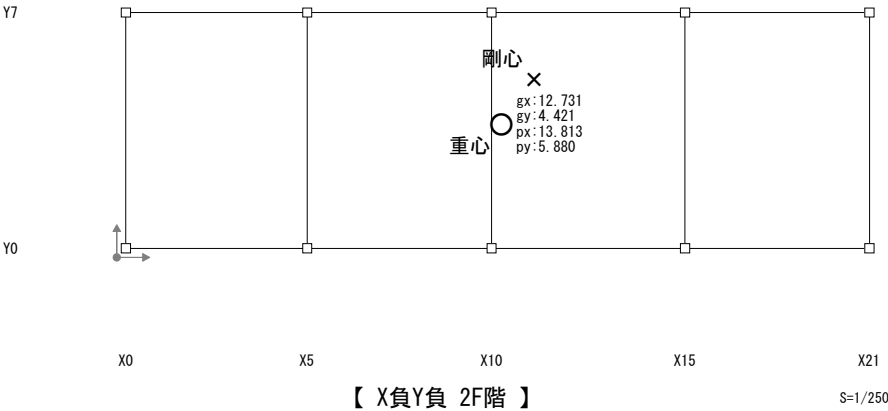
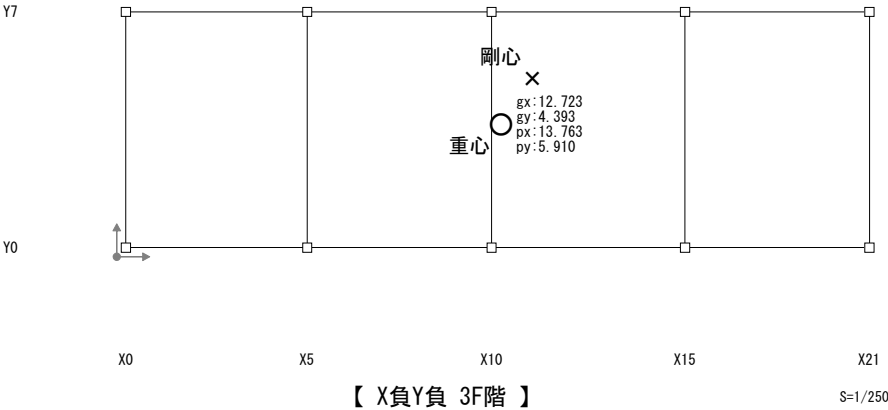












§ 11 保有水平耐力

11.1 保有水平耐力設計方針

11.1.1 構造計算方針

11.1.2 部材の設計方針

■保証設計

・設計応力の採用

X加力時：Ds算定時と保有水平耐力時を用いる

Y加力時：Ds算定時と保有水平耐力時を用いる

・RC部材の応力割り増し率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.10	1.20
柱	1.10	1.25
耐震壁	---	1.25
柱梁接合部	---	1.10

・RC柱梁接合部の検討における設計用せん断力は終局強度による。（柱有効せい係数：0.75）

・梁の付着割裂破壊の検討をする。（鉄筋上限強度(SD490・その他)： $1.00\sigma_y$ ）

・柱の付着割裂破壊の検討をする。（鉄筋上限強度(SD490・その他)： $1.00\sigma_y$ ，柱のカットオフ余長：15d）

・開口補強の検討をする。

11.2 荷重増分解析の方法

11.2.1 基本条件

■基本条件

・保有水平耐力時の定義

X 加力時：Ds算定時とは別に保有水平耐力時を定義する

Y 加力時：Ds算定時とは別に保有水平耐力時を定義する

■Ds算定時の条件

- ・支点の考慮
浮き上がりを考慮しない。
圧壊を考慮しない。
水平方向の降伏を考慮しない。
- ・せん断破壊の考慮
梁：考慮する， 柱：考慮する， 耐震壁：考慮する

・脆性破壊の考慮と処理

	RC部材	梁	柱	壁
X加力	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
	軸圧縮破壊	---	解析終了	解析終了
Y加力	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
	軸圧縮破壊	---	解析終了	解析終了

・定義

	X加力	Y加力
重心の層間変形角	1/50	1/50
最大の層間変形角	1/50	1/50
最大ステップ数	正加力	9999
	負加力	9999

■保有水平耐力時の条件

- ・支点の考慮
浮き上がりを考慮しない。
圧壊を考慮しない。
水平方向の降伏を考慮しない。
- ・せん断破壊の考慮
梁：考慮する， 柱：考慮する， 耐震壁：考慮する

・脆性破壊の考慮と処理

	RC部材	梁	柱	壁
X加力	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
	軸圧縮破壊	---	解析終了	解析終了
Y加力	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
	軸圧縮破壊	---	解析終了	解析終了

・定義

	X加力	Y加力
重心の層間変形角	1/100	1/100
最大の層間変形角	1/100	1/100
最大ステップ数	正加力	9999
	負加力	9999

11.2.2 増分コントロール

■荷重増分

- ・荷重増分解析方法は弧長法とする。

	X加力時	Y加力時
推定崩壊荷重の倍率	1.00	1.00
推定崩壊荷重までのステップ数	100	100
増分量の分割方法	等差級数分割	等差級数分割
剛床の回転拘束	しない	しない

- ・一般階以外で終了条件に達したときは、解析を続行する。
- ・最大層間変形角の判定に剛床解除部分を考慮する。
- ・初期応力において、布基礎およびべた基礎の地反力による応力を考慮する。
- ・初期応力において、杭基礎および独立基礎の偏心による応力を考慮しない。
- ・せん断降伏後の部材のモデル化は、両端に塑性ヒンジを設ける。
- ・Ds算定時における外力分布は変更しない。
- ・保有水平耐力時における外力分布は変更しない。

・降伏後の剛性

		曲げ	せん断	圧縮	引張
RC	柱	1/1000	---	1/1000	1/1000
	梁	1/1000	---	---	---
	耐震壁	1/1000	---	1/1000	1/1000

11.2.3 終局強度倍率

- ・（ ）で囲まれた数値は、直接入力による強度値です。

【鉄筋】

材料	引張・圧縮	せん断補強筋
SD295A	1.10	1.00
SD345	1.10	1.00

11.2.4 部材種別の判定条件

- 部材種別判定
- ・未降伏部材の降伏判定
 - X 加力時：余耐力法による。
 - Y 加力時：余耐力法による。
 - ・せん断破壊判定の割増率は1.00とする。
 - ・部材種別および保証設計用応力に、余裕度 αM を考慮しない。
 - ・直交方向フレームを部材角により考慮する。（考慮する部材の最大角度 45°）
 - ・RC部材種別
 - ho/Dで2M/QDを考慮しない。
 - ptを考慮する。
 - Dのとり方において、袖壁を考慮する。（圧縮側のみ）
 - τu 計算における雑壁断面積は、全断面積を用いる。
 - 梁の τu において、腰壁・垂壁を考慮しない。
 - 柱・壁の τu において、袖壁を考慮する。
 - σo において、袖壁を考慮しない。
 - 腰壁・垂壁・袖壁の最小厚さは120mm以上を考慮する。
 - ・RC部材の保証設計におけるNG部材の扱い
 - 梁・柱 保証設計：FD部材とする
 - 耐震壁 保証設計：部材種別に考慮しない
 - 接合部 保証設計：取り付く柱をFD部材とする
 - 付着割裂破壊：部材種別に考慮しない
 - ・梁・柱の種別の決定は、柱および柱に接着する梁で最下位とする。
 - ・D部材を考慮する。（ Q_u 、 D_s に算入する）
 - ・雑壁の有無の不利な方を採用する。 ※不利な方：Rsは小さい方、Reは大きい方

11.2.5 外力分布

(1) D_s 算定時

＜ X方向正加力 ＞

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
4F	4338	4338
3F	7270	2932
2F	9640	2371
1F	11583	1943

＜ X方向負加力 ＞

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
4F	4338	4338
3F	7270	2932
2F	9640	2371
1F	11583	1943

＜ Y方向正加力 ＞

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
4F	4338	4338
3F	7270	2932
2F	9640	2371
1F	11583	1943

＜ Y方向負加力 ＞

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
4F	4338	4338
3F	7270	2932
2F	9640	2371
1F	11583	1943

(2) 保有水平耐力時

< X方向正加力 >

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
4F	4338	4338
3F	7270	2932
2F	9640	2371
1F	11583	1943

< X方向負加力 >

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
4F	4338	4338
3F	7270	2932
2F	9640	2371
1F	11583	1943

< Y方向正加力 >

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
4F	4338	4338
3F	7270	2932
2F	9640	2371
1F	11583	1943

< Y方向負加力 >

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
4F	4338	4338
3F	7270	2932
2F	9640	2371
1F	11583	1943

11.2.6 復元力特性

(1) 計算条件

■ 共通事項

・ 危険断面位置

		柱	梁	柱脚
RC・SRC	X方向	梁面	柱面	梁面
	Y方向	梁面	柱面	梁面

- ・ 柱の危険断面位置は方向ごとで採用する。
- ・ 腰壁・垂壁・袖壁などを考慮しない。
- ・ 標準スラブ筋断面積 (片側スラブ分) : $a_t = 495\text{mm}^2$, $d_t = 60\text{mm}$, 種別 : SD295A

■ ひび割れ

・ ひび割れの考慮

	曲げ	軸	せん断
柱	する	する	しない
梁	する	する	しない
耐震壁	する	する	する

- ・ M_c 算定式の係数は0.56とする。※正值 : 係数 $\times\sqrt{\sigma_B}$, 負値 : 係数 $\times\sigma_B$
- ・ RC柱 M_c 二軸曲げ 長方形柱 α 値は1.00とする。
- ・ 梁の M_c 算定式にスラブを考慮する。
- ・ 梁の α_y 算定式にスラブを考慮する。
- ・ 梁の降伏時の曲げ剛性低下率算定式は、 a/D により以下の①②式を使い分ける。
 - ①式 $\alpha_y = (0.043 + 1.64 \cdot n \cdot P_t + 0.043 (a/D)) \cdot (d/D)^2$ ($2.0 \leq a/D \leq 5.0$)
 - ②式 $\alpha_y = (-0.0836 + 0.159 \cdot (a/D)) \cdot (d/D)^2$ ($1.0 \leq a/D < 2.0$)
- ・ 柱の降伏時の曲げ剛性低下率算定式は、 a/D により以下の①②式を使い分ける。
 - ①式 $\alpha_y = (0.043 + 1.64 \cdot n \cdot P_t + 0.043 (a/D) + 0.33 \eta) \cdot (d/D)^2$ ($2.0 \leq a/D \leq 5.0$)
 - ②式 $\alpha_y = (-0.0836 + 0.159 \cdot (a/D) + 0.169 \eta) \cdot (d/D)^2$ ($1.0 \leq a/D < 2.0$)
- ・ 耐震壁 Q_c 算定式は、 $Q_c = \tau_{cr} \cdot t \cdot l$ とする。

■ RC終局耐力

・ 耐力計算式

	曲げ	せん断		
		異形鉄筋使用部材	高強度せん断補強筋使用部材	スーパーフープ785使用部材
柱	ag式	荒川mean式 (0.068)	塑性理論式 (メーカー指針式)	塑性理論式 (メーカー指針式)
梁	基準解説書式	荒川mean式 (0.068)	塑性理論式 (メーカー指針式)	塑性理論式 (メーカー指針式)
耐震壁	e関数式	荒川mean式 (0.068)	---	---

- ・ 柱 M_u は二軸曲げを考慮して計算する。(長方形柱の α 値=1.00)
- ・ 梁 M_u にスラブ筋を考慮する。
- ・ ハンチ付き梁の主筋考慮方法は $\cos \theta$ 倍とする。
- ・ 柱 Q_u における軸力の影響は、基準解説書 (付1.3~16) 式による。
- ・ 耐震壁の開口によるせん断耐力低減率は $1 - \max(r_o, l_o/l, h_o/h)$ による。
- ・ 連スパン耐震壁の開口低減率は、各スパンの平均値とする。
- ・ 袖壁付柱の Q_u は、形状通りに計算する。

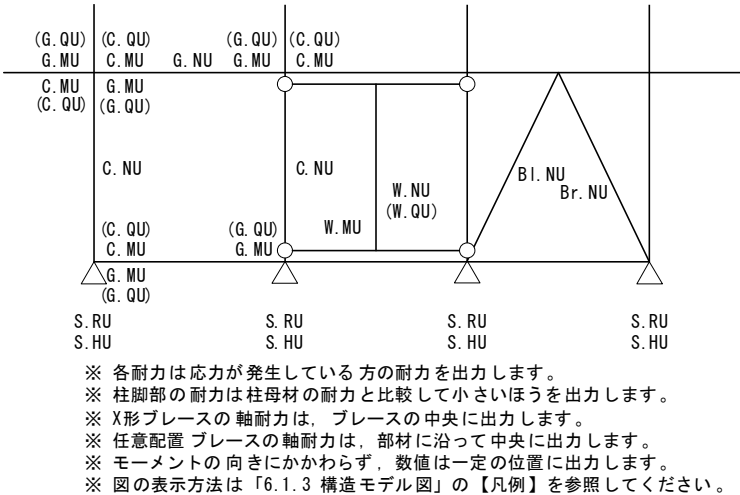
・ 荒川式最大 P_w

	柱	梁	耐震壁
最大 P_w	1.20	1.20	1.20

11.3 構造特性係数Dsの算定

11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 [S=自動スケール]

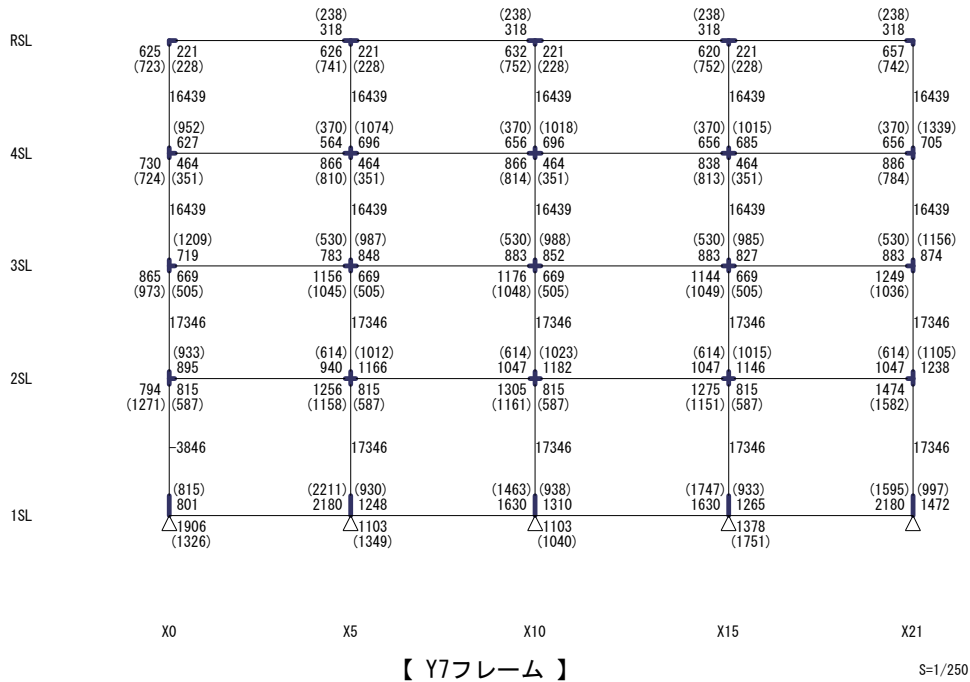
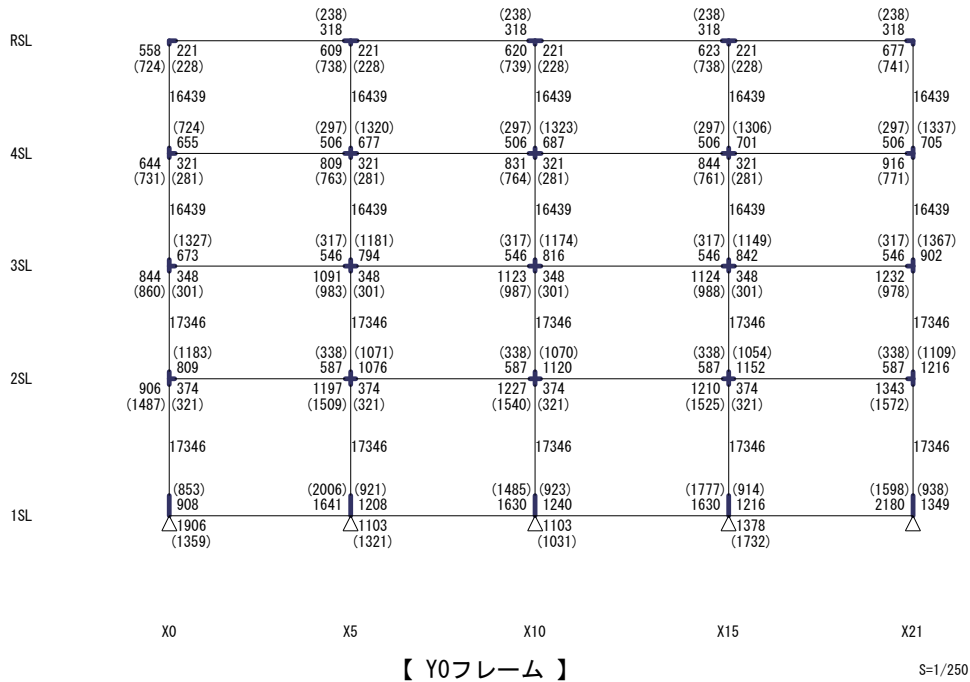
【凡例】



記号	内容	単位
G. MU	梁の終局曲げ耐力	kNm
G. QU	梁の終局せん断耐力	kN
G. NU	梁の終局軸耐力（正值：圧縮，負値：引張り）※S梁の場合	kN
C. MU	柱の終局曲げ耐力	kNm
C. QU	柱の終局せん断耐力	kN
C. NU	柱の終局軸耐力（正值：圧縮，負値：引張り）	kN
W. MU	耐震壁の終局曲げ耐力	kNm
W. QU	耐震壁の終局せん断耐力	kN
W. NU	耐震壁の終局軸耐力	kN
S. RU	鉛直の支点耐力（正值：圧縮，負値：浮上がり）	kN
S. HU	水平の支点耐力	kN
B1. NU	X形では左下りブレースの軸耐力（正值：圧縮，負値：引張り） K形では左側のブレース	kN
Br. NU	X形では右下りブレースの軸耐力（正值：圧縮，負値：引張り） K形では右側のブレース	kN

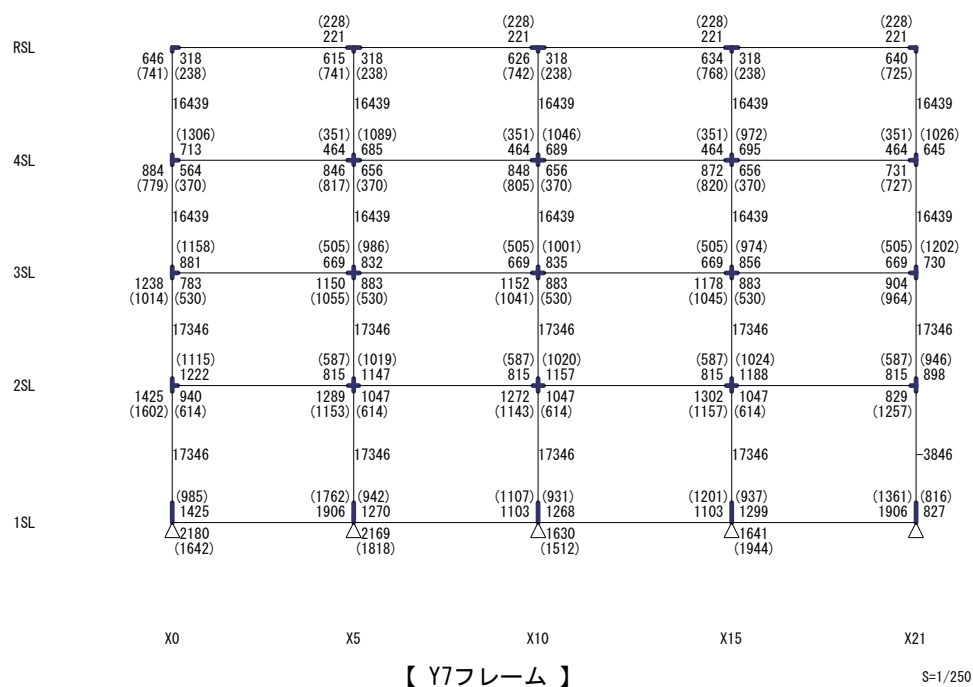
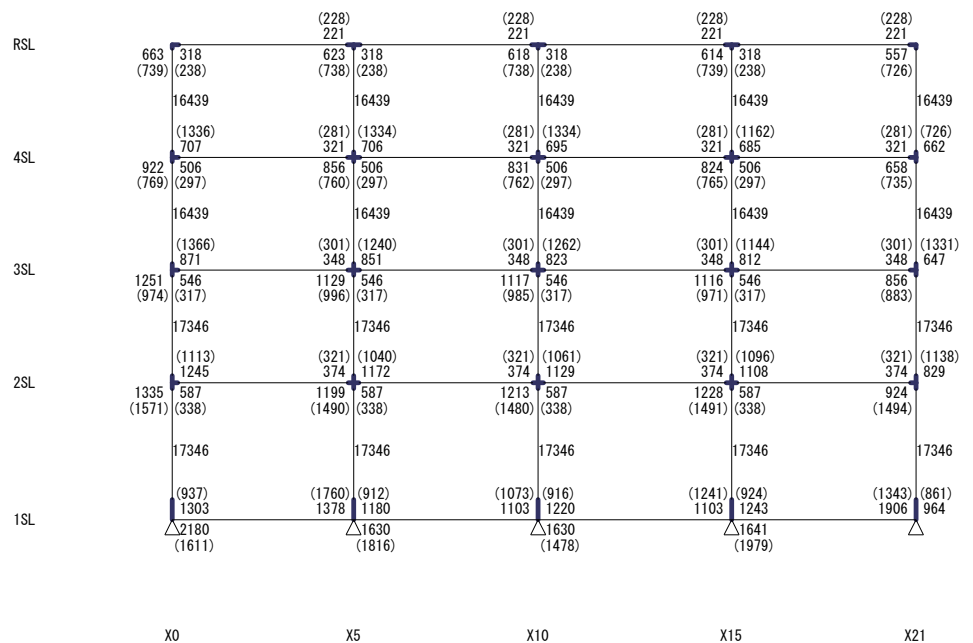
＜ X方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



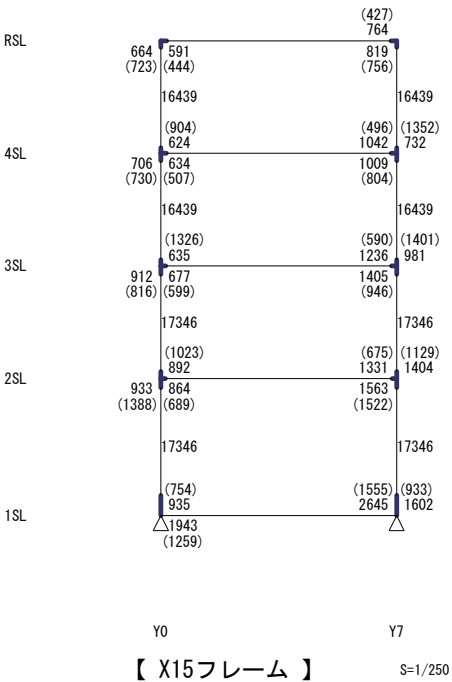
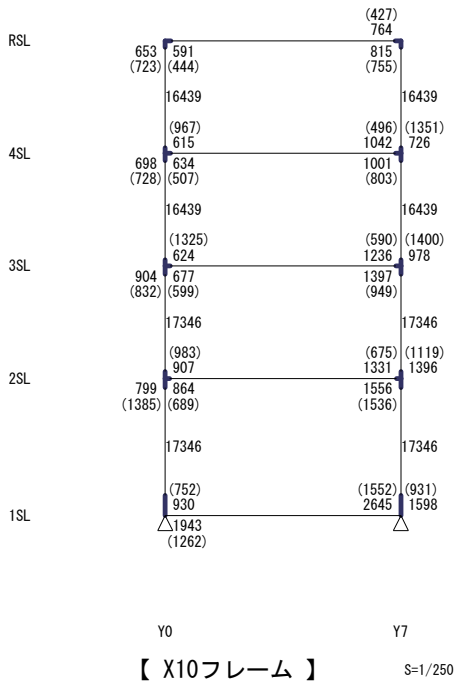
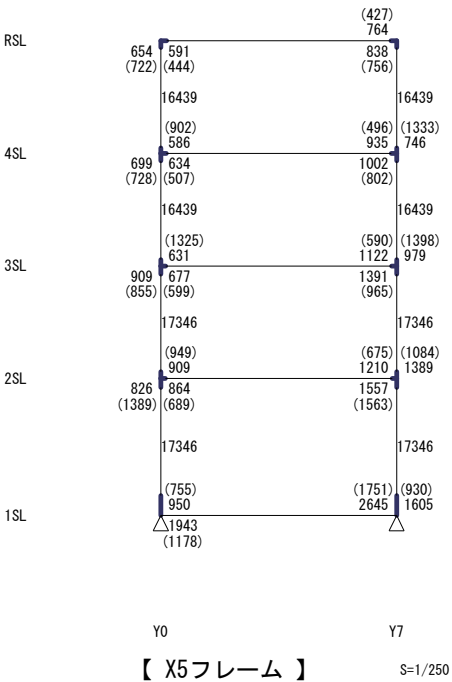
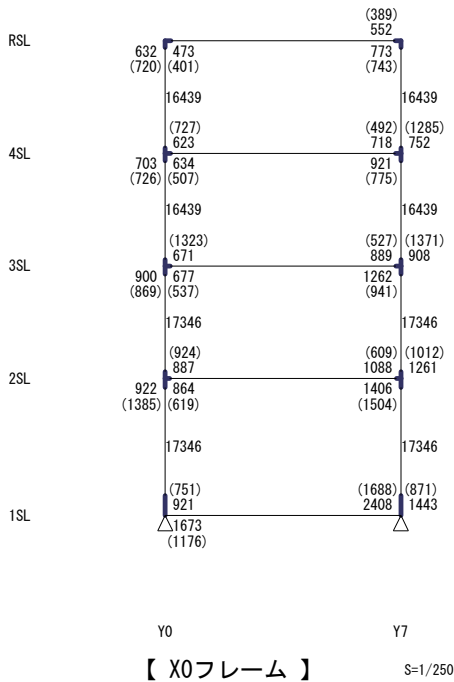
＜ X方向負加力 ＞

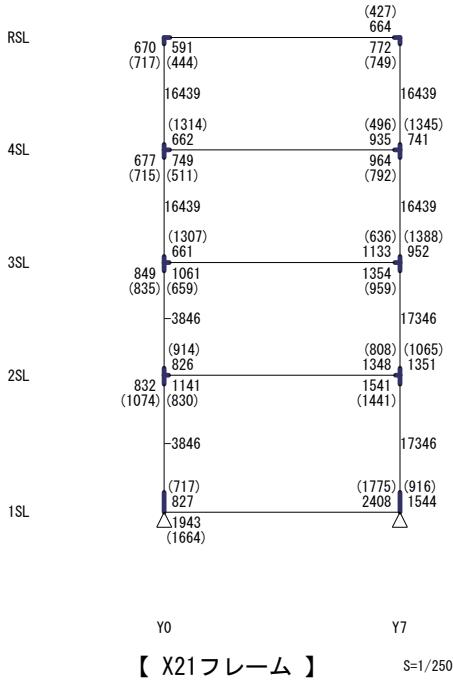
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



＜ Y方向正加力 ＞

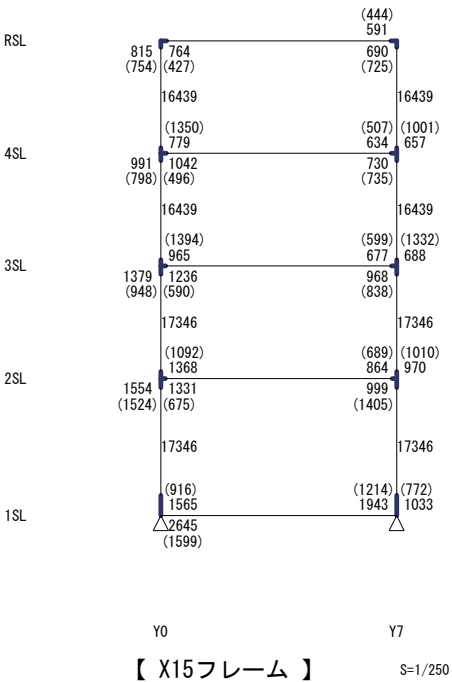
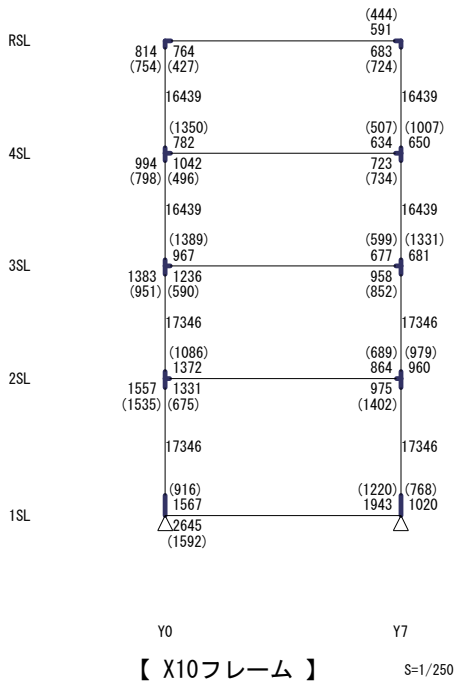
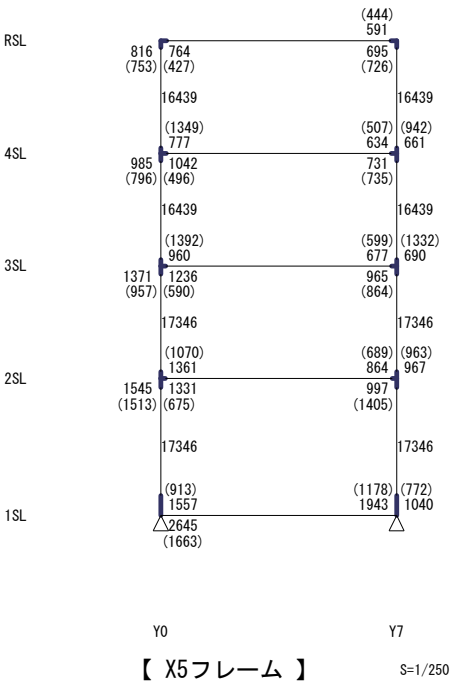
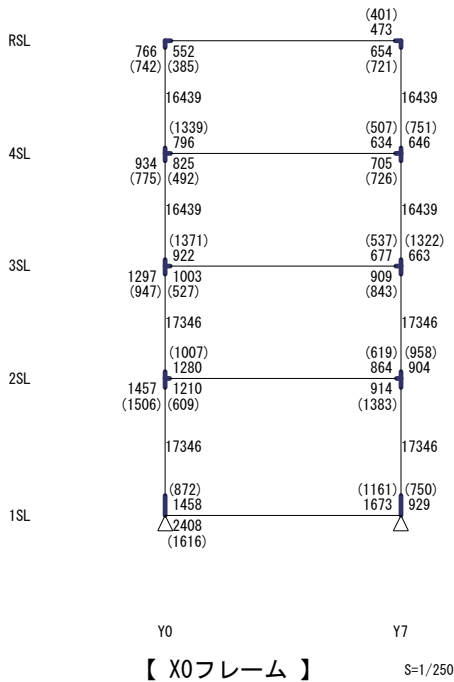
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

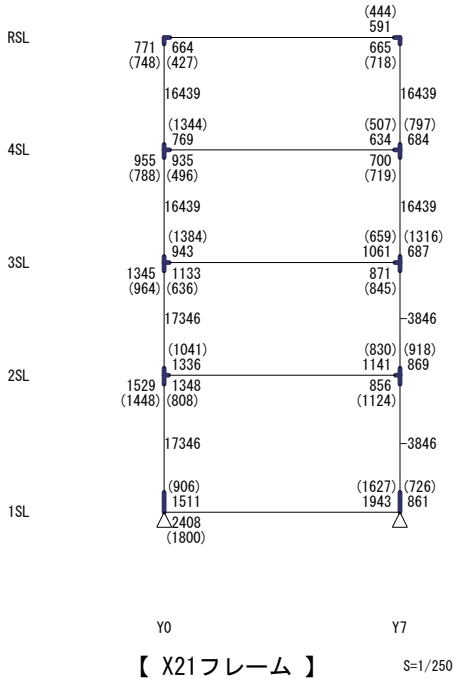




＜ Y方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

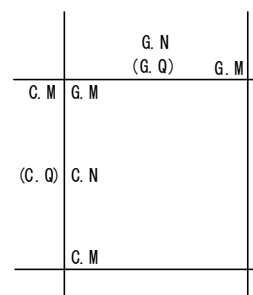
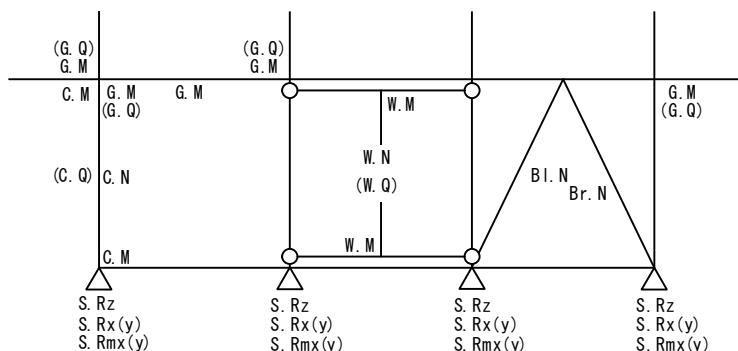




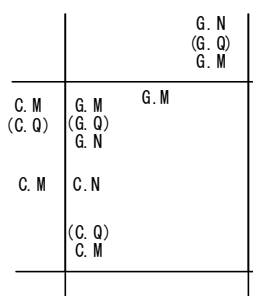
11.3.2 Ds算定時の応力図

[S=自動スケール]

【凡例】



中間荷重がかからない場合



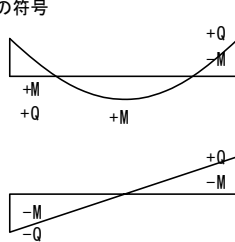
中間荷重がかかる場合

部位	内容	応力	内容	単位
G	梁	M	曲げモーメント	kNm
C	柱	Q	せん断力	kN
W	耐震壁	N	軸力 (C:圧縮, T:引張)	kN

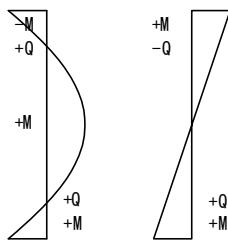
記号	内容	単位
Bl. N	左下リブレースの軸力 (K形では左側のブレース)	kN
Br. N	右下リブレースの軸力 (K形では右側のブレース)	kN
S. Rz	鉛直方向支点反力 (正:上向き, 負:下向き)	kN
S. Rx (y)	水平方向支点反力 (正:右向き, 負:左向き)	kN
S. Rmx (y)	回転方向支点反力 (正:左回り, 負:右回り)	kNm

- ※ 出力する応力には、初期応力を含みます。
- ※ 端部の応力は、節点位置の値です。
- ※ 0となる応力は出力しません。
- ※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。曲げモーメントは付帯柱の軸力を合成した応力を出力します。
- ※ 連スパン耐震壁は1枚の壁として表示します。
- ※ 柱の軸力は、直交方向の耐震壁の軸力や曲げモーメントを考慮した付加軸力を含みます。
- ※ 中間荷重がかかる場合、中央の曲げモーメントを出力します。
- ※ 腰折れ柱の場合、腰折れ部分で部材を分けて応力を出力します。
- ※ 柱のせん断力、梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。
- ※ 柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。
- ※ K形ブレースや相持ち梁により梁が分割された場合、分割位置の曲げモーメントのうち最大となる曲げモーメントを、中央に出力します。
- ※ ブレースが基礎梁天端に取り付く場合、柱母材 (柱頭~基礎梁天端) 応力を出力します。
- ※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します。
- ※ 任意配置ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。
- ※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

・ 応力の符号

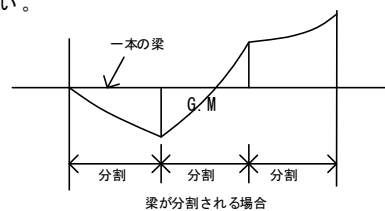


【梁】



【柱】

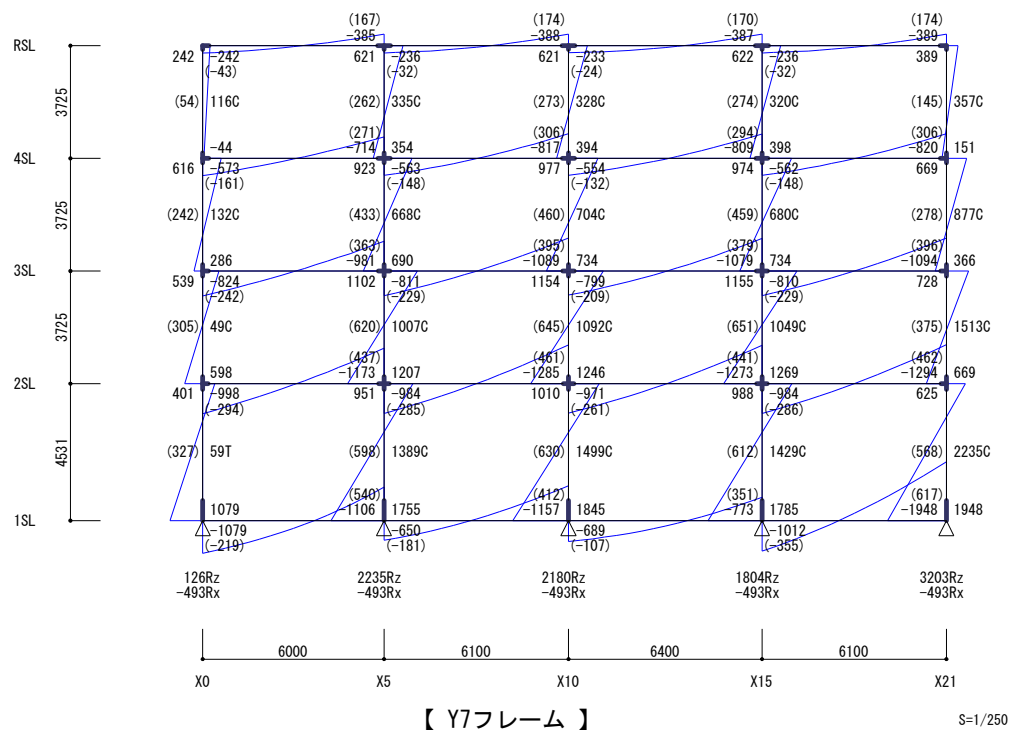
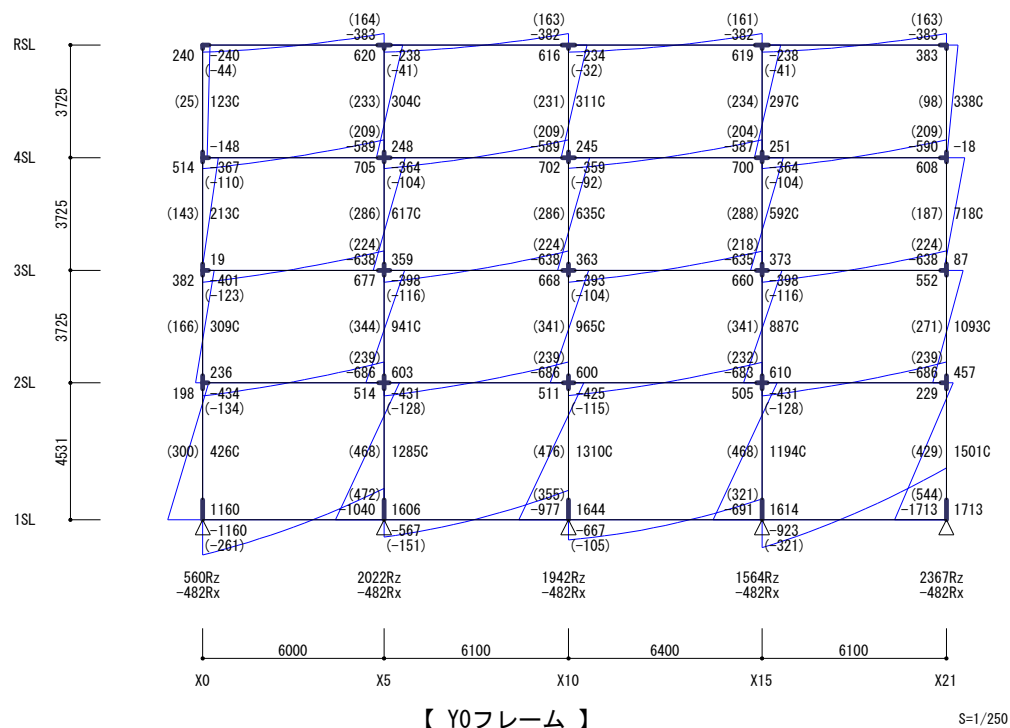
- ※ 耐震壁のせん断力の符号は、柱と同じです。



梁が分割される場合

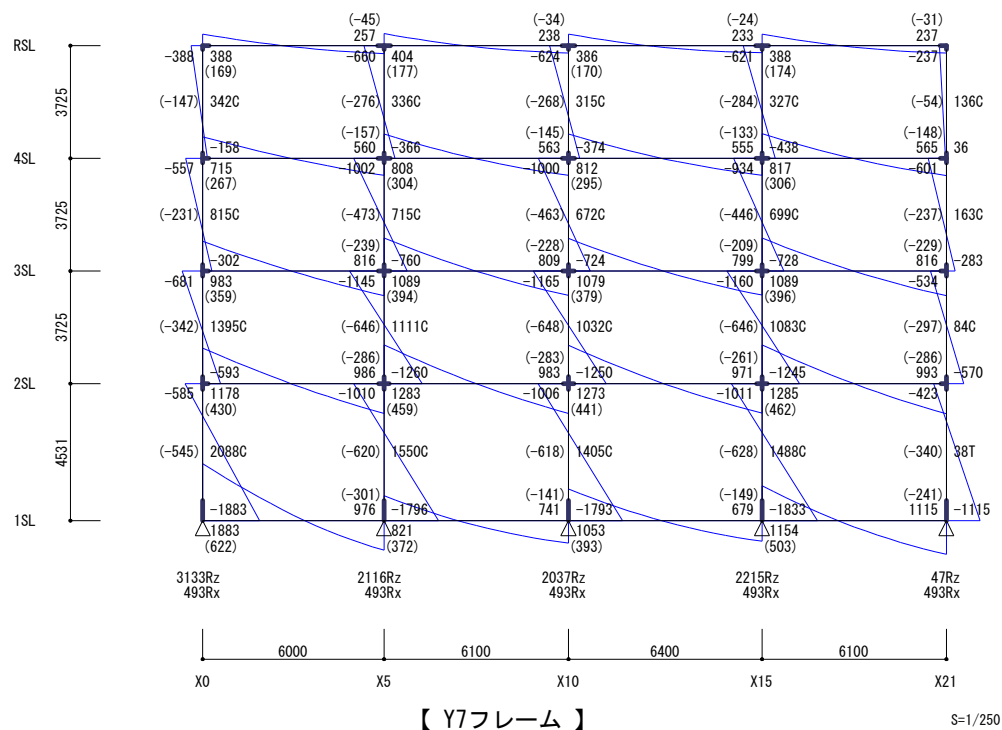
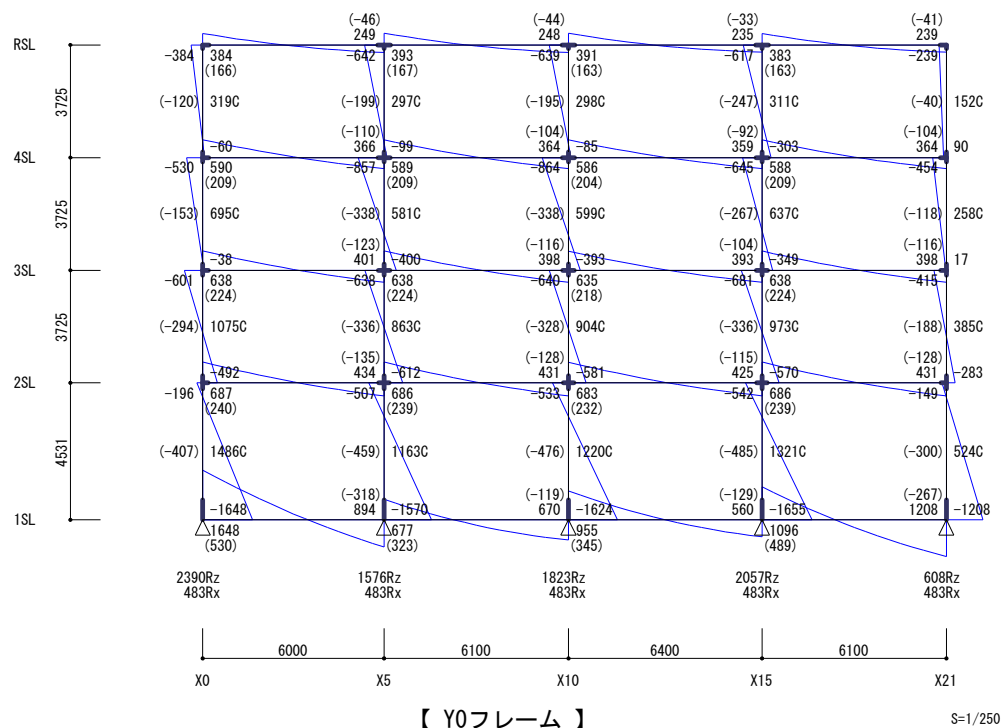
＜ X方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



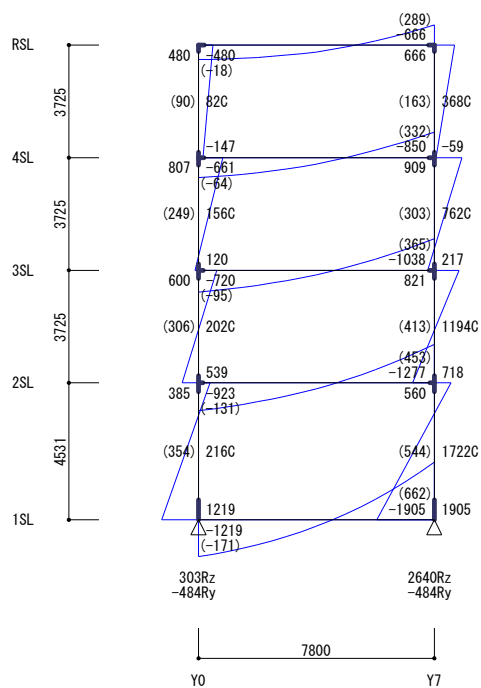
＜ X方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



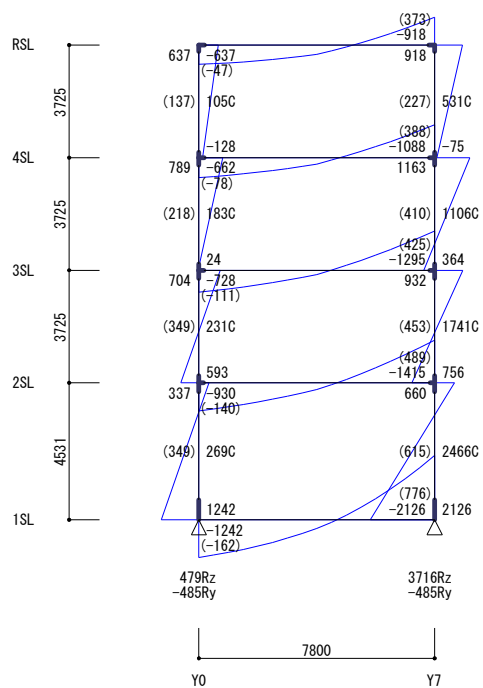
< Y方向正加力 >

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



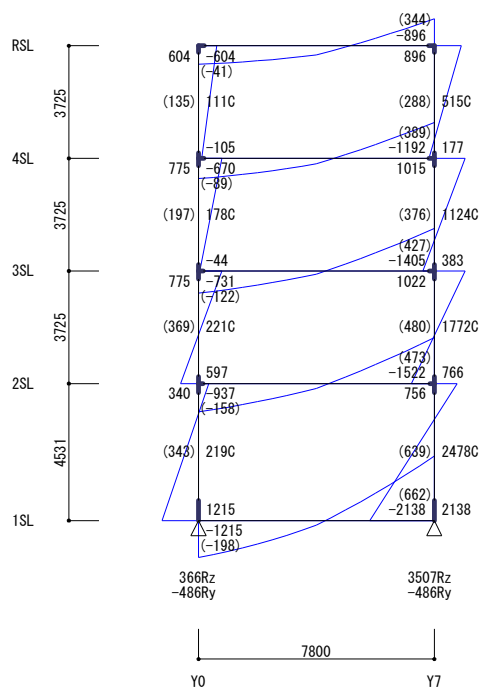
【 X0フレーム 】

S=1/250



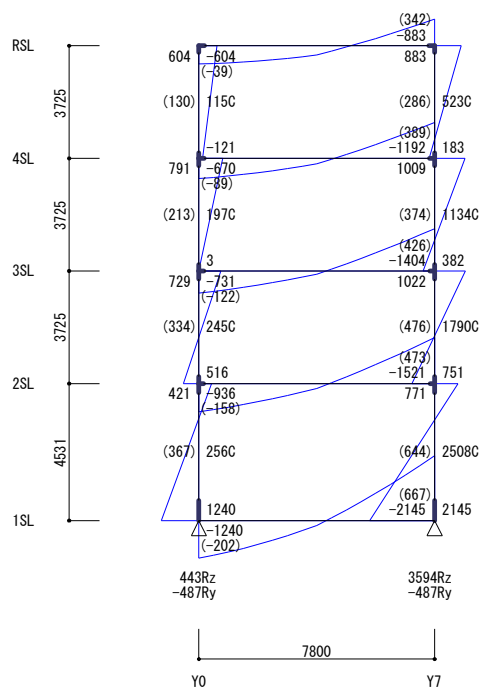
【 X5フレーム 】

S=1/250



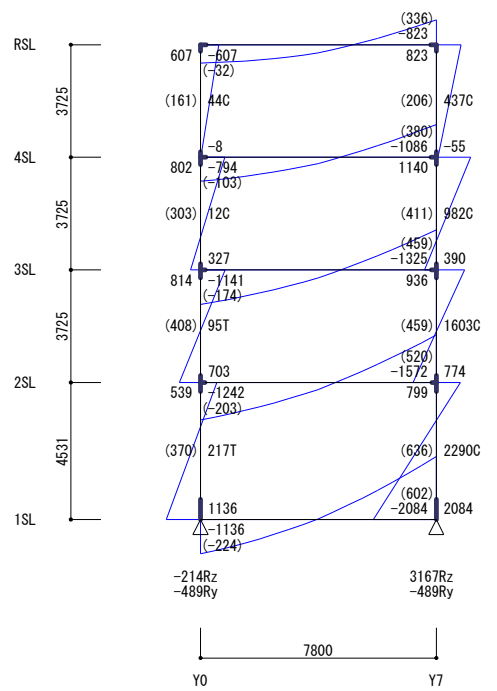
【 X10フレーム 】

S=1/250



【 X15フレーム 】

S=1/250

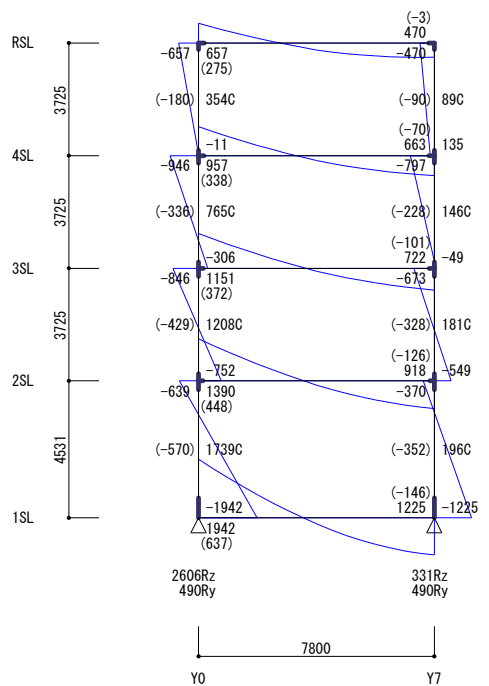


【 X21フレーム 】

S=1/250

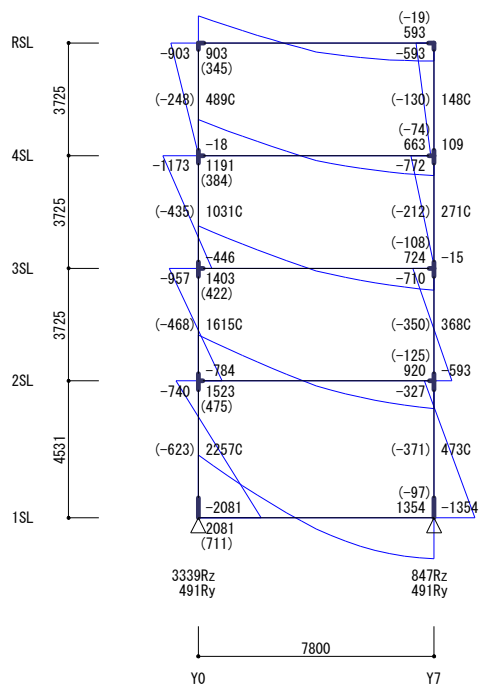
< Y方向負加力 >

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



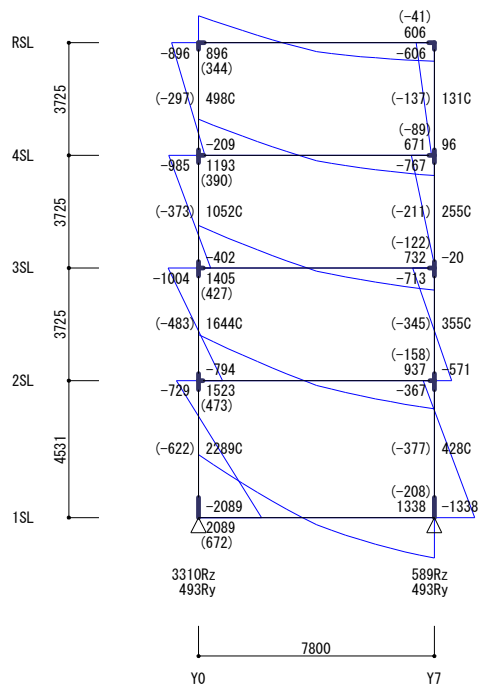
【 X0フレーム 】

S=1/250



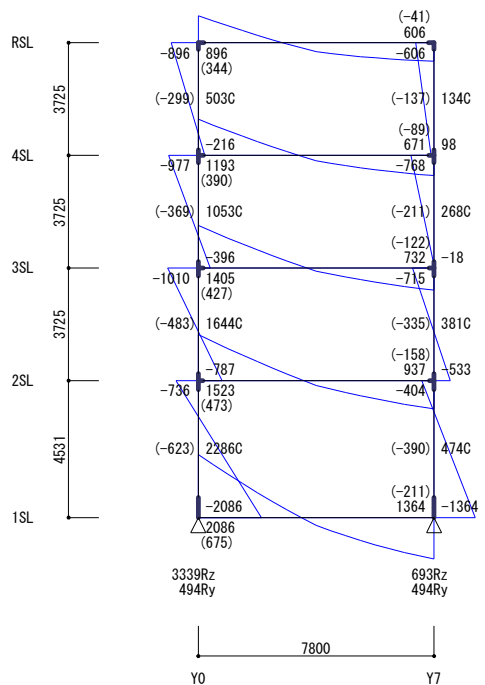
【 X5フレーム 】

S=1/250



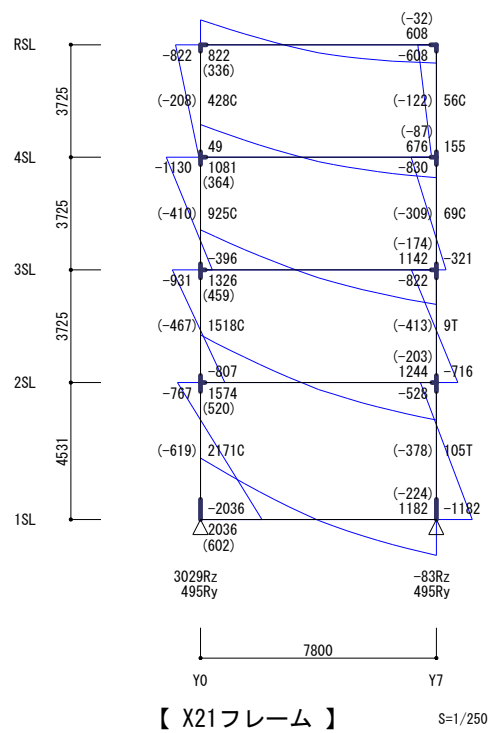
【 X10フレーム 】

S=1/250



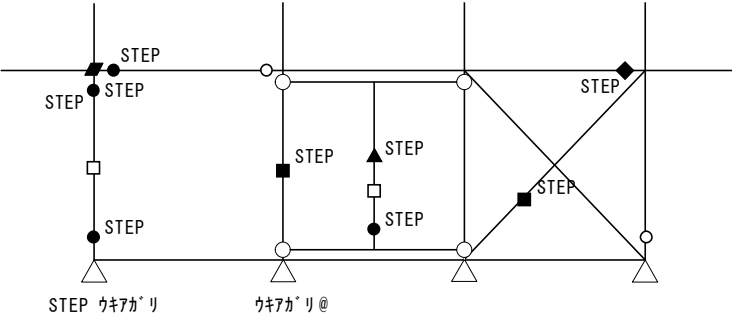
【 X15フレーム 】

S=1/250



11.3.3 Ds算定時のヒンジ図 [S=自動スケール]

【凡例】

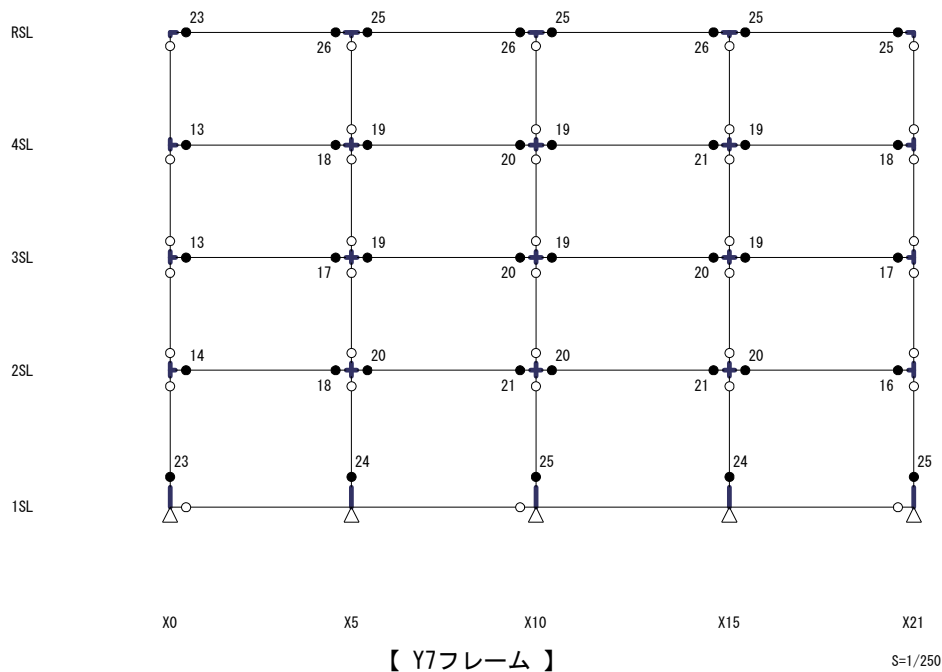
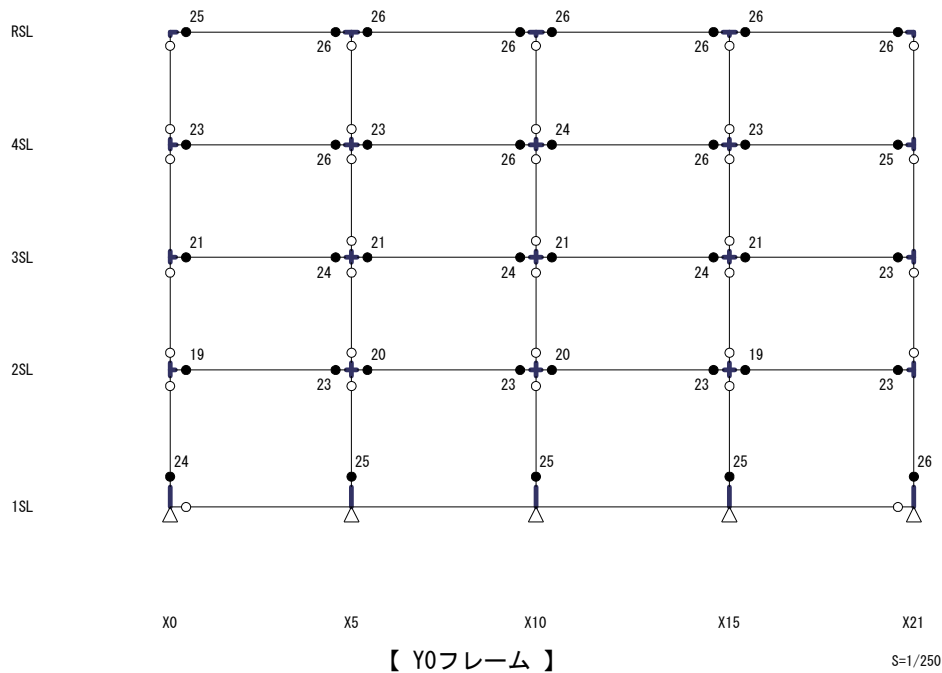


- ※ ステップ数は降伏時のみ表示します。
- ※ 柱脚部でヒンジが発生した場合、ステップ数の後ろに“ズ”が付きます。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

記号		内容
降伏	ひび割れ	
●	○	塑性ヒンジ曲げ降伏、曲げひび割れ
▲	△	せん断破壊、せん断ひび割れ
■	□	軸破壊、軸ひび割れ
◆	——	保有耐力横補剛 を満足しない梁の降伏
▤	——	パネル降伏
STEP	——	降伏時のステップ数 ※軸破壊の場合、ステップ数の後に'C'(圧壊)か'T'(引張)を出力します。 ※パネル降伏時のステップ数は、記号(▤)の右下に出力します。
ウキガリ	ウキガリ@	支点の浮き上がり、ひび割れ
アツカイ	アツカイ@	支点の圧壊、ひび割れ
スイヘイ	スイヘイ@	支点の水平降伏、ひび割れ

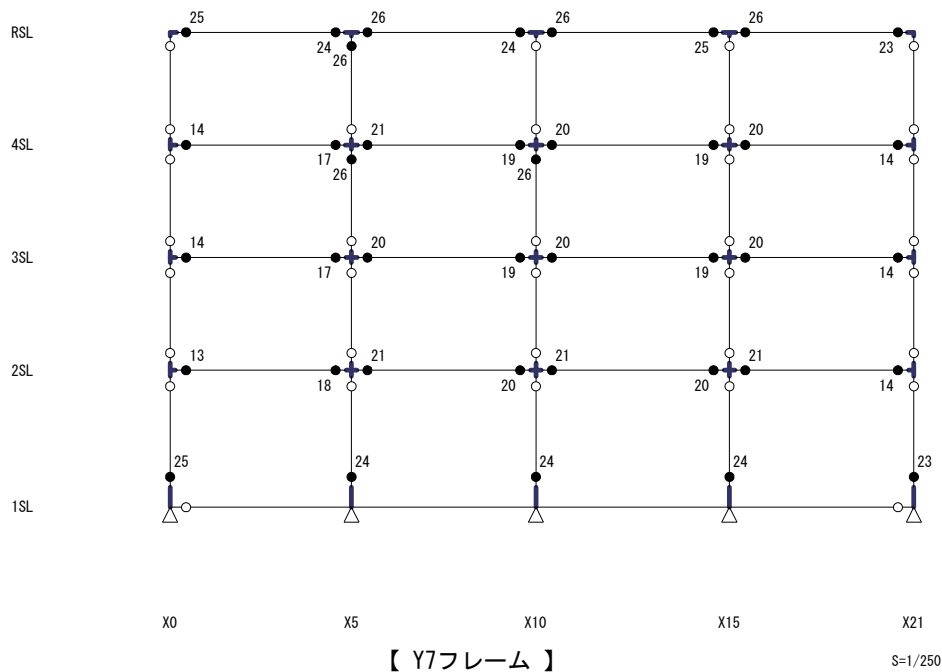
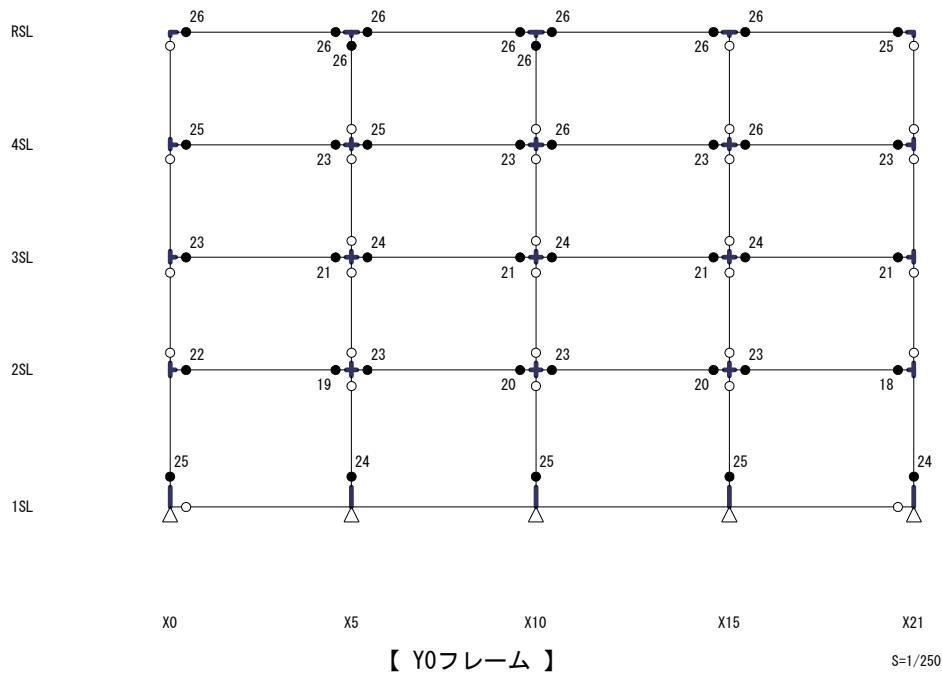
＜ X方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



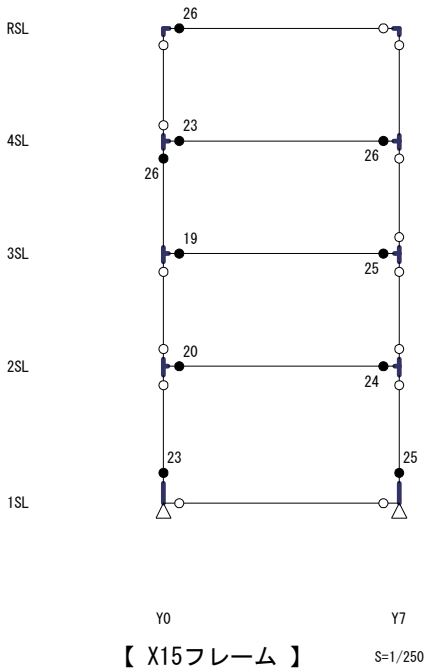
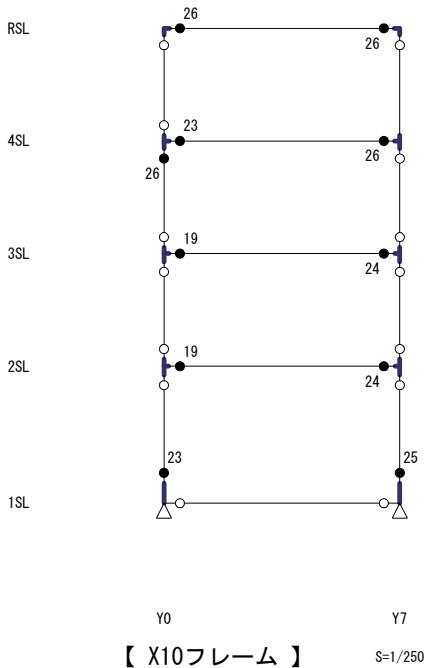
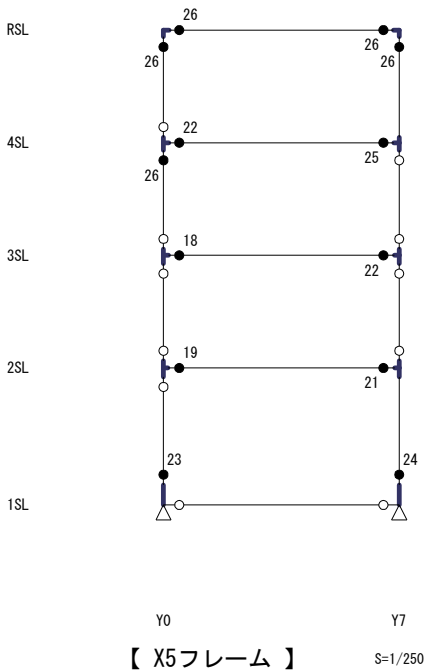
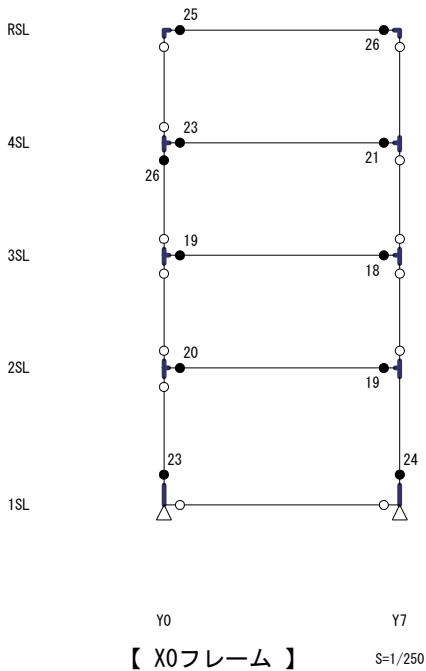
＜ X方向負加力 ＞

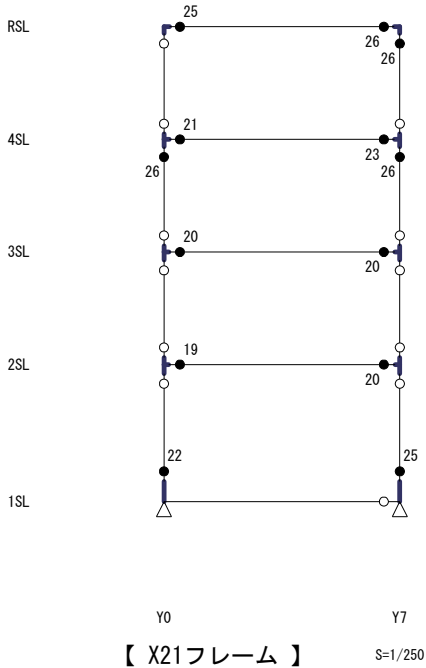
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



＜ Y方向正加力 ＞

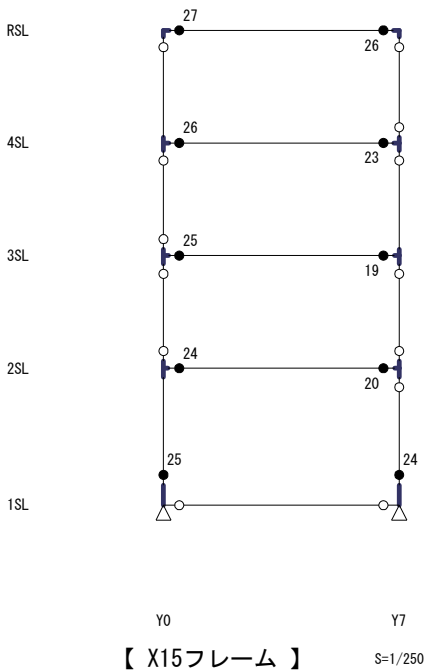
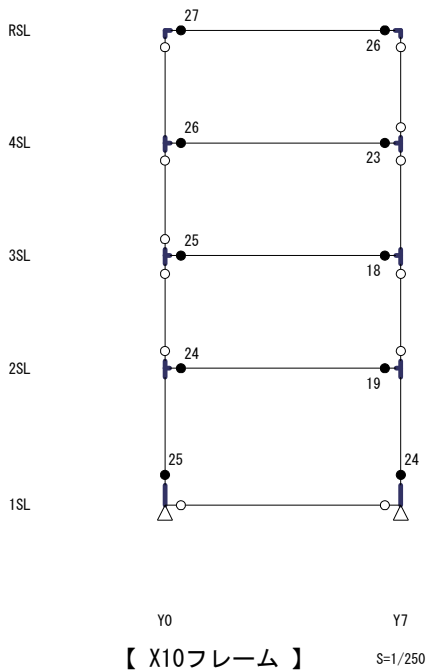
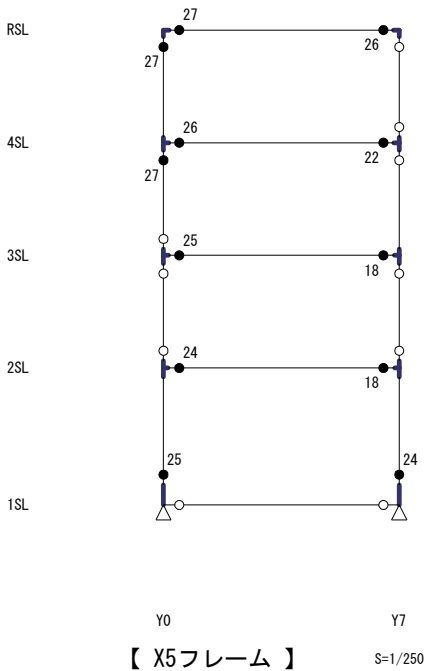
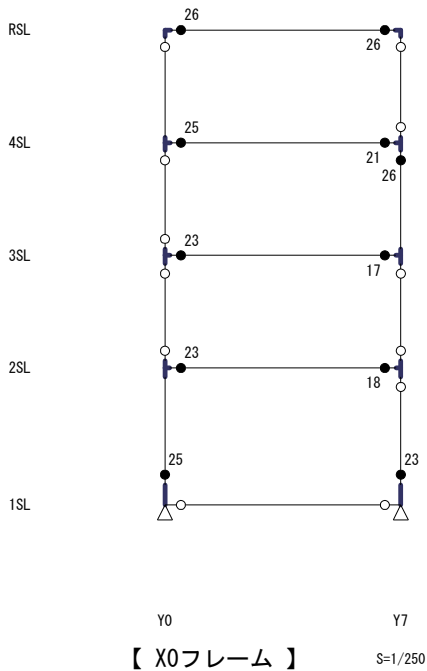
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

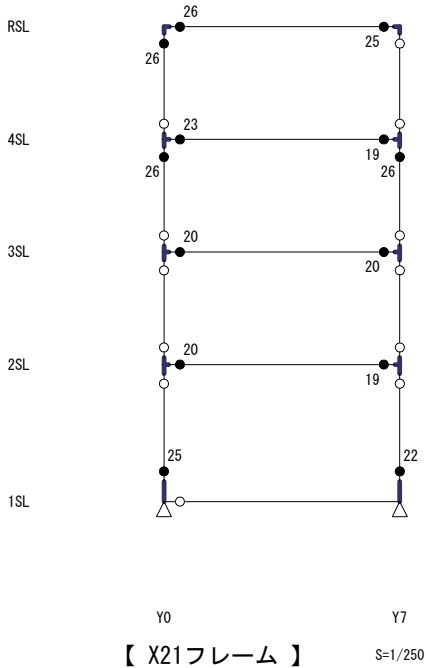




＜ Y方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27





11.3.4 部材種別表

11.3.4.1 部材種別パラメータ

＜ X方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

(1) 梁

種別を直接入力した場合は、種別の後に“*”を付記します。

破壊モード

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む)
 S : 脆性破壊
 S* : 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊

塑性ヒンジ

部材種別判定用のヒンジ状態
 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ
 @ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 : 梁のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討のOK、NGを表示します。保証設計を考慮しない場合は空白とします。

保有耐力横補剛 : 保有耐力横補剛のOK、NGを表示します。

Mcr : 横座屈耐力Mcrとなる箇所でのヒンジの有無を表示します。無しは空白、横座屈耐力Mcrを考慮しない場合は“—”とします。

保有耐力接合 : 仕口、継手の保有耐力接合のOK、NGを表示します。保有耐力接合の検討を行わない場合は“—”とします

仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で算定した場合、
 検討結果が $1 \leq \mu/\mu_p < \alpha$ のとき“NG(C)”とします。

＜ RSL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/F_c$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
Y0	X0	X5	RG1	FA	0—	—0	M	0.013 FA	0.045 FA	OK	
	X5	X10	RG1	FA	0—	—0	M	0.012 FA	0.045 FA	OK	
	X10	X15	RG1	FA	0—	—0	M	0.009 FA	0.044 FA	OK	
	X15	X21	RG1	FA	0—	—0	M	0.012 FA	0.045 FA	OK	
Y7	X0	X5	RG2	FA	0—	—0	M	0.013 FA	0.046 FA	OK	
	X5	X10	RG2	FA	0—	—0	M	0.009 FA	0.048 FA	OK	
	X10	X15	RG2	FA	0—	—0	M	0.007 FA	0.046 FA	OK	
	X15	X21	RG2	FA	0—	—0	M	0.009 FA	0.047 FA	OK	

＜ 4SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/F_c$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
Y0	X0	X5	4G1	FA	0—	—0	M	0.025 FA	0.046 FA	OK	
	X5	X10	4G1	FA	0—	—0	M	0.024 FA	0.046 FA	OK	
	X10	X15	4G1	FA	0—	—0	M	0.021 FA	0.045 FA	OK	
	X15	X21	4G1	FA	0—	—0	M	0.024 FA	0.046 FA	OK	
Y7	X0	X5	4G2	FA	0—	—0	M	0.038 FA	0.061 FA	OK	
	X5	X10	4G2	FA	0—	—0	M	0.035 FA	0.069 FA	OK	
	X10	X15	4G2	FA	0—	—0	M	0.031 FA	0.066 FA	OK	
	X15	X21	4G2	FA	0—	—0	M	0.035 FA	0.069 FA	OK	

＜ 3SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/F_c$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
Y0	X0	X5	3G1	FA	0—	—0	M	0.026 FA	0.046 FA	OK	
	X5	X10	3G1	FA	0—	—0	M	0.024 FA	0.046 FA	OK	
	X10	X15	3G1	FA	0—	—0	M	0.022 FA	0.044 FA	OK	
	X15	X21	3G1	FA	0—	—0	M	0.025 FA	0.046 FA	OK	
Y7	X0	X5	3G2	FA	0—	—0	M	0.041 FA	0.059 FA	OK	
	X5	X10	3G2	FA	0—	—0	M	0.039 FA	0.064 FA	OK	
	X10	X15	3G2	FA	0—	—0	M	0.035 FA	0.061 FA	OK	
	X15	X21	3G2	FA	0—	—0	M	0.039 FA	0.064 FA	OK	

＜ 2SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/F_c$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
Y0	X0	X5	2G1	FA	0—	—0	M	0.026 FA	0.045 FA	OK	
	X5	X10	2G1	FA	0—	—0	M	0.025 FA	0.045 FA	OK	
	X10	X15	2G1	FA	0—	—0	M	0.023 FA	0.044 FA	OK	
	X15	X21	2G1	FA	0—	—0	M	0.025 FA	0.045 FA	OK	
Y7	X0	X5	2G2	FA	0—	—0	M	0.041 FA	0.059 FA	OK	
	X5	X10	2G2	FA	0—	—0	M	0.040 FA	0.062 FA	OK	
	X10	X15	2G2	FA	0—	—0	M	0.037 FA	0.060 FA	OK	
	X15	X21	2G2	FA	0—	—0	M	0.040 FA	0.062 FA	OK	

< 1SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$				保証設計	
					左端	右端		左端		右端		せん断	付着
Y0	X0	X5	1G1A	FA	---	---	M	0.014	FA	0.024	FA	OK	
	X5	X10	1G1	FA	---	---	M	0.010	FA	0.022	FA	OK	
	X10	X15	1G1	FA	---	---	M	0.007	FA	0.019	FA	OK	
	X15	X21	1G1A	FA	---	---	M	0.016	FA	0.027	FA	OK	
Y7	X0	X5	1G2A	FA	---	---	M	0.012	FA	0.027	FA	OK	
	X5	X10	1G2C	FA	---	---	M	0.011	FA	0.025	FA	OK	
	X10	X15	1G2	FA	---	---	M	0.007	FA	0.021	FA	OK	
	X15	X21	1G2B	FA	---	---	M	0.018	FA	0.031	FA	OK	

(2) 柱

種別を直接入力した場合は、種別の後に“*”を付記します。

柱の種別が、接合する梁の種別による場合、柱のみの種別も表示します。

破壊モード

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む)

S : 脆性破壊

S* : 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊

塑性ヒンジ

部材種別判定用のヒンジ状態

0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ

@ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 : RC柱のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討、および接合部の保証設計のOK、NGを表示します。

保証設計を考慮しない場合は空白とします。

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計							
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部					
													せん断	付着	柱頭	柱脚				
X0	Y0	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.010	FA	0.003	FA	0.003	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X5	Y0	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.023	FA	0.022	FA	0.022	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X10	Y0	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.024	FA	0.022	FA	0.022	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X15	Y0	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.022	FA	0.022	FA	0.022	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X21	Y0	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.025	FA	0.010	FA	0.010	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X0	Y7	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.009	FA	0.005	FA	0.005	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X5	Y7	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.025	FA	0.025	FA	0.025	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X10	Y7	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.025	FA	0.026	FA	0.026	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X15	Y7	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.024	FA	0.026	FA	0.026	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X21	Y7	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.027	FA	0.014	FA	0.014	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計							
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部					
													せん断	付着	柱頭	柱脚				
X0	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.016	FA	0.014	FA	0.014	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X5	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.046	FA	0.027	FA	0.027	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X10	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.047	FA	0.027	FA	0.027	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X15	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.044	FA	0.027	FA	0.027	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X21	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.054	FA	0.018	FA	0.018	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X0	Y7	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.010	FA	0.023	FA	0.023	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X5	Y7	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.050	FA	0.041	FA	0.041	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X10	Y7	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.053	FA	0.043	FA	0.043	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X15	Y7	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.051	FA	0.043	FA	0.043	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X21	Y7	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.065	FA	0.026	FA	0.026	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計									
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部							
													せん断	付着	柱頭	柱脚						
X0	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.023	FA	0.016	FA	0.016	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X5	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.070	FA	0.033	FA	0.033	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X10	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.072	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X15	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.066	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X21	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.081	FA	0.026	FA	0.026	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X0	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.004	FA	0.029	FA	0.029	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X5	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.075	FA	0.058	FA	0.058	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X10	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.081	FA	0.061	FA	0.061	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X15	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.078	FA	0.061	FA	0.061	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X21	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.113	FA	0.035	FA	0.035	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK

< 1F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	h _o /D	σ _o /F _c	τ _u /F _c		p _t %		保証設計			
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部	
													せん断	付着	柱頭	柱脚
X0	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 032 FA	0. 028 FA	0. 028 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK
X5	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 096 FA	0. 044 FA	0. 044 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK
X10	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 098 FA	0. 045 FA	0. 045 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK
X15	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 089 FA	0. 044 FA	0. 044 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK
X21	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 112 FA	0. 040 FA	0. 040 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK
X0	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	-0. 005 FA	0. 031 FA	0. 031 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK
X5	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 103 FA	0. 056 FA	0. 056 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK
X10	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 112 FA	0. 059 FA	0. 059 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK
X15	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 106 FA	0. 058 FA	0. 058 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK
X21	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 166 FA	0. 053 FA	0. 053 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK

＜ X方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

(1) 梁

種別を直接入力した場合は、種別の後に“*”を付記します。

破壊モード

- M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む)
- S : 脆性破壊
- S* : 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊

塑性ヒンジ

- 部材種別判定用のヒンジ状態
- 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ
- @ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 : 梁のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討のOK、NGを表示します。保証設計を考慮しない場合は空白とします。

保有耐力横補剛 : 保有耐力横補剛のOK、NGを表示します。

Mcrr : 横座屈耐力Mcrrとなる箇所でのヒンジの有無を表示します。無しは空白、横座屈耐力Mcrrを考慮しない場合は“——”とします。

保有耐力接合 : 仕口、継手の保有耐力接合のOK、NGを表示します。保有耐力接合の検討を行わない場合は“——”とします
仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で算定した場合、
検討結果が $1 \leq Mu/Mp < \alpha$ のとき“NG (C)”とします。

＜ RSL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
Y0	X0	X5	RG1	FA	0—	—0	M	0.045 FA	0.013 FA	OK	
	X5	X10	RG1	FA	0—	—0	M	0.045 FA	0.013 FA	OK	
	X10	X15	RG1	FA	0—	—0	M	0.044 FA	0.010 FA	OK	
	X15	X21	RG1	FA	0—	—0	M	0.045 FA	0.012 FA	OK	
Y7	X0	X5	RG2	FA	0—	—0	M	0.046 FA	0.013 FA	OK	
	X5	X10	RG2	FA	0—	—0	M	0.048 FA	0.010 FA	OK	
	X10	X15	RG2	FA	0—	—0	M	0.046 FA	0.007 FA	OK	
	X15	X21	RG2	FA	0—	—0	M	0.047 FA	0.009 FA	OK	

＜ 4SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
Y0	X0	X5	4G1	FA	0—	—0	M	0.046 FA	0.025 FA	OK	
	X5	X10	4G1	FA	0—	—0	M	0.046 FA	0.024 FA	OK	
	X10	X15	4G1	FA	0—	—0	M	0.045 FA	0.021 FA	OK	
	X15	X21	4G1	FA	0—	—0	M	0.046 FA	0.024 FA	OK	
Y7	X0	X5	4G2	FA	0—	—0	M	0.060 FA	0.037 FA	OK	
	X5	X10	4G2	FA	0—	—0	M	0.068 FA	0.034 FA	OK	
	X10	X15	4G2	FA	0—	—0	M	0.066 FA	0.031 FA	OK	
	X15	X21	4G2	FA	0—	—0	M	0.069 FA	0.035 FA	OK	

＜ 3SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
Y0	X0	X5	3G1	FA	0—	—0	M	0.046 FA	0.026 FA	OK	
	X5	X10	3G1	FA	0—	—0	M	0.046 FA	0.024 FA	OK	
	X10	X15	3G1	FA	0—	—0	M	0.044 FA	0.022 FA	OK	
	X15	X21	3G1	FA	0—	—0	M	0.046 FA	0.024 FA	OK	
Y7	X0	X5	3G2	FA	0—	—0	M	0.058 FA	0.040 FA	OK	
	X5	X10	3G2	FA	0—	—0	M	0.064 FA	0.039 FA	OK	
	X10	X15	3G2	FA	0—	—0	M	0.061 FA	0.035 FA	OK	
	X15	X21	3G2	FA	0—	—0	M	0.064 FA	0.039 FA	OK	

＜ 2SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
Y0	X0	X5	2G1	FA	0—	—0	M	0.045 FA	0.026 FA	OK	
	X5	X10	2G1	FA	0—	—0	M	0.045 FA	0.025 FA	OK	
	X10	X15	2G1	FA	0—	—0	M	0.044 FA	0.023 FA	OK	
	X15	X21	2G1	FA	0—	—0	M	0.045 FA	0.025 FA	OK	
Y7	X0	X5	2G2	FA	0—	—0	M	0.058 FA	0.040 FA	OK	
	X5	X10	2G2	FA	0—	—0	M	0.062 FA	0.040 FA	OK	
	X10	X15	2G2	FA	0—	—0	M	0.060 FA	0.037 FA	OK	
	X15	X21	2G2	FA	0—	—0	M	0.062 FA	0.040 FA	OK	

< 1SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$				保証設計	
					左端	右端		左端		右端		せん断	付着
Y0	X0	X5	1G1A	FA	---	---	M	0.027	FA	0.016	FA	OK	
	X5	X10	1G1	FA	---	---	M	0.020	FA	0.008	FA	OK	
	X10	X15	1G1	FA	---	---	M	0.021	FA	0.008	FA	OK	
	X15	X21	1G1A	FA	---	---	M	0.024	FA	0.014	FA	OK	
Y7	X0	X5	1G2A	FA	---	---	M	0.031	FA	0.016	FA	OK	
	X5	X10	1G2C	FA	---	---	M	0.023	FA	0.009	FA	OK	
	X10	X15	1G2	FA	---	---	M	0.024	FA	0.009	FA	OK	
	X15	X21	1G2B	FA	---	---	M	0.025	FA	0.013	FA	OK	

(2) 柱

種別を直接入力した場合は、種別の後に“*”を付記します。

柱の種別が、接合する梁の種別による場合、柱のみの種別も表示します。

破壊モード

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む)

S : 脆性破壊

S* : 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊

塑性ヒンジ

部材種別判定用のヒンジ状態

0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ

@ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 : RC柱のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討、および接合部の保証設計のOK、NGを表示します。

保証設計を考慮しない場合は空白とします。

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計									
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部							
													せん断	付着	柱頭	柱脚						
X0	Y0	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.024	FA	0.012	FA	0.012	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X5	Y0	4C1	FA	0---	---	M	4.067	FA	0.022	FA	0.019	FA	0.019	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK	OK	OK
X10	Y0	4C1	FA	0---	---	M	4.067	FA	0.023	FA	0.019	FA	0.019	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X15	Y0	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.023	FA	0.023	FA	0.023	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK	OK	OK
X21	Y0	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.012	FA	0.004	FA	0.004	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK	OK	OK
X0	Y7	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.026	FA	0.014	FA	0.014	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X5	Y7	4C1	FA	0---	---	M	4.067	FA	0.025	FA	0.026	FA	0.026	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK	OK	OK
X10	Y7	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.024	FA	0.025	FA	0.025	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X15	Y7	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.025	FA	0.027	FA	0.027	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK	OK	OK
X21	Y7	4C1	FA	---	---	M	4.067	FA	0.011	FA	0.006	FA	0.006	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK	OK	OK

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計							
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部					
													せん断	付着	柱頭	柱脚				
X0	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.052	FA	0.015	FA	0.015	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X5	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.044	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X10	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.045	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X15	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.048	FA	0.025	FA	0.025	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X21	Y0	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.020	FA	0.011	FA	0.011	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X0	Y7	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.061	FA	0.022	FA	0.022	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X5	Y7	3C1	FA	0---	---	M	4.000	FA	0.053	FA	0.045	FA	0.045	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X10	Y7	3C1	FA	0---	---	M	4.000	FA	0.050	FA	0.044	FA	0.044	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X15	Y7	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.052	FA	0.042	FA	0.042	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK
X21	Y7	3C1	FA	---	---	M	4.000	FA	0.013	FA	0.023	FA	0.023	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK	OK

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計									
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部							
													せん断	付着	柱頭	柱脚						
X0	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.080	FA	0.028	FA	0.028	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X5	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.064	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X10	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.067	FA	0.031	FA	0.031	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X15	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.073	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X21	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.029	FA	0.018	FA	0.018	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X0	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.104	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X5	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.083	FA	0.061	FA	0.061	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X10	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.077	FA	0.061	FA	0.061	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X15	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.081	FA	0.061	FA	0.061	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X21	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.007	FA	0.028	FA	0.028	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK

＜ 1F階 ＞

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc		τu/Fc		pt %		保証設計			
				柱頭	柱脚					柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部	
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X0	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 111 FA	0. 038 FA	0. 038 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	
X5	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 087 FA	0. 043 FA	0. 043 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	
X10	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 091 FA	0. 045 FA	0. 045 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	
X15	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 098 FA	0. 046 FA	0. 046 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	
X21	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 039 FA	0. 028 FA	0. 028 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	
X0	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 155 FA	0. 051 FA	0. 051 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	
X5	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 115 FA	0. 058 FA	0. 058 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	
X10	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 105 FA	0. 058 FA	0. 058 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	
X15	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	0. 111 FA	0. 059 FA	0. 059 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	
X21	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4. 400 FA	-0. 003 FA	0. 032 FA	0. 032 FA	0. 541 FA	0. 541 FA	OK		OK	OK	

＜ Y方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

(1) 梁

種別を直接入力した場合は、種別の後に“*”を付記します。

破壊モード

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む)

S : 脆性破壊

S* : 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊

塑性ヒンジ

部材種別判定用のヒンジ状態

0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ

@ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 : 梁のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討のOK、NGを表示します。保証設計を考慮しない場合は空白とします。

保有耐力横補剛 : 保有耐力横補剛のOK、NGを表示します。

Mcr : 横座屈耐力Mcrとなる箇所でのヒンジの有無を表示します。無しは空白、横座屈耐力Mcrを考慮しない場合は“—”とします。

保有耐力接合 : 仕口、継手の保有耐力接合のOK、NGを表示します。保有耐力接合の検討を行わない場合は“—”とします

仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で算定した場合、

検討結果が $1 \leq Mu/Mp < \alpha$ のとき“NG (C)”とします。

＜ RSL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	RG11	FA	0—	—0	M	0.003 FA	0.053 FA	OK	
X5	Y0	Y7	RG12	FA	0—	—0	M	0.008 FA	0.061 FA	OK	
X10	Y0	Y7	RG12	FA	0—	—0	M	0.007 FA	0.056 FA	OK	
X15	Y0	Y7	RG12	FA	0—	—@	M	0.007 FA	0.056 FA	OK	
X21	Y0	Y7	RG13	FA	0—	—0	M	0.005 FA	0.055 FA	OK	

＜ 4SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	4G11	FA	0—	—0	M	0.010 FA	0.051 FA	OK	
X5	Y0	Y7	4G12	FA	0—	—0	M	0.012 FA	0.061 FA	OK	
X10	Y0	Y7	4G12	FA	0—	—0	M	0.013 FA	0.061 FA	OK	
X15	Y0	Y7	4G12	FA	0—	—0	M	0.013 FA	0.061 FA	OK	
X21	Y0	Y7	4G13	FA	0—	—0	M	0.015 FA	0.059 FA	OK	

＜ 3SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	3G11	FA	0—	—0	M	0.013 FA	0.053 FA	OK	
X5	Y0	Y7	3G12	FA	0—	—0	M	0.016 FA	0.062 FA	OK	
X10	Y0	Y7	3G12	FA	0—	—0	M	0.017 FA	0.062 FA	OK	
X15	Y0	Y7	3G12	FA	0—	—0	M	0.017 FA	0.062 FA	OK	
X21	Y0	Y7	3G13	FA	0—	—0	M	0.022 FA	0.060 FA	OK	

＜ 2SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	2G11	FA	0—	—0	M	0.015 FA	0.055 FA	OK	
X5	Y0	Y7	2G12	FA	0—	—0	M	0.016 FA	0.060 FA	OK	
X10	Y0	Y7	2G12	FA	0—	—0	M	0.019 FA	0.058 FA	OK	
X15	Y0	Y7	2G12	FA	0—	—0	M	0.019 FA	0.058 FA	OK	
X21	Y0	Y7	2G13	FA	0—	—0	M	0.018 FA	0.049 FA	OK	

＜ 1SL層 ＞

フレーム	軸—軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	1G11	FA	—	—	M	0.009 FA	0.034 FA	OK	
X5	Y0	Y7	1G12	FA	—	—	M	0.008 FA	0.040 FA	OK	
X10	Y0	Y7	1G12	FA	—	—	M	0.010 FA	0.034 FA	OK	
X15	Y0	Y7	1G12	FA	—	—	M	0.010 FA	0.034 FA	OK	
X21	Y0	Y7	1G13	FA	—	—	M	0.010 FA	0.027 FA	OK	

(2) 柱

種別を直接入力した場合は、種別の後に“*”を付記します。

柱の種別が、接合する梁の種別による場合、柱のみの種別も表示します。

破壊モード

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む)

S : 脆性破壊

S* : 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊

塑性ヒンジ

部材種別判定用のヒンジ状態

0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ

@ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 : RC柱のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討、および接合部の保証設計のOK、NGを表示します。

保証設計を考慮しない場合は空白とします。

＜ 4F階 ＞

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計									
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部							
													せん断	付着	柱頭	柱脚						
X0	Y0	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.007	FA	0.009	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK		
X5	Y0	4C1	FA	0---	---	M	3.934	FA	0.008	FA	0.013	FA	0.013	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X10	Y0	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.009	FA	0.013	FA	0.013	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X15	Y0	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.009	FA	0.013	FA	0.013	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X21	Y0	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.004	FA	0.015	FA	0.015	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X0	Y7	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.028	FA	0.016	FA	0.016	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X5	Y7	4C1	FA	0---	---	M	3.934	FA	0.040	FA	0.022	FA	0.022	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X10	Y7	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.039	FA	0.027	FA	0.027	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X15	Y7	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA	0.039	FA	0.027	FA	0.027	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X21	Y7	4C1	FA	0---	---	M	3.934	FA	0.033	FA	0.020	FA	0.020	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK

＜ 3F階 ＞

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計									
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部							
													せん断	付着	柱頭	柱脚						
X0	Y0	3C1	FA	0—	---	M	3.867	FA	0.012	FA	0.024	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK		
X5	Y0	3C1	FA	0—	---	M	3.867	FA	0.014	FA	0.021	FA	0.021	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X10	Y0	3C1	FA	0—	---	M	3.867	FA	0.014	FA	0.019	FA	0.019	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X15	Y0	3C1	FA	0—	---	M	3.867	FA	0.015	FA	0.020	FA	0.020	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X21	Y0	3C1	FA	0—	---	M	3.867	FA	0.001	FA	0.029	FA	0.029	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X0	Y7	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.057	FA	0.029	FA	0.029	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X5	Y7	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.082	FA	0.039	FA	0.039	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X10	Y7	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.084	FA	0.035	FA	0.035	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X15	Y7	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.084	FA	0.035	FA	0.035	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X21	Y7	3C1	FA	0—	---	M	3.867	FA	0.073	FA	0.039	FA	0.039	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK

＜ 2F階 ＞

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計									
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部							
													せん断	付着	柱頭	柱脚						
X0	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	0.015	FA	0.029	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK		
X5	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	0.018	FA	0.033	FA	0.033	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X10	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	0.017	FA	0.035	FA	0.035	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X15	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	0.019	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X21	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	-0.007	FA	0.038	FA	0.038	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X0	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	0.089	FA	0.039	FA	0.039	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X5	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	0.129	FA	0.043	FA	0.043	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X10	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	0.132	FA	0.045	FA	0.045	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X15	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	0.133	FA	0.045	FA	0.045	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X21	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA	0.119	FA	0.043	FA	0.043	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK

＜ 1F階 ＞

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計									
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部							
													せん断	付着	柱頭	柱脚						
X0	Y0	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	0.016	FA	0.034	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK		
X5	Y0	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	0.020	FA	0.033	FA	0.033	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X10	Y0	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	0.017	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X15	Y0	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	0.019	FA	0.035	FA	0.035	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X21	Y0	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	-0.017	FA	0.035	FA	0.035	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X0	Y7	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	0.128	FA	0.051	FA	0.051	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X5	Y7	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	0.183	FA	0.058	FA	0.058	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X10	Y7	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	0.184	FA	0.060	FA	0.060	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X15	Y7	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	0.186	FA	0.061	FA	0.061	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK
X21	Y7	1C1	FA	---	→0	M	4.267	FA	0.170	FA	0.060	FA	0.060	FA	0.541	FA	0.541	FA	OK		OK	OK

＜ Y方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

(1) 梁

種別を直接入力した場合は、種別の後に“*”を付記します。

破壊モード

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む)

S : 脆性破壊

S* : 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊

塑性ヒンジ

部材種別判定用のヒンジ状態

0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ

@ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 : 梁のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討のOK、NGを表示します。保証設計を考慮しない場合は空白とします。

保有耐力横補剛 : 保有耐力横補剛のOK、NGを表示します。

Mcr : 横座屈耐力Mcrとなる箇所でのヒンジの有無を表示します。無しは空白、横座屈耐力Mcrを考慮しない場合は“——”とします。

保有耐力接合 : 仕口、継手の保有耐力接合のOK、NGを表示します。保有耐力接合の検討を行わない場合は“——”とします

仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で算定した場合、

検討結果が $1 \leq Mu/Mp < \alpha$ のとき“NG (C)”とします。

＜ RSL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	RG11	FA	0—	—0	M	0.051 FA	0.001 FA	OK	
X5	Y0	Y7	RG12	FA	0—	—0	M	0.056 FA	0.003 FA	OK	
X10	Y0	Y7	RG12	FA	0—	—0	M	0.056 FA	0.007 FA	OK	
X15	Y0	Y7	RG12	FA	0—	—0	M	0.056 FA	0.007 FA	OK	
X21	Y0	Y7	RG13	FA	0—	—0	M	0.055 FA	0.005 FA	OK	

＜ 4SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	4G11	FA	0—	—0	M	0.052 FA	0.011 FA	OK	
X5	Y0	Y7	4G12	FA	0—	—0	M	0.060 FA	0.011 FA	OK	
X10	Y0	Y7	4G12	FA	0—	—0	M	0.061 FA	0.013 FA	OK	
X15	Y0	Y7	4G12	FA	0—	—0	M	0.061 FA	0.013 FA	OK	
X21	Y0	Y7	4G13	FA	0—	—0	M	0.057 FA	0.013 FA	OK	

＜ 3SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	3G11	FA	0—	—0	M	0.054 FA	0.014 FA	OK	
X5	Y0	Y7	3G12	FA	0—	—0	M	0.062 FA	0.015 FA	OK	
X10	Y0	Y7	3G12	FA	0—	—0	M	0.062 FA	0.017 FA	OK	
X15	Y0	Y7	3G12	FA	0—	—0	M	0.062 FA	0.017 FA	OK	
X21	Y0	Y7	3G13	FA	0—	—0	M	0.060 FA	0.022 FA	OK	

＜ 2SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	2G11	FA	0—	—0	M	0.055 FA	0.015 FA	OK	
X5	Y0	Y7	2G12	FA	0—	—0	M	0.058 FA	0.015 FA	OK	
X10	Y0	Y7	2G12	FA	0—	—0	M	0.058 FA	0.019 FA	OK	
X15	Y0	Y7	2G12	FA	0—	—0	M	0.058 FA	0.019 FA	OK	
X21	Y0	Y7	2G13	FA	0—	—0	M	0.049 FA	0.019 FA	OK	

＜ 1SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	種別	塑性ヒンジ		破壊モード	$\tau u/Fc$		保証設計	
					左端	右端		左端	右端	せん断	付着
X0	Y0	Y7	1G11	FA	—	—	M	0.033 FA	0.008 FA	OK	
X5	Y0	Y7	1G12	FA	—	—	M	0.036 FA	0.005 FA	OK	
X10	Y0	Y7	1G12	FA	—	—	M	0.034 FA	0.011 FA	OK	
X15	Y0	Y7	1G12	FA	—	—	M	0.035 FA	0.011 FA	OK	
X21	Y0	Y7	1G13	FA	—	—	M	0.027 FA	0.010 FA	OK	

(2) 柱

種別を直接入力した場合は、種別の後に“*”を付記します。

柱の種別が、接合する梁の種別による場合、柱のみの種別も表示します。

破壊モード

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む)

S : 脆性破壊

S* : 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊

塑性ヒンジ

部材種別判定用のヒンジ状態

0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ

@ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 : RC柱のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討、および接合部の保証設計のOK、NGを表示します。

保証設計を考慮しない場合は空白とします。

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計			
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部	
													せん断	付着	柱頭	柱脚
X0	Y0	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA 0.027	FA 0.017	FA 0.017	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK
X5	Y0	4C1	FA	0---	---	M	3.934	FA 0.037	FA 0.024	FA 0.024	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK
X10	Y0	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA 0.037	FA 0.028	FA 0.028	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK
X15	Y0	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA 0.038	FA 0.028	FA 0.028	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK
X21	Y0	4C1	FA	0---	---	M	3.934	FA 0.032	FA 0.020	FA 0.020	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK
X0	Y7	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA 0.007	FA 0.009	FA 0.009	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK
X5	Y7	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA 0.011	FA 0.013	FA 0.013	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK
X10	Y7	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA 0.010	FA 0.013	FA 0.013	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK
X15	Y7	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA 0.010	FA 0.013	FA 0.013	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK
X21	Y7	4C1	FA	---	---	M	3.934	FA 0.005	FA 0.012	FA 0.012	FA 0.413	FA 0.413	OK		OK	OK

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計									
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部							
													せん断	付着	柱頭	柱脚						
X0	Y0	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.057	FA	0.032	FA	0.032	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X5	Y0	3C1	FA	0---	---	M	3.867	FA	0.077	FA	0.041	FA	0.041	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X10	Y0	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.078	FA	0.035	FA	0.035	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X15	Y0	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.078	FA	0.035	FA	0.035	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X21	Y0	3C1	FA	0---	---	M	3.867	FA	0.069	FA	0.039	FA	0.039	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X0	Y7	3C1	FA	0---	---	M	3.867	FA	0.011	FA	0.022	FA	0.022	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X5	Y7	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.021	FA	0.020	FA	0.020	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X10	Y7	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.019	FA	0.020	FA	0.020	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X15	Y7	3C1	FA	---	---	M	3.867	FA	0.020	FA	0.020	FA	0.020	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK
X21	Y7	3C1	FA	0---	---	M	3.867	FA	0.006	FA	0.029	FA	0.029	FA	0.413	FA	0.413	FA	OK		OK	OK

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σo/Fc	τu/Fc		pt %		保証設計			
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部	
													せん断	付着	柱頭	柱脚
X0	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA 0.090	FA 0.041	FA 0.041	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK
X5	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA 0.120	FA 0.044	FA 0.044	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK
X10	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA 0.122	FA 0.046	FA 0.046	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK
X15	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA 0.122	FA 0.045	FA 0.045	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK
X21	Y0	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA 0.113	FA 0.044	FA 0.044	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK
X0	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA 0.014	FA 0.031	FA 0.031	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK
X5	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA 0.028	FA 0.033	FA 0.033	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK
X10	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA 0.027	FA 0.033	FA 0.033	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK
X15	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA 0.029	FA 0.032	FA 0.032	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK
X21	Y7	2C1	FA	---	---	M	3.800	FA -0.001	FA 0.039	FA 0.039	FA 0.541	FA 0.541	OK		OK	OK

< 1F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ		破壊 モード	ho/D	σ o/Fc	τ u/Fc		pt %		保証設計			
				柱頭	柱脚				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接合部	
													せん断	付着	柱頭	柱脚
X0	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	0.129 FA	0.054 FA	0.054 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK
X5	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	0.168 FA	0.059 FA	0.059 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK
X10	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	0.170 FA	0.059 FA	0.059 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK
X15	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	0.170 FA	0.059 FA	0.059 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK
X21	Y0	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	0.161 FA	0.058 FA	0.058 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK
X0	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	0.015 FA	0.033 FA	0.033 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK
X5	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	0.036 FA	0.035 FA	0.035 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK
X10	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	0.032 FA	0.036 FA	0.036 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK
X15	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	0.036 FA	0.037 FA	0.037 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK
X21	Y7	1C1	FA	---	--0	M	4.267 FA	-0.008 FA	0.036 FA	0.036 FA	0.541 FA	0.541 FA	OK		OK	OK

11.3.4.2 部材群の種別

(1) 柱・梁群としての種別

種別を直接入力した場合は、種別の後に“*”を付記します。

柱・梁群としての種別において、以下に該当する場合は、備考欄に表示します。

*1:仕口部保有耐力接合を満足していない

*4:保有耐力横補剛を満足していない

*2:継手部保有耐力接合を満足していない

*5:仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で算定し、検討結果が $1 \leq Mu/Mp < \alpha$ のため、Cランクとした

*3:柱脚保有耐力接合を満足していない

< X方向正加力 >

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

階	主体構造	FA		FB		FC		FA+FB+FC kN	FD kN	Q(合計) kN	種別	備考
		Q kN	割合	Q kN	割合	Q kN	割合					
4F	RC	1824.5	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	1824.5	0.0	1824.5	A	
3F	RC	3057.5	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	3057.5	0.0	3057.5	A	
2F	RC	4054.3	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	4054.3	0.0	4054.3	A	
1F	RC	4871.4	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	4871.4	0.0	4871.4	A	

< X方向負加力 >

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

階	主体構造	FA		FB		FC		FA+FB+FC kN	FD kN	Q(合計) kN	種別	備考
		Q kN	割合	Q kN	割合	Q kN	割合					
4F	RC	1825.1	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	1825.1	0.0	1825.1	A	
3F	RC	3058.5	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	3058.5	0.0	3058.5	A	
2F	RC	4055.6	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	4055.6	0.0	4055.6	A	
1F	RC	4873.0	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	4873.0	0.0	4873.0	A	

< Y方向正加力 >

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

階	主体構造	FA		FB		FC		FA+FB+FC kN	FD kN	Q(合計) kN	種別	備考
		Q kN	割合	Q kN	割合	Q kN	割合					
4F	RC	1819.3	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	1819.3	0.0	1819.3	A	
3F	RC	3048.7	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	3048.7	0.0	3048.7	A	
2F	RC	4042.7	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	4042.7	0.0	4042.7	A	
1F	RC	4857.5	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	4857.5	0.0	4857.5	A	

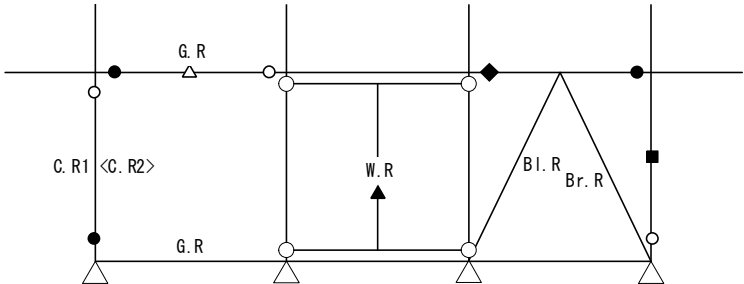
< Y方向負加力 >

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

階	主体構造	FA		FB		FC		FA+FB+FC kN	FD kN	Q(合計) kN	種別	備考
		Q kN	割合	Q kN	割合	Q kN	割合					
4F	RC	1843.1	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	1843.1	0.0	1843.1	A	
3F	RC	3088.5	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	3088.5	0.0	3088.5	A	
2F	RC	4095.5	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	4095.5	0.0	4095.5	A	
1F	RC	4920.9	1.000	0.0	0.000	0.0	0.000	4920.9	0.0	4920.9	A	

11.3.5 部材種別図 [S=自動スケール]

【凡例】

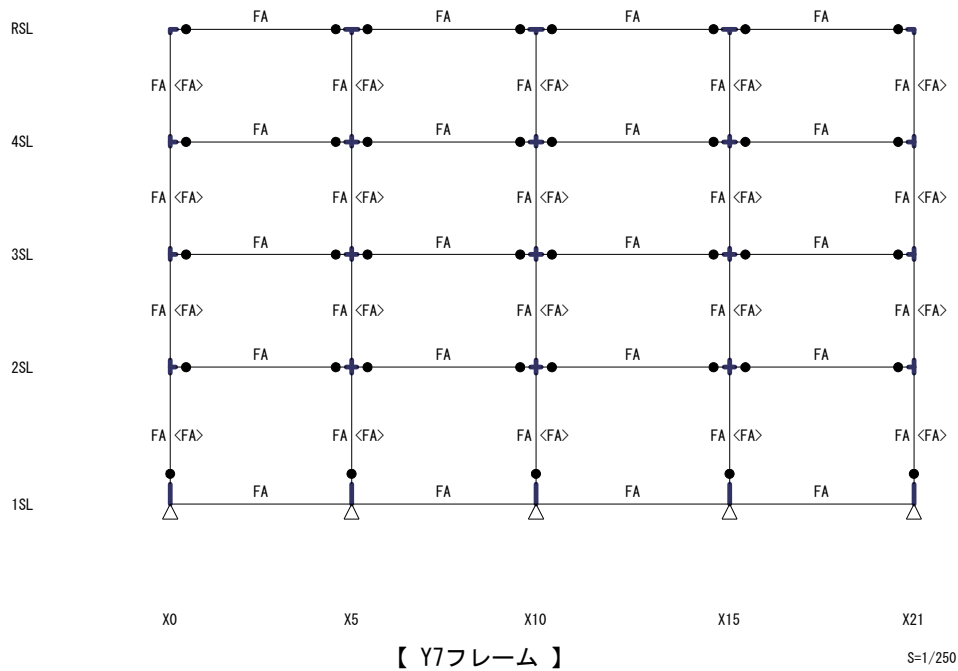
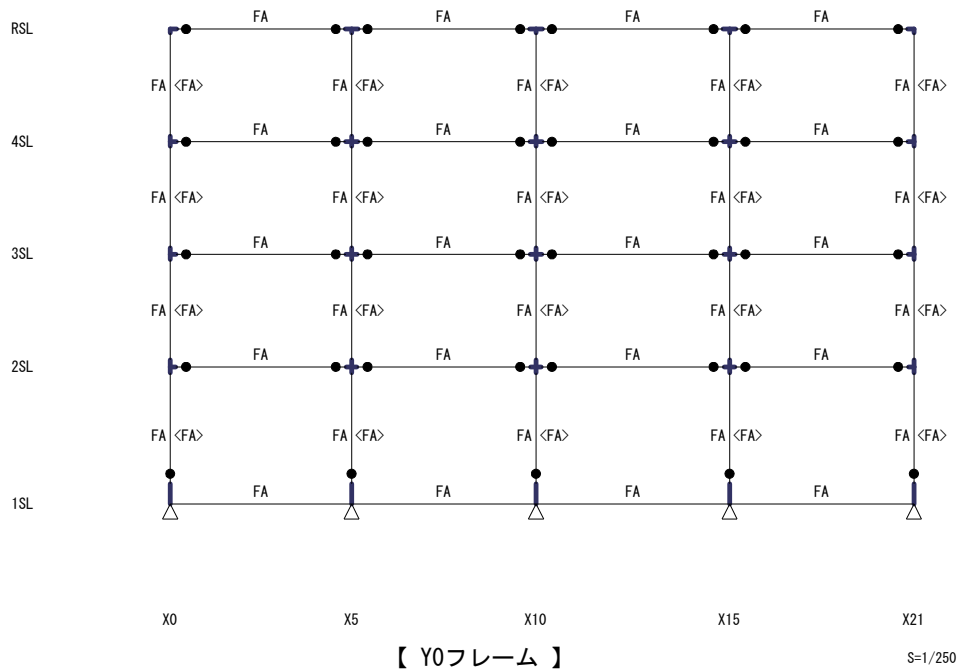


- ※ 部材種別図の破壊形式では、未降伏部材に対する以下の処理による破壊形式（想定塑性ヒンジ、想定脆性破壊）を表示します。
 - ・部材種別判定用の応力割増率において1.0を超える割増率を考慮する場合。
 - ・「未崩壊部材の余裕度による破壊モード判定」を行う場合。
- ※ 破壊形式は部材種別の判定に関係するもののみ、出力しています。
- ※ 連スパン耐震壁の場合、左端の壁のみに種別を表記します。
- ※ X形ブレースの種別は、ブレースの中央に出力します。
- ※ 任意配置ブレースの種別は、部材に沿って中央に出力します。
- ※ 部材種別を直接入力した場合は、種別の後ろに“*”を表示します。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。
- ※ 部材種別がFDやWDとなった要因を種別の後ろに表示します。
 - S：せん断破壊（RC・SRC柱、RC梁、RC壁）
 - S*：未崩壊部材の崩壊形判定によるせん断破壊（RC・SRC柱、RC梁、RC壁）
 - 保証：保証設計NG（RC柱、RC梁、RC壁）
 - 付着：付着割裂NG（RC柱、RC梁）
 - 接合：接合部の保証設計NG（RC柱）
 - Mcr：横座屈耐力Mcrとなる箇所が降伏した場合（S梁）
 - 補剛：保有耐力横補剛NG部材（S梁）
 - 接合：保有耐力接合NG、仕口と継手のいずれか。（S梁）
 - 仕口においてはFGについても要因を表示します。

記号	内容
G.R	梁の種別
C.R1	柱の種別：個材のランク
C.R2	柱の種別：柱とそれに接合する梁の種別を考慮した柱の種別
W.R	壁の種別
Bl.R	左下りブレースの種別（K形では左側のブレース）
Br.R	右下りブレースの種別（K形では右側のブレース）
●	塑性ヒンジ
▲	脆性破壊
○	想定塑性ヒンジ
△	想定脆性破壊
◆	保有耐力横補剛を満足しない梁の降伏
■	軸破壊

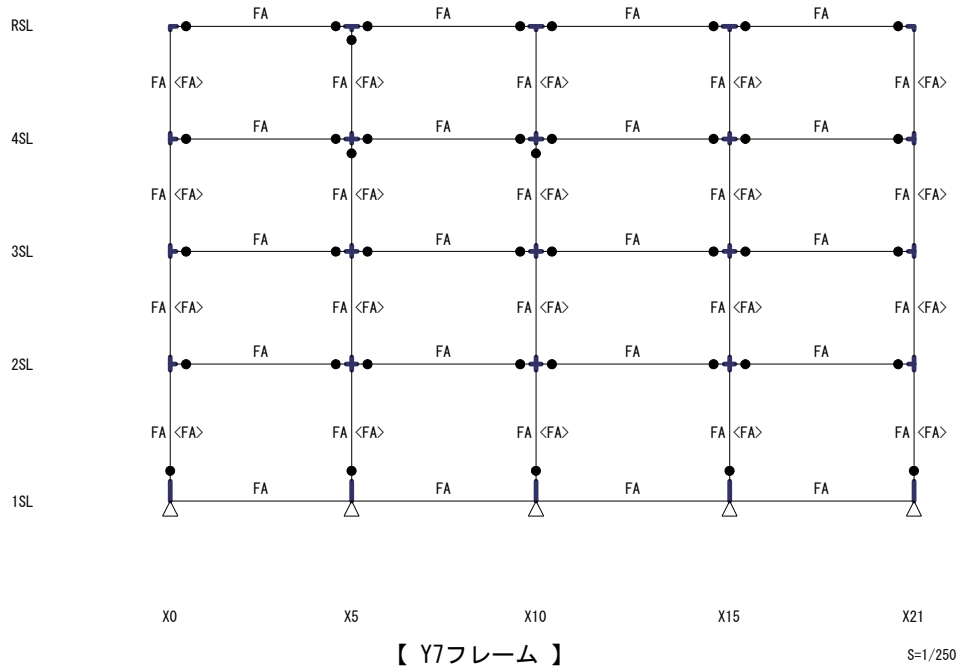
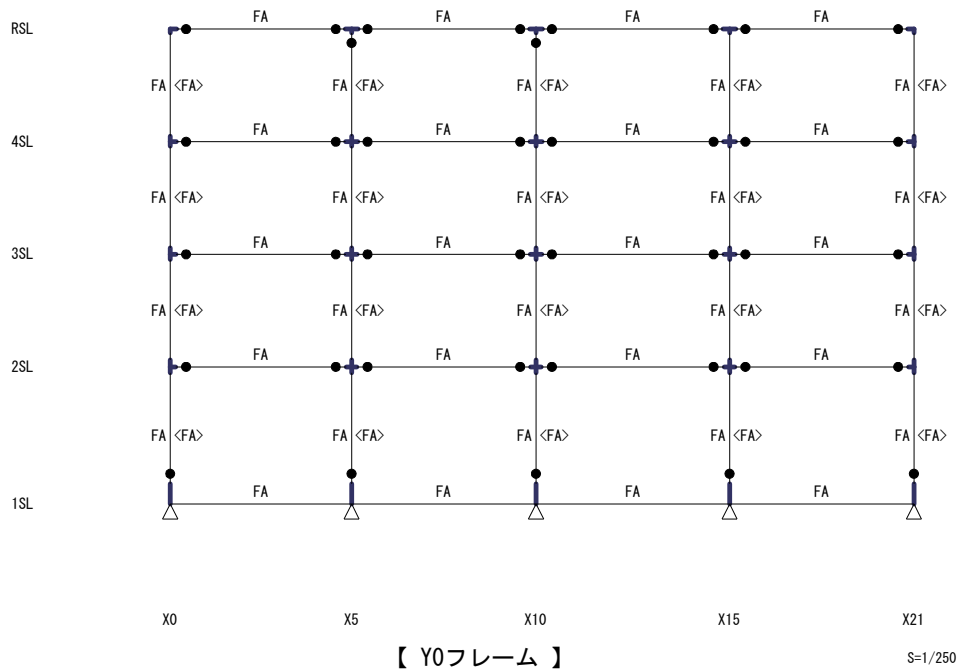
＜ X方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



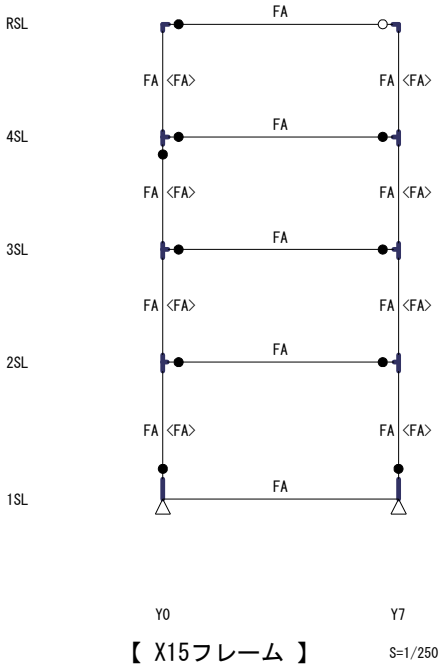
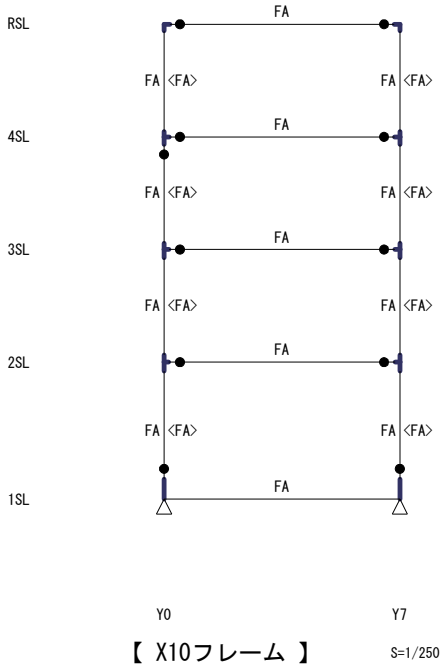
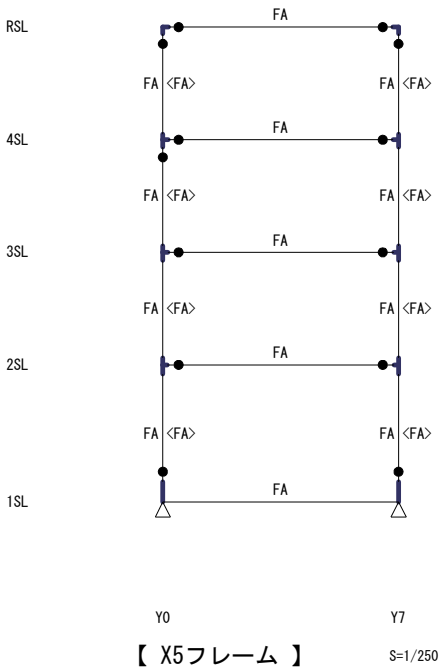
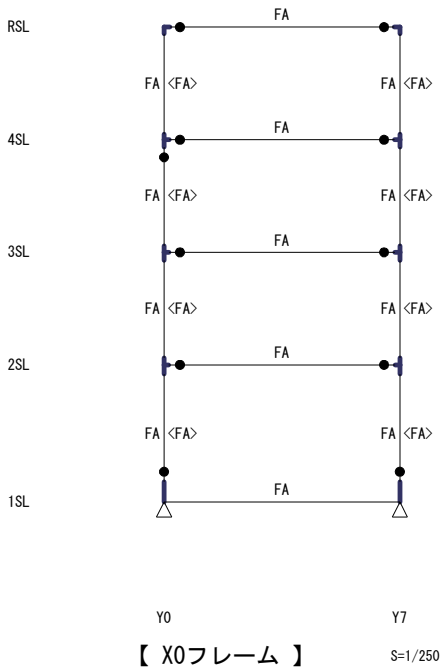
＜ X方向負加力 ＞

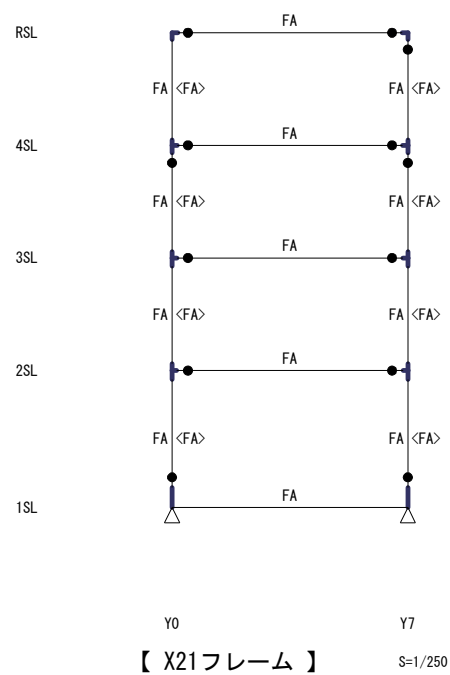
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27



＜ Y方向正加力 ＞

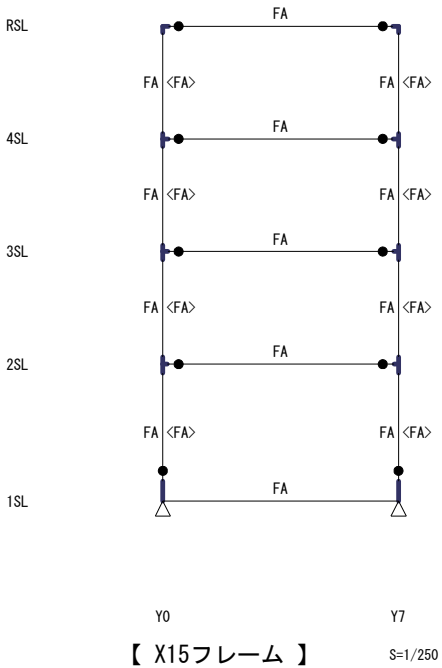
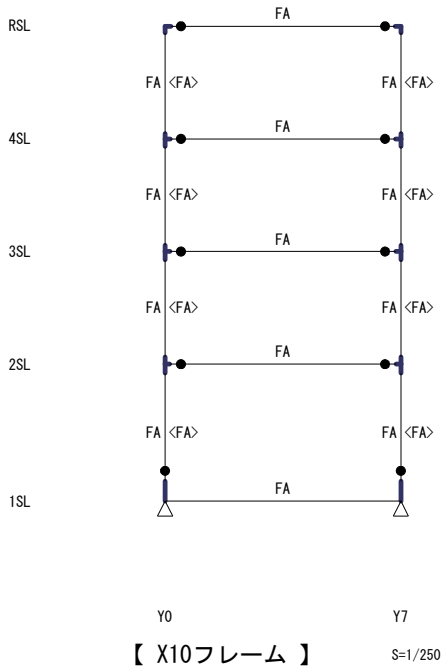
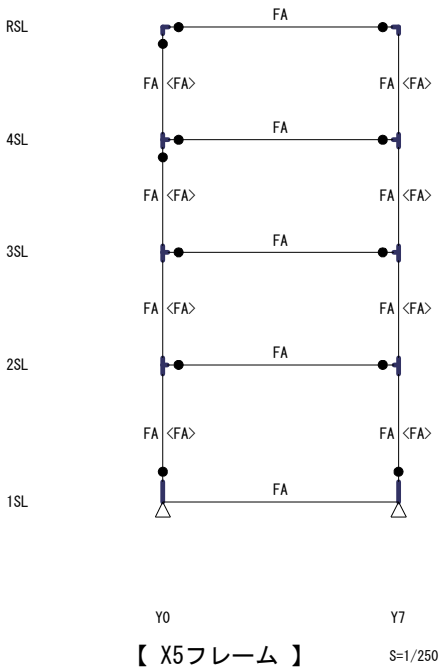
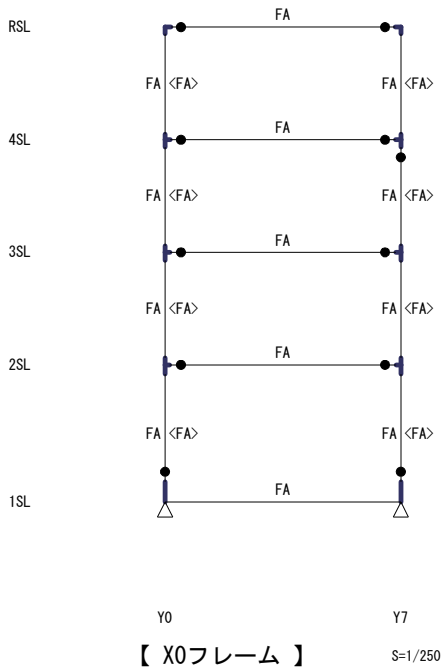
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

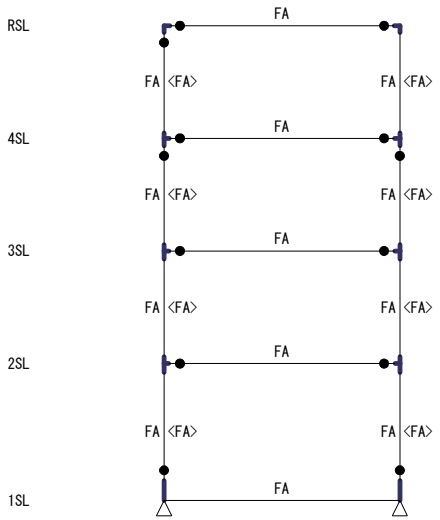




＜ Y方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27





Y0

Y7

【 X21フレーム 】

S=1/250

11.3.6 Ds値算定表

Dsを直接入力した場合は、数値の後に“*”を付記します。

以下に該当する場合は、備考欄に表示します。

*1:0.05割増し(入力指定) *2:0.05割増し(柱脚保有耐力接合を満足していない)

*3:Ds=0.55(耐震壁の柱主筋にUSD590(TTK)を使用している)

層をまたぐ床版をブレース置換した場合、その負担分は耐震壁に含めます。

層をまたぐ水平ブレースが存在する場合、その負担分はブレースに含めます。

＜ X方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

階	主体構造	柱・梁群		耐震壁群		Q(合計) kN	β_u	Ds	備考
		Q kN	種別	Q kN	種別				
4F	RC	1824.5	A	0.0	-	1824.5	0.000	0.30	
3F	RC	3057.5	A	0.0	-	3057.5	0.000	0.30	
2F	RC	4054.3	A	0.0	-	4054.3	0.000	0.30	
1F	RC	4871.4	A	0.0	-	4871.4	0.000	0.30	

＜ X方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

階	主体構造	柱・梁群		耐震壁群		Q(合計) kN	β_u	Ds	備考
		Q kN	種別	Q kN	種別				
4F	RC	1825.1	A	0.0	-	1825.1	0.000	0.30	
3F	RC	3058.5	A	0.0	-	3058.5	0.000	0.30	
2F	RC	4055.6	A	0.0	-	4055.6	0.000	0.30	
1F	RC	4873.0	A	0.0	-	4873.0	0.000	0.30	

＜ Y方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

階	主体構造	柱・梁群		耐震壁群		Q(合計) kN	β_u	Ds	備考
		Q kN	種別	Q kN	種別				
4F	RC	1819.3	A	0.0	-	1819.3	0.000	0.30	
3F	RC	3048.7	A	0.0	-	3048.7	0.000	0.30	
2F	RC	4042.7	A	0.0	-	4042.7	0.000	0.30	
1F	RC	4857.5	A	0.0	-	4857.5	0.000	0.30	

＜ Y方向負加力 ＞

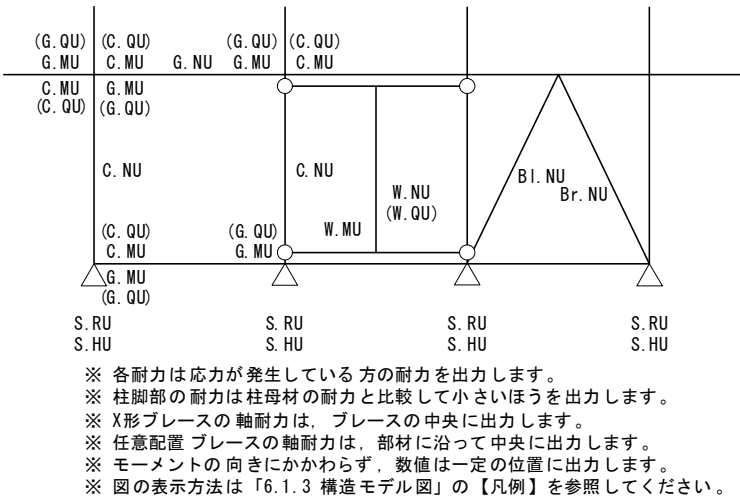
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27

階	主体構造	柱・梁群		耐震壁群		Q(合計) kN	β_u	Ds	備考
		Q kN	種別	Q kN	種別				
4F	RC	1843.1	A	0.0	-	1843.1	0.000	0.30	
3F	RC	3088.5	A	0.0	-	3088.5	0.000	0.30	
2F	RC	4095.5	A	0.0	-	4095.5	0.000	0.30	
1F	RC	4920.9	A	0.0	-	4920.9	0.000	0.30	

11.4 保有水平耐力の算定

11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 [S=自動スケール]

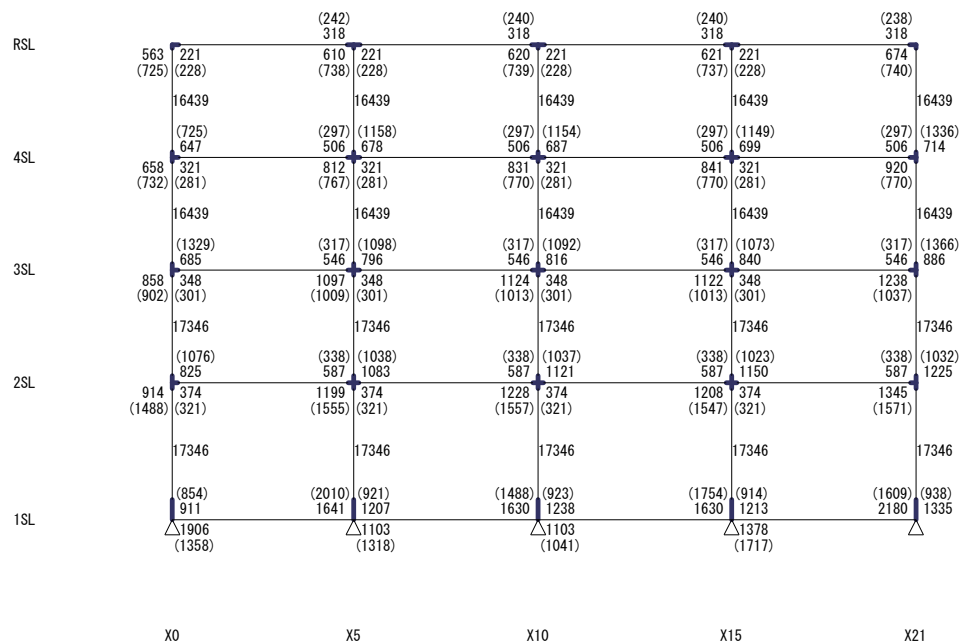
【凡例】



記号	内容	単位
G. MU	梁の終局曲げ耐力	kNm
G. QU	梁の終局せん断耐力	kN
G. NU	梁の終局軸耐力（正值：圧縮，負値：引張り）※S梁の場合	kN
C. MU	柱の終局曲げ耐力	kNm
C. QU	柱の終局せん断耐力	kN
C. NU	柱の終局軸耐力（正值：圧縮，負値：引張り）	kN
W. MU	耐震壁の終局曲げ耐力	kNm
W. QU	耐震壁の終局せん断耐力	kN
W. NU	耐震壁の終局軸耐力	kN
S. RU	鉛直の支点耐力（正值：圧縮，負値：浮上がり）	kN
S. HU	水平の支点耐力	kN
Bl. NU	X形では左下りブレースの軸耐力（正值：圧縮，負値：引張り） K形では左側のブレース	kN
Br. NU	X形では右下りブレースの軸耐力（正值：圧縮，負値：引張り） K形では右側のブレース	kN

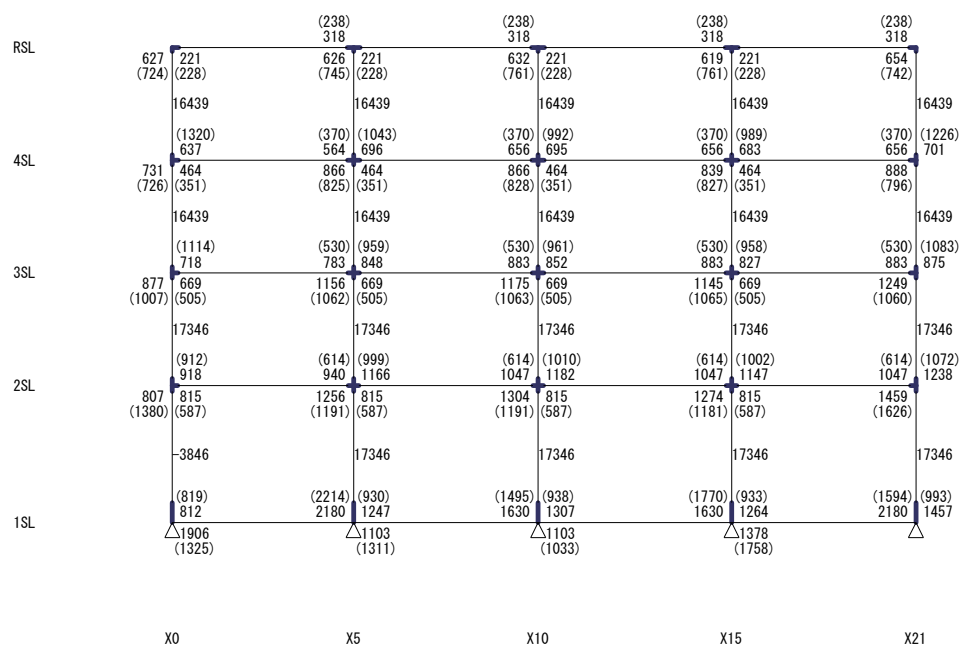
＜ X方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25



【 Y0フレーム 】

S=1/250

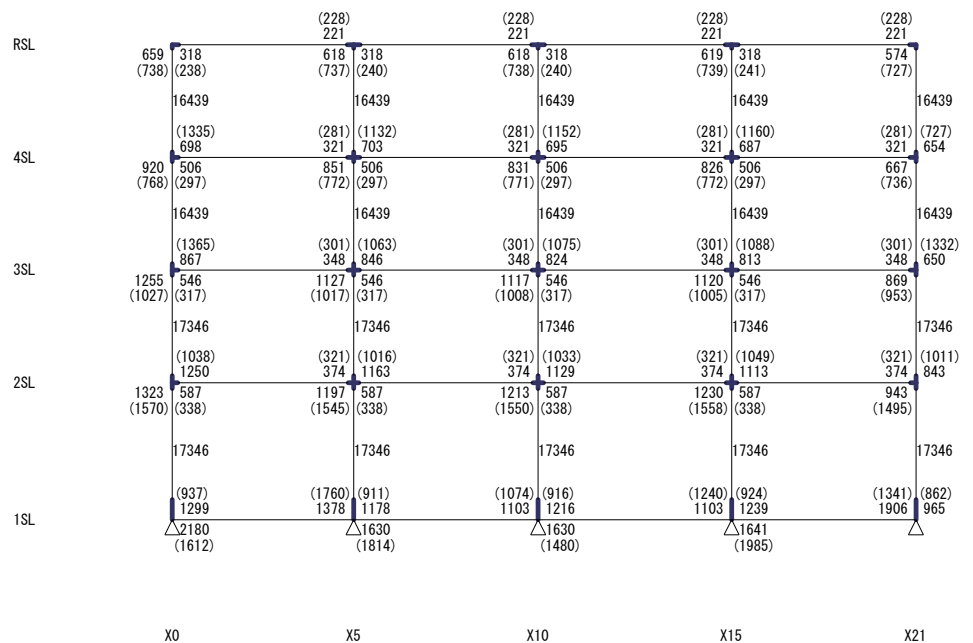


【 Y7フレーム 】

S=1/250

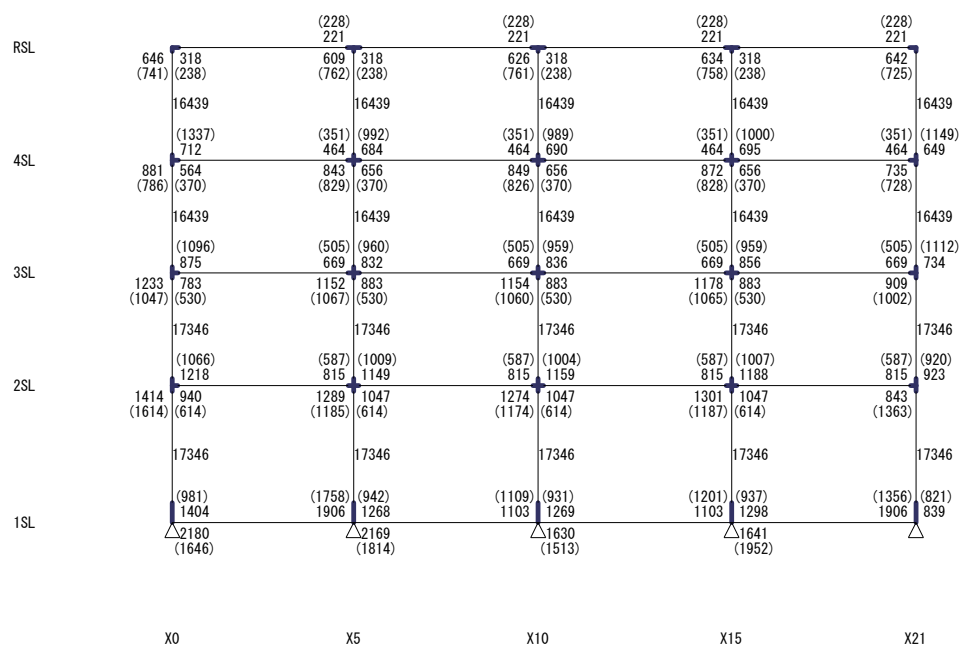
＜ X方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25



【 Y0フレーム 】

S=1/250

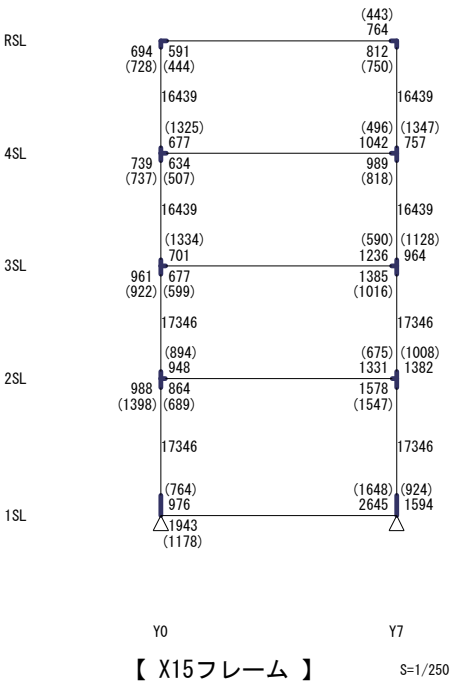
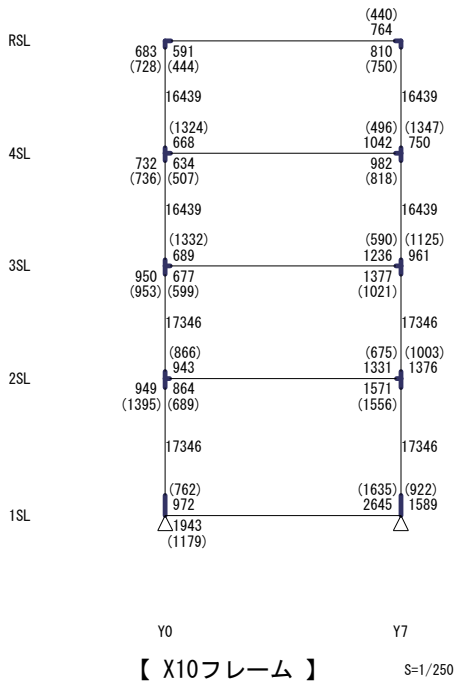
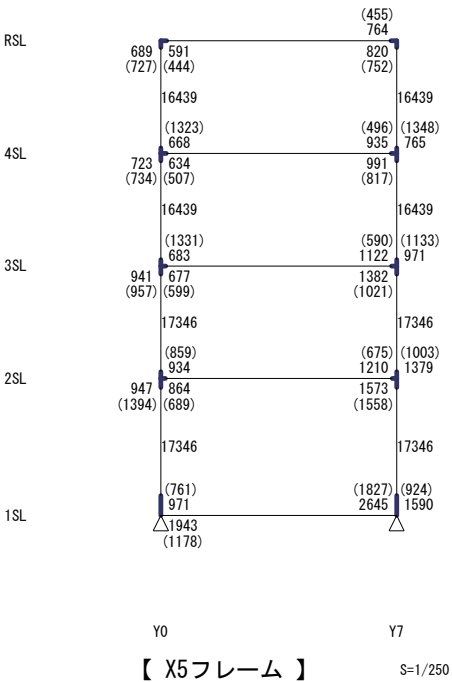
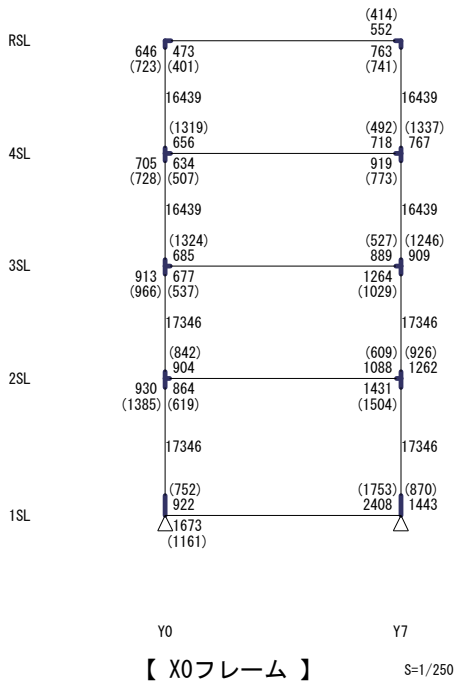


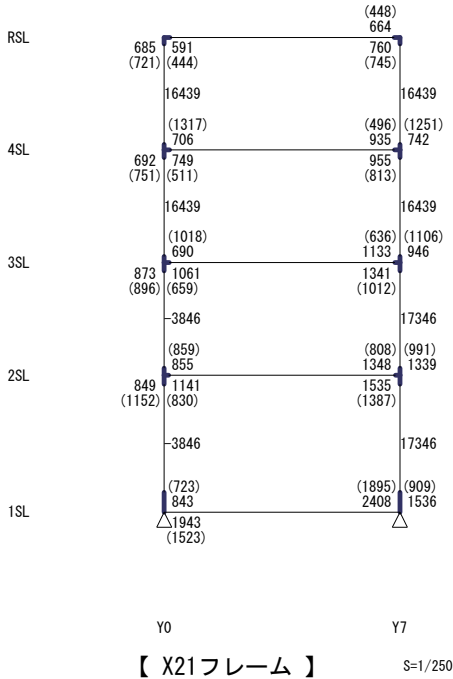
【 Y7フレーム 】

S=1/250

＜ Y方向正加力 ＞

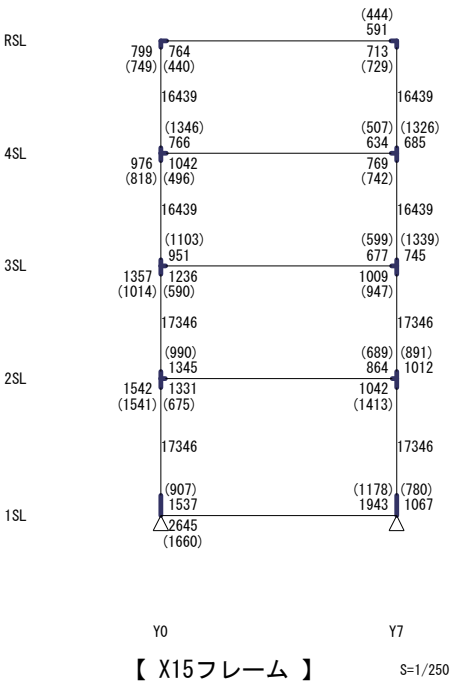
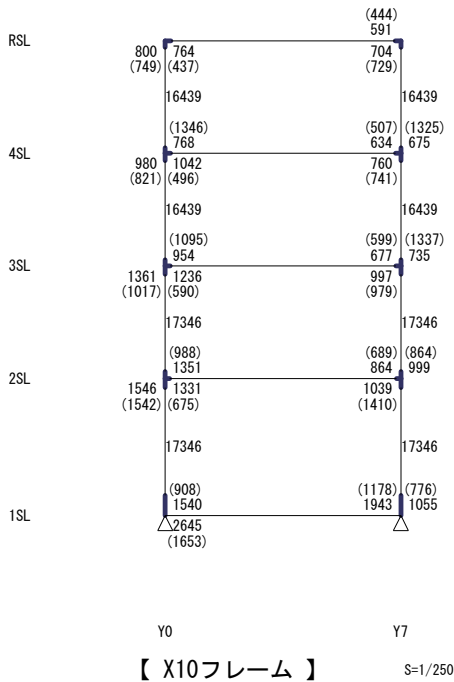
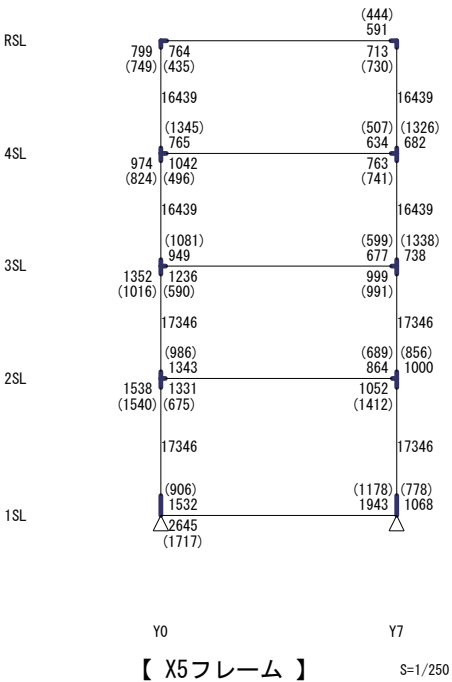
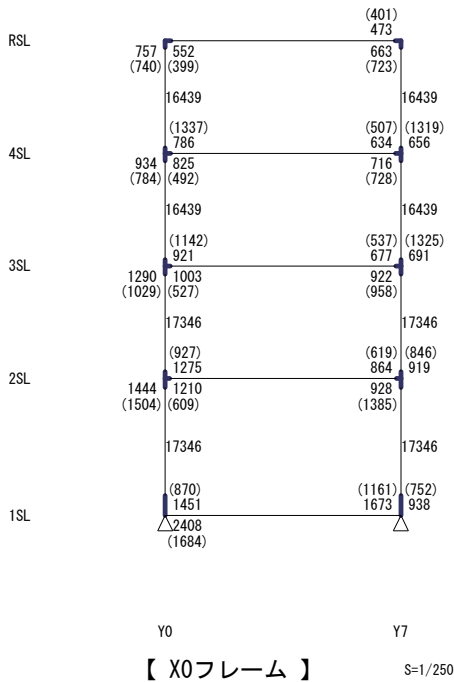
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 24

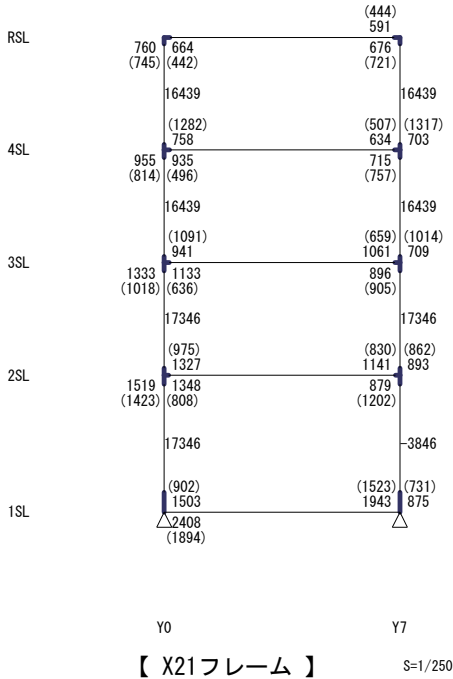




＜ Y方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

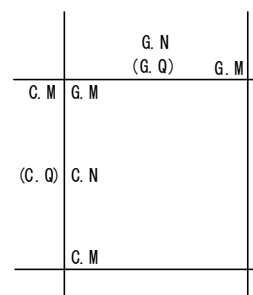
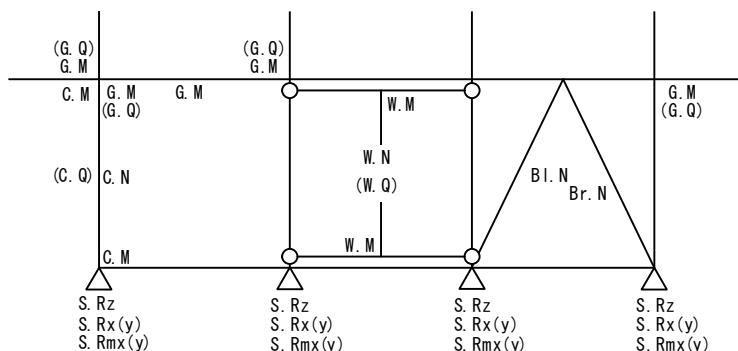




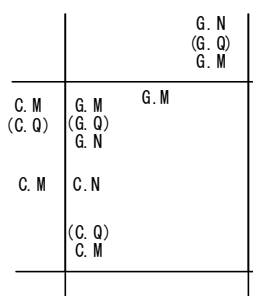
11.4.2 保有水平耐力時の応力図

[S=自動スケール]

【凡例】



中間荷重がかからない場合



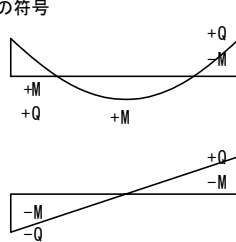
中間荷重がかかる場合

部位	内容	応力	内容	単位
G	梁	M	曲げモーメント	kNm
C	柱	Q	せん断力	kN
W	耐震壁	N	軸力 (C:圧縮, T:引張)	kN

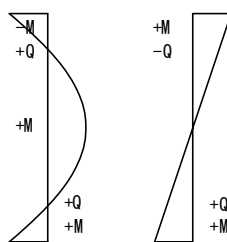
記号	内容	単位
Bl. N	左下リブレースの軸力 (K形では左側のブレース)	kN
Br. N	右下リブレースの軸力 (K形では右側のブレース)	kN
S. Rz	鉛直方向支点反力 (正:上向き, 負:下向き)	kN
S. Rx (y)	水平方向支点反力 (正:右向き, 負:左向き)	kN
S. Rmx (y)	回転方向支点反力 (正:左回り, 負:右回り)	kNm

- ※ 出力する応力には、初期応力を含みます。
- ※ 端部の応力は、節点位置の値です。
- ※ 0となる応力は出力しません。
- ※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。曲げモーメントは付帯柱の軸力を合成した応力を出力します。
- ※ 連スパン耐震壁は1枚の壁として表示します。
- ※ 柱の軸力は、直交方向の耐震壁の軸力や曲げモーメントを考慮した付加軸力を含みます。
- ※ 中間荷重がかかる場合、中央の曲げモーメントを出力します。
- ※ 腰折れ柱の場合、腰折れ部分で部材を分けて応力を出力します。
- ※ 柱のせん断力、梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。
- ※ 柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。
- ※ K形ブレースや相持ち梁により梁が分割された場合、分割位置の曲げモーメントのうち最大となる曲げモーメントを、中央に出力します。
- ※ ブレースが基礎梁天端に取り付く場合、柱母材 (柱頭～基礎梁天端) 応力を出力します。
- ※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します。
- ※ 任意配置ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。
- ※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

・ 応力の符号

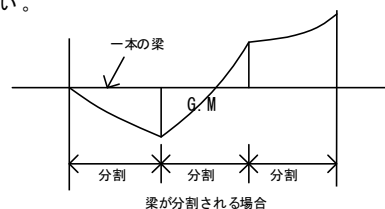


【梁】



【柱】

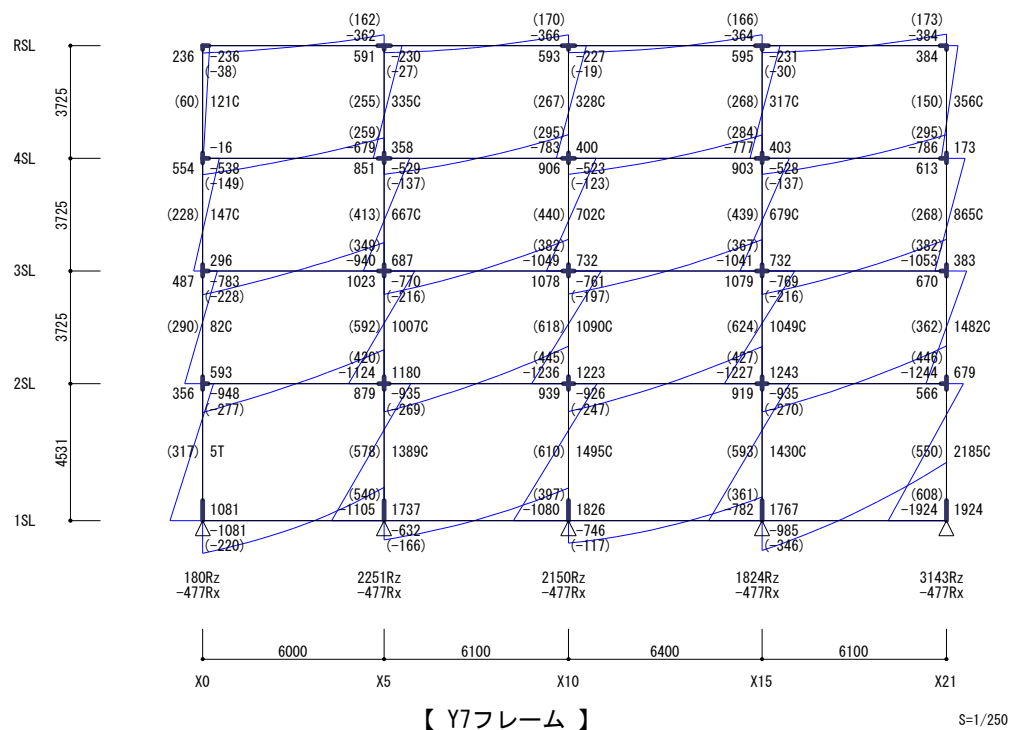
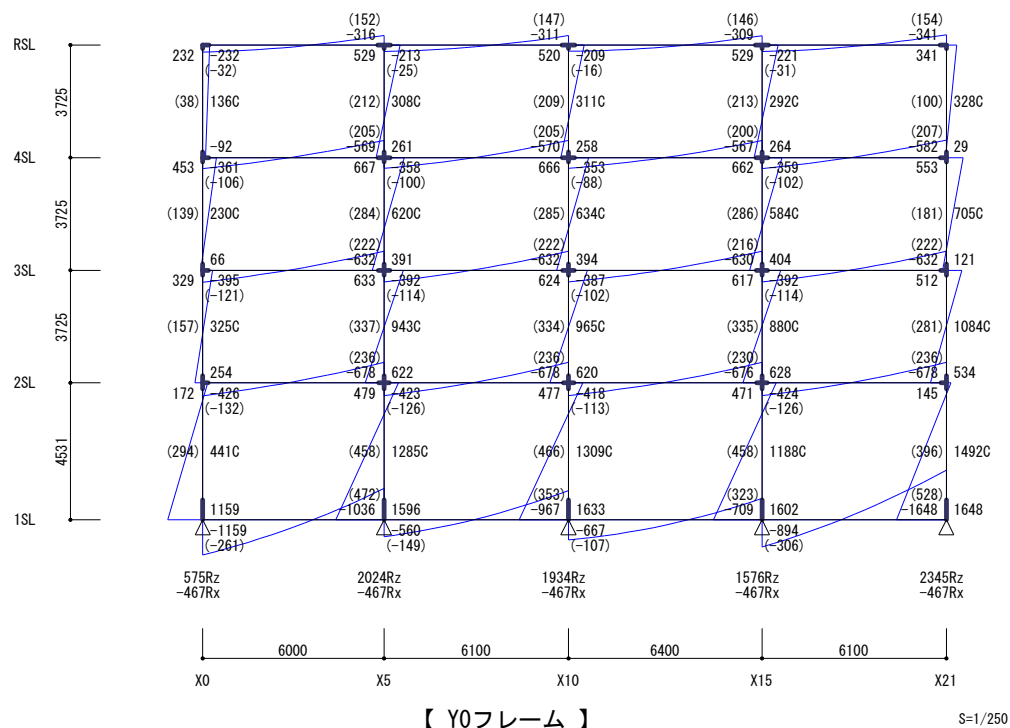
- ※ 耐震壁のせん断力の符号は、柱と同じです。



梁が分割される場合

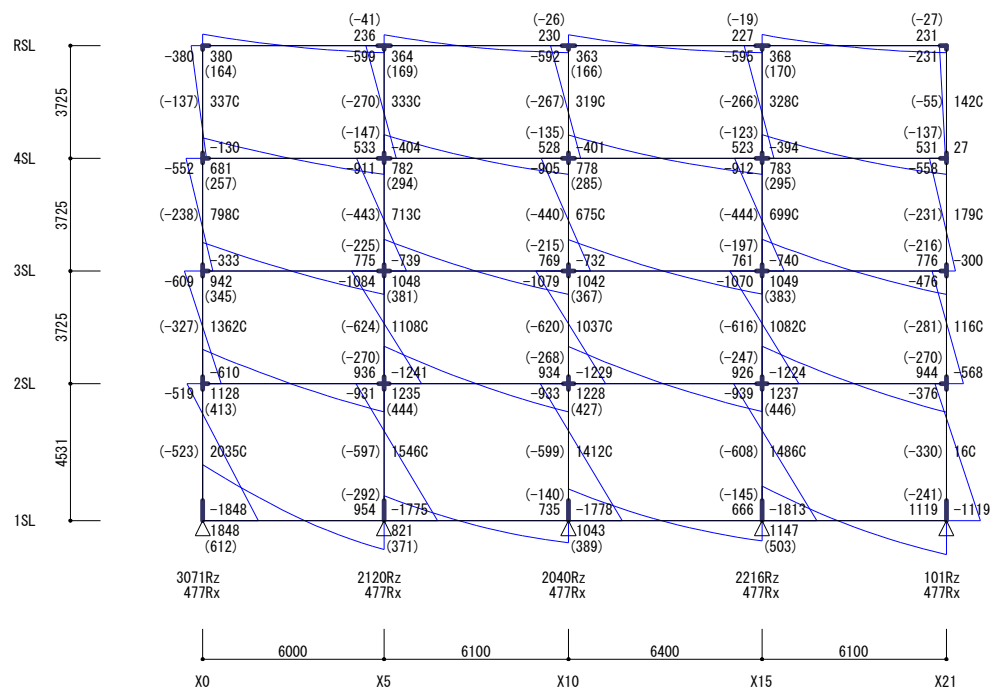
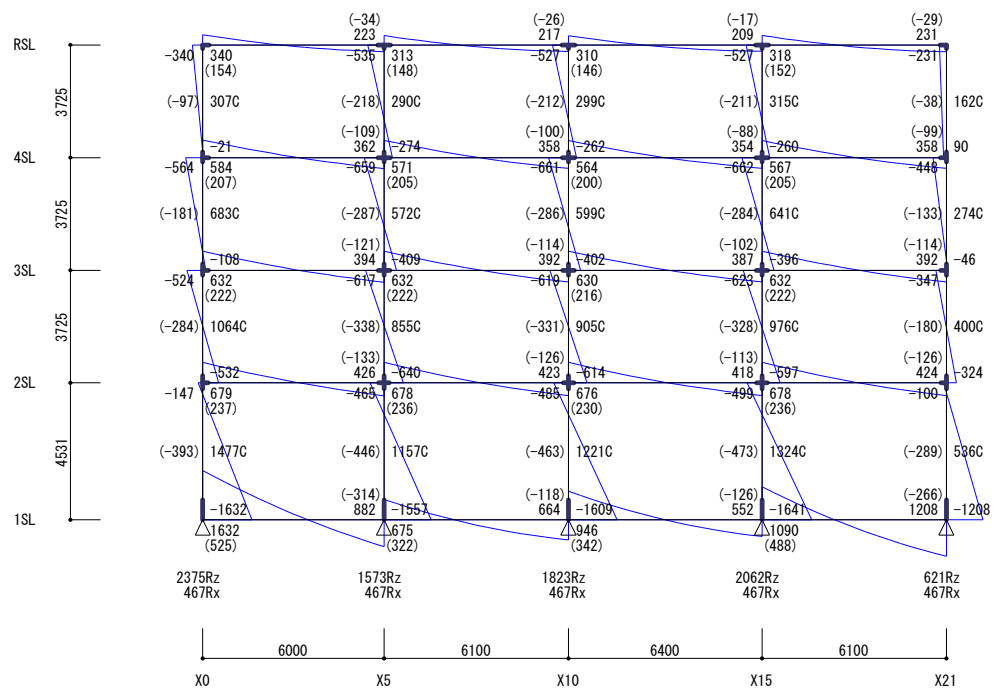
＜ X方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25



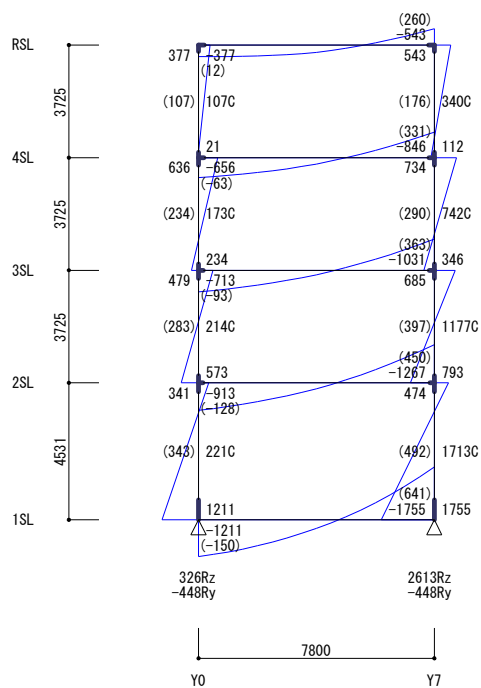
< X方向負加力 >

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25



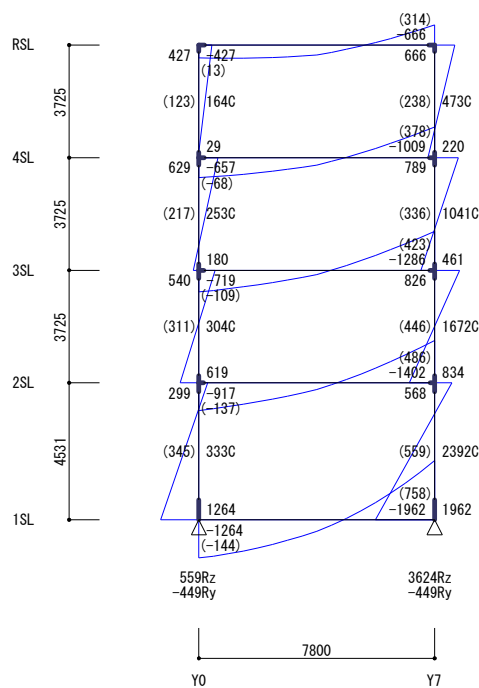
＜ Y方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 24

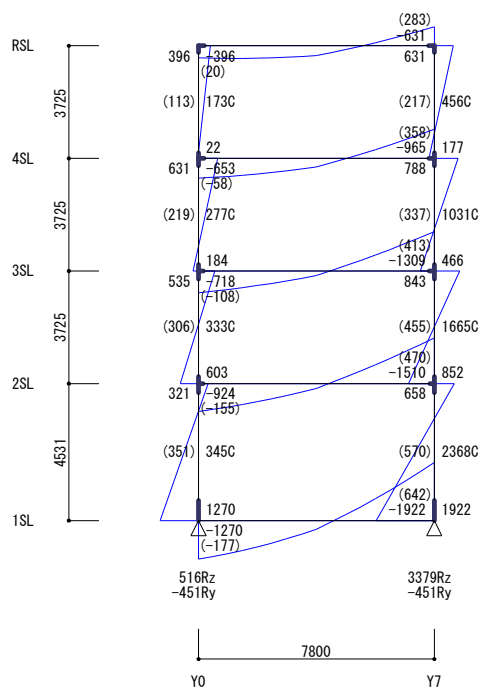


【 X0フレーム 】

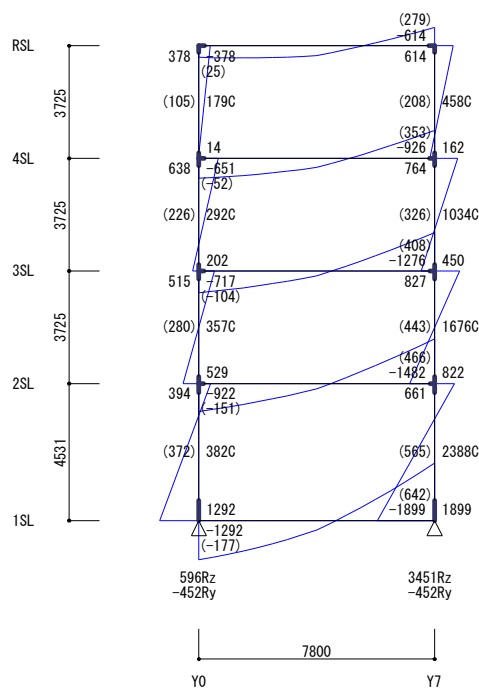
S=1/250



【 X5フレーム 】

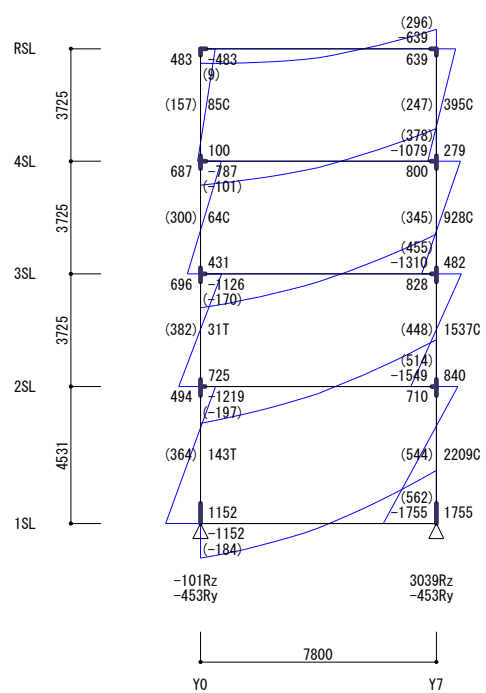
$$S=1/250$$


【 X10フレーム 】

$$S=1/250$$


【 X15フレーム 】

$$S=1/250$$

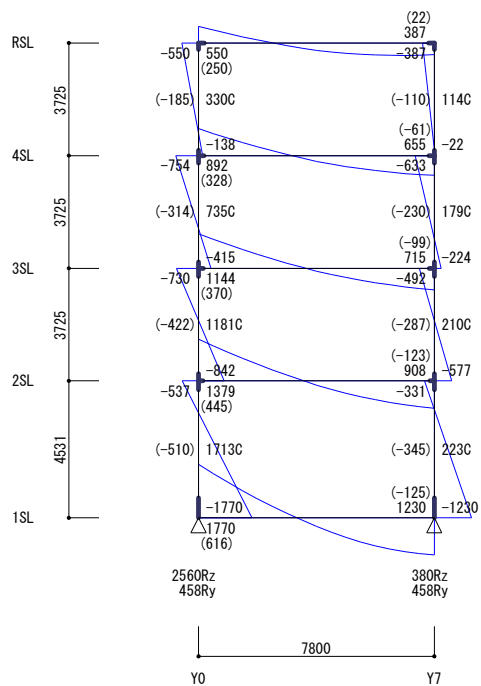


【 X21フレーム 】

S=1/250

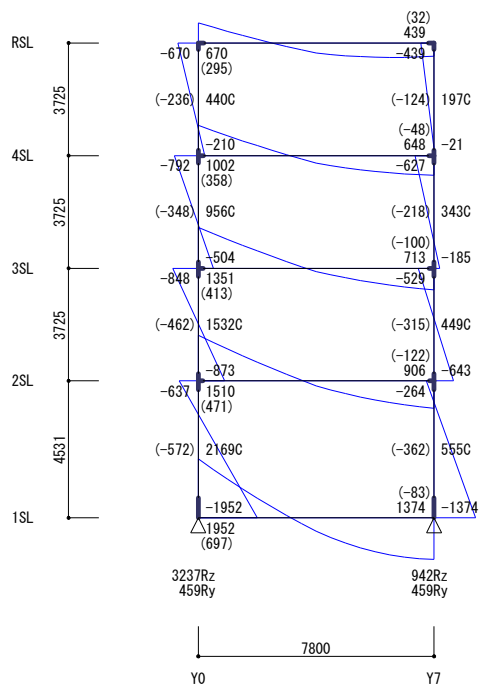
＜ Y方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25



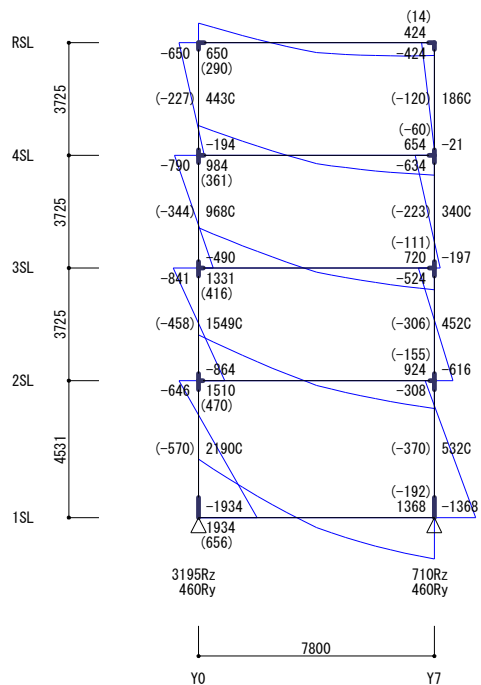
【 X0フレーム 】

S=1/250



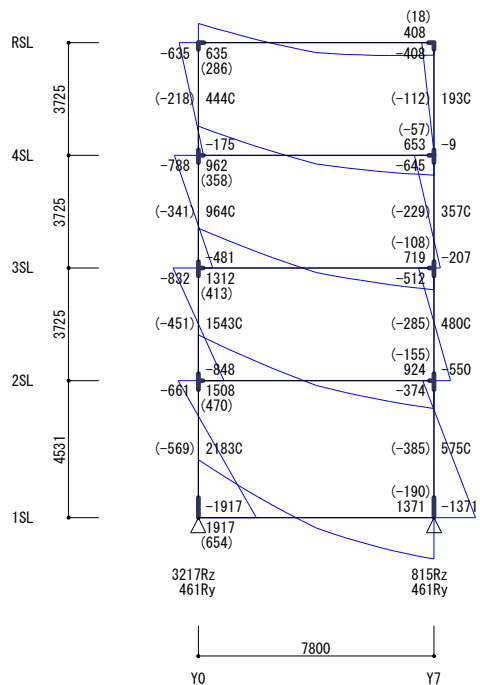
【 X5フレーム 】

S=1/250



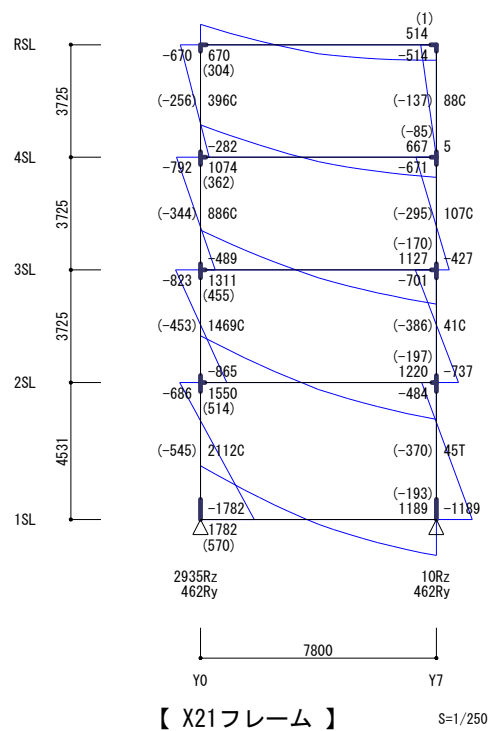
【 X10フレーム 】

S=1/250



【 X15フレーム 】

S=1/250

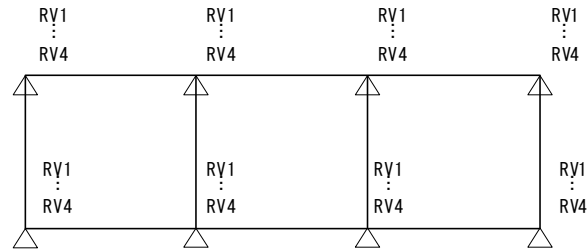


11. 4. 3 保有水平耐力時の支点反力図

<見上げ>

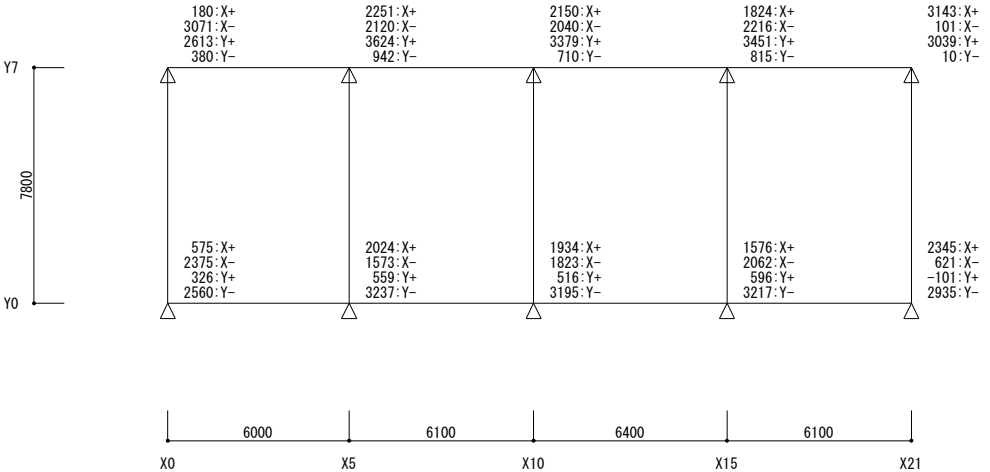
[S=自動スケール]

【凡例】



- ※ 出力された値は、初期応力を含みます。
- ※ 反力の後ろにケースの記号を出力します。
- ※ 浮き上がりが生じた場合、反力の前に▲を出力します。
- ※ 圧壊が生じた場合、反力の前に◆を出力します。
- ※ べた基礎や布基礎の場合、接地圧を求めるための反力を出力します。
- ※ 1つの図に最大4つのケースを出力します。
- ※ 壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

記号	内容	単位
RV1～RV4	鉛直方向の支点反力	kN

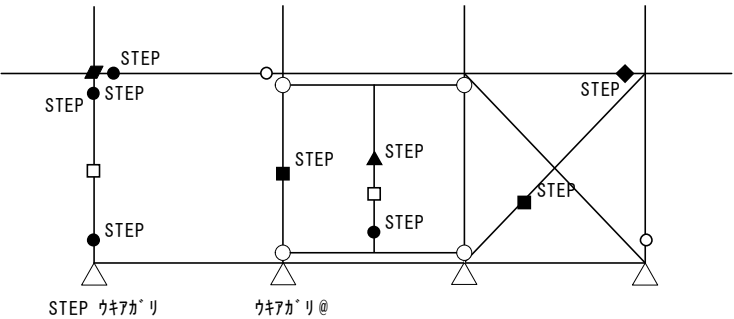


【 1SL層 】

S=1/250

11. 4. 4 保有水平耐力時のヒンジ図 [S=自動スケール]

【凡例】

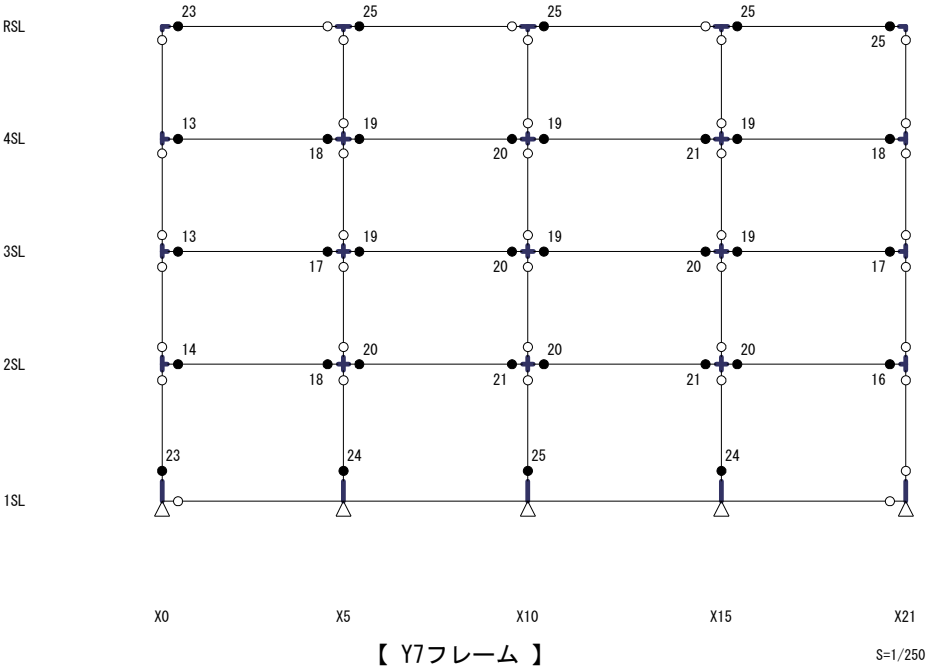
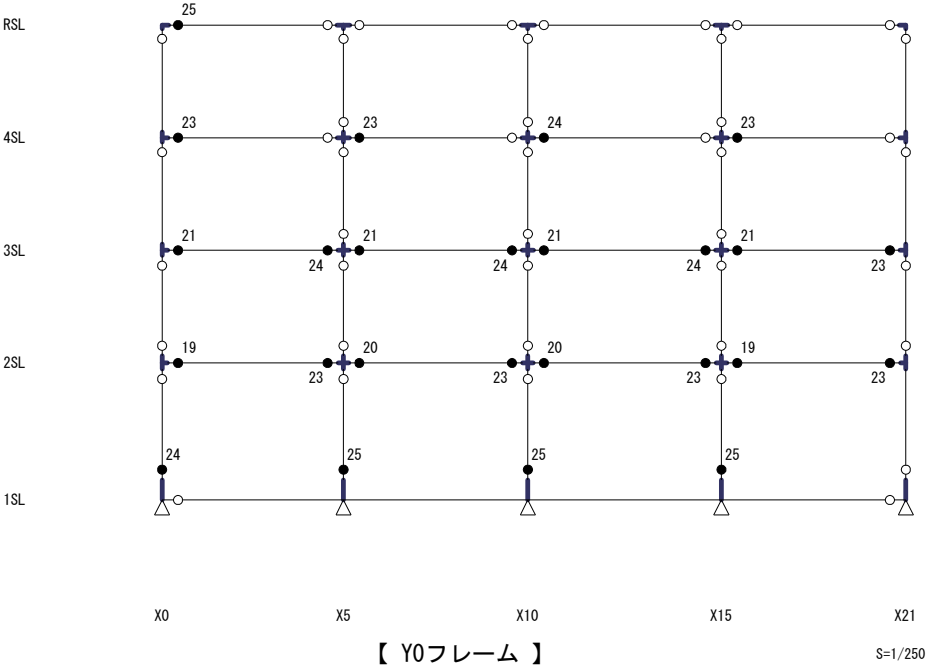


- ※ ステップ数は降伏時のみ表示します。
- ※ 柱脚部でヒンジが発生した場合、ステップ数の後ろに“ず”が付きます。
- ※ 図の表示方法は「6. 1. 3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

記号		内容
降伏	ひび割れ	
●	○	塑性ヒンジ曲げ降伏，曲げひび割れ
▲	△	せん断破壊，せん断ひび割れ
■	□	軸破壊，軸ひび割れ
◆	——	保有耐力横補剛 を満足しない梁の降伏
▤	——	パネル降伏
STEP	——	降伏時のステップ数 ※軸破壊の場合，ステップ数の後に'G' (圧壊)か'T' (引張)を出力します。 ※パネル降伏時のステップ数は，記号(▤)の右下に出力します。
ウキアがり	ウキアがり@	支点の浮き上がり，ひび割れ
アツカイ	アツカイ@	支点の圧壊，ひび割れ
スイヘイ	スイヘイ@	支点の水平降伏，ひび割れ

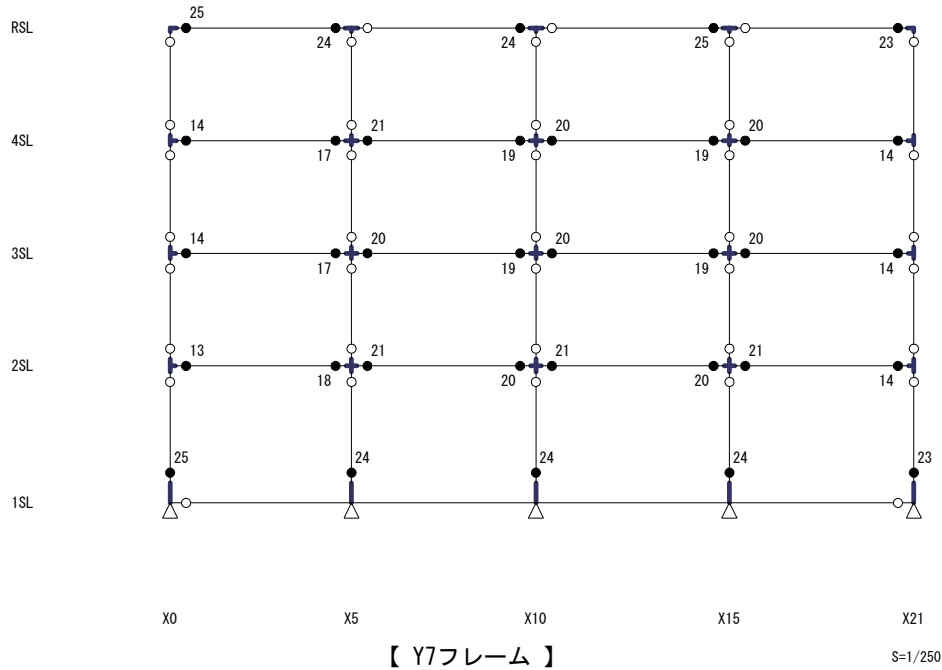
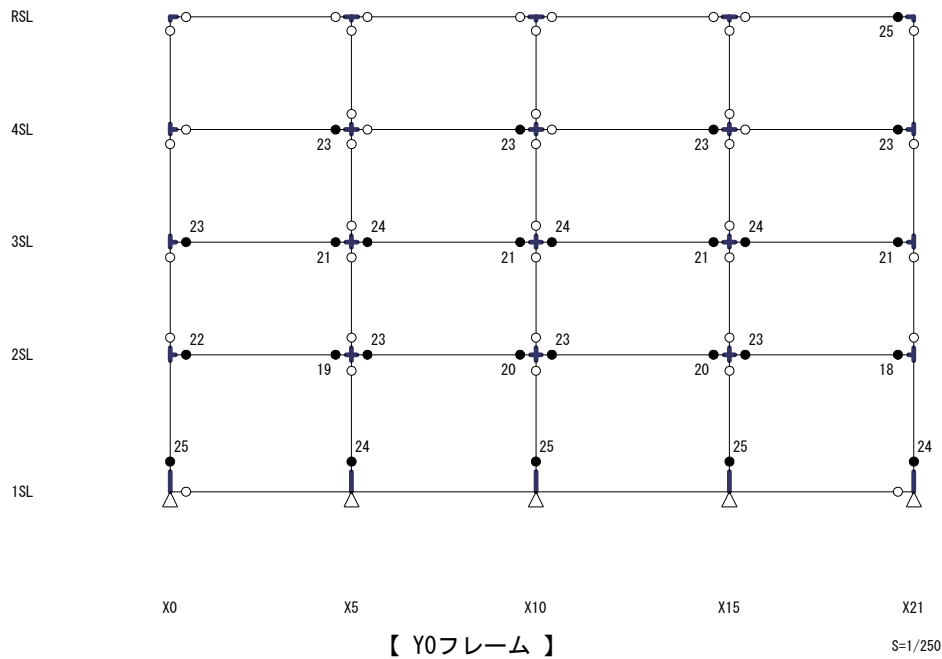
＜ X方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25



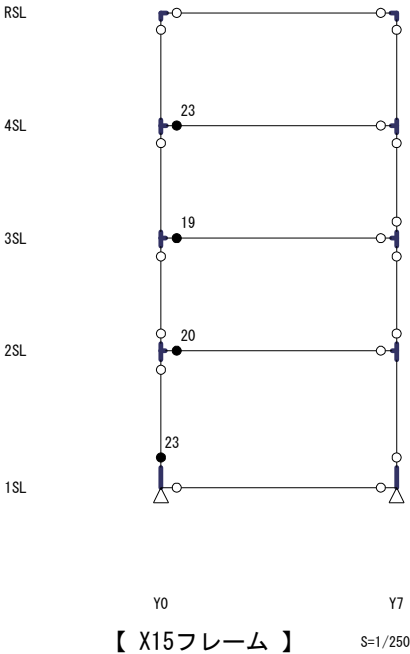
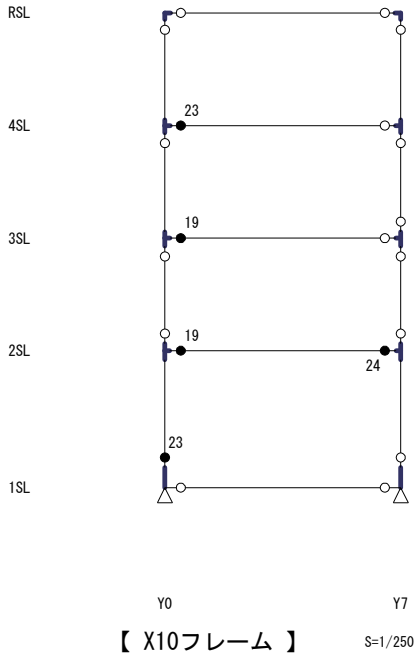
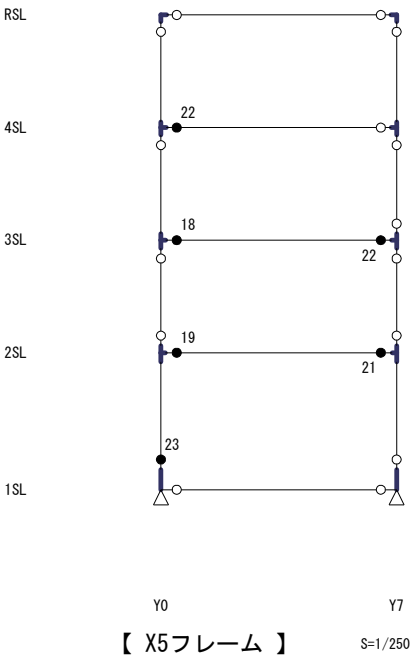
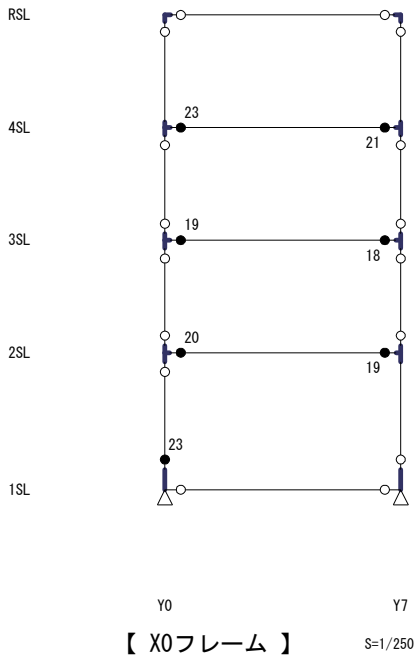
＜ X方向負加力 ＞

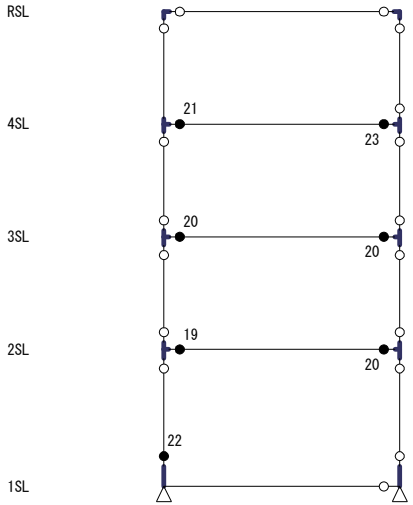
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25



＜ Y方向正加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 24



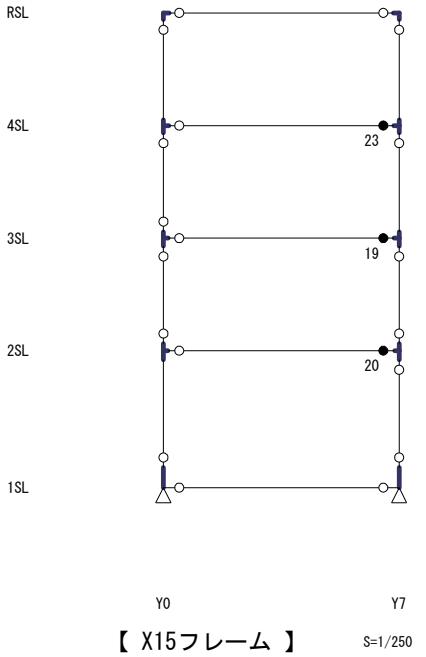
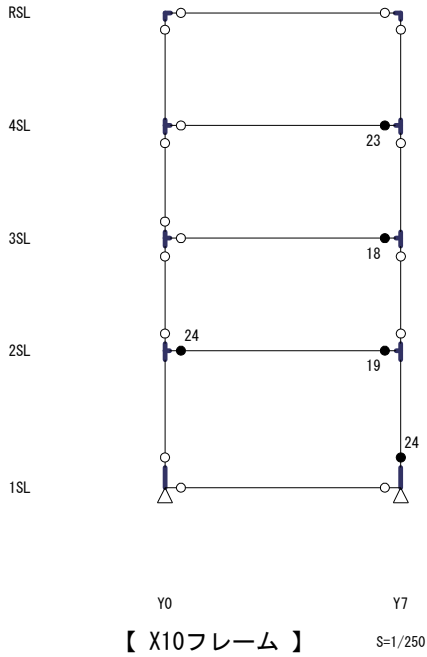
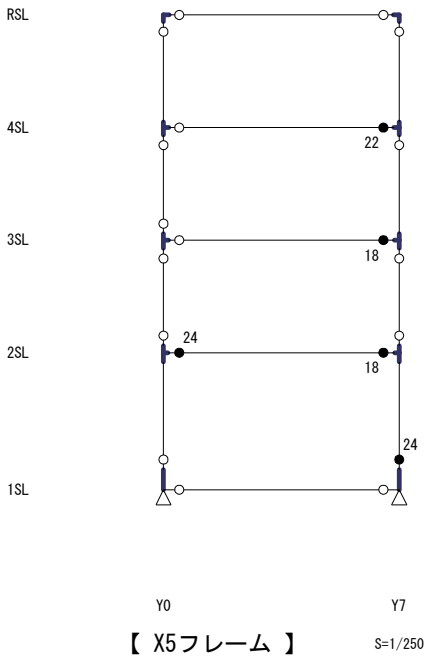
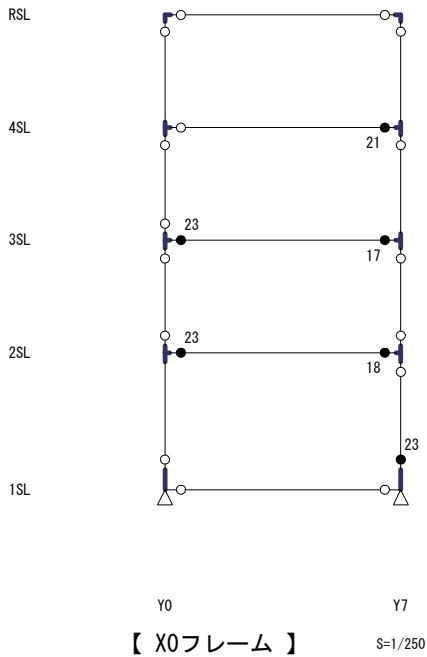


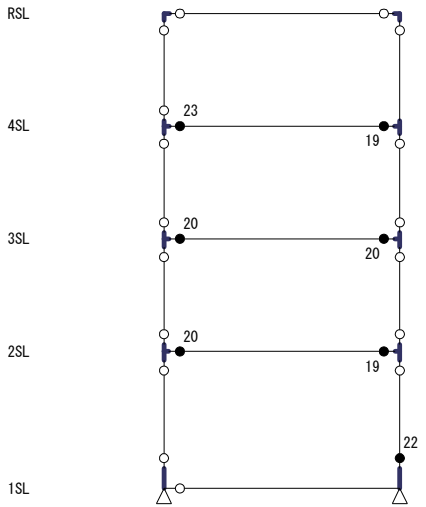
【 X21フレーム 】

Y0 Y7
S=1/250

＜ Y方向負加力 ＞

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25





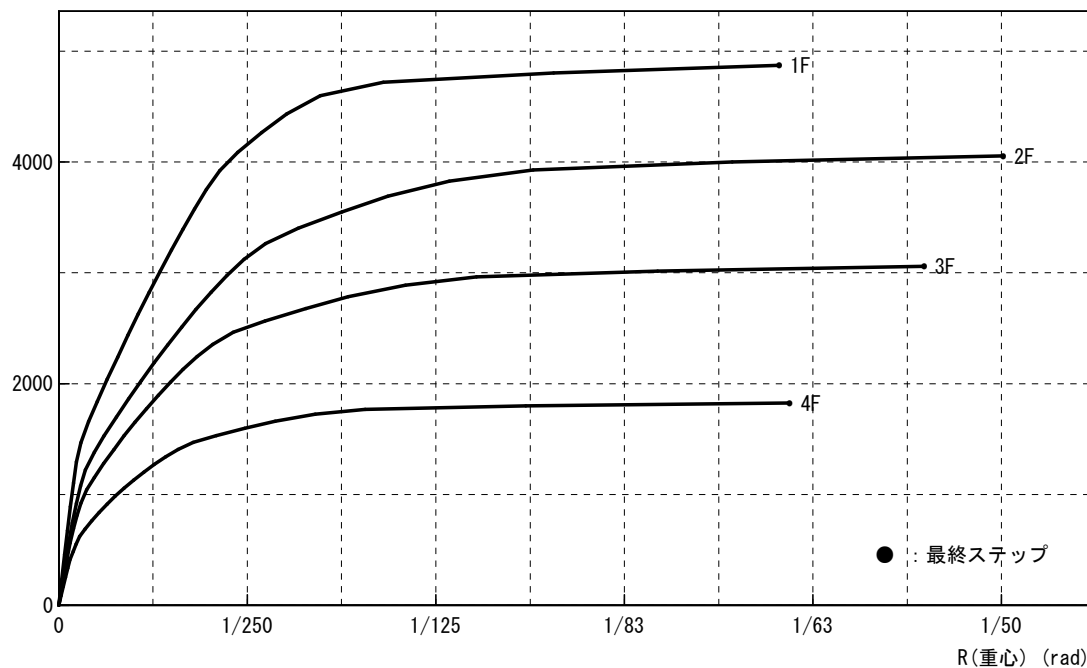
【 X21フレーム 】 S=1/250

11.5 各階の層せん断力-層間変形曲線

< X方向正加力 >

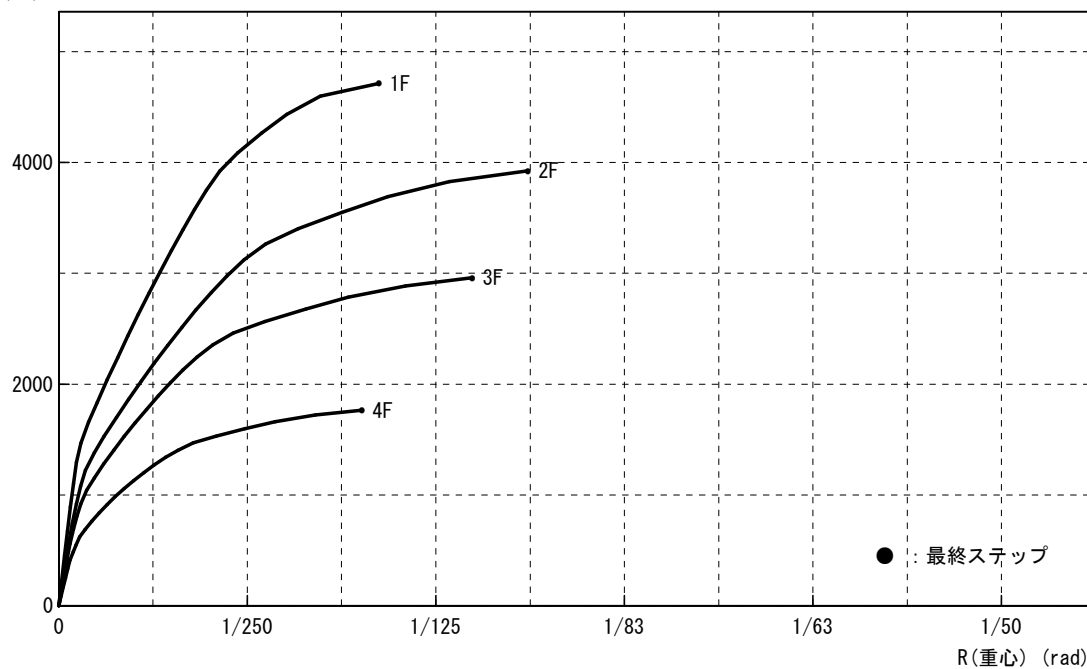
Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
 保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

Q (kN)



【 Ds算定時 】

Q (kN)

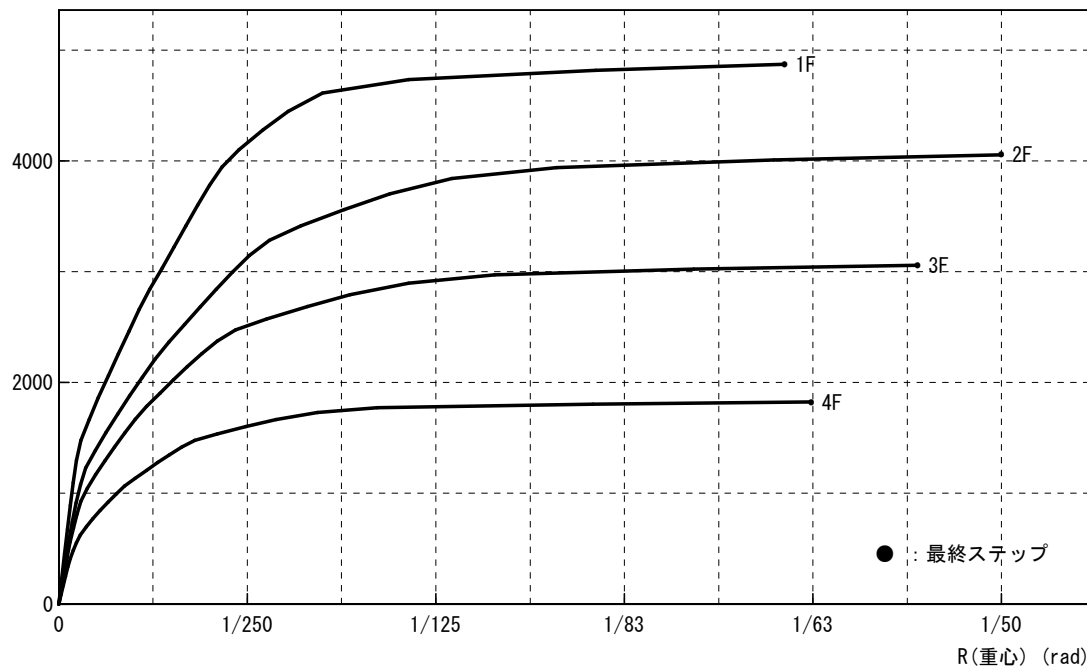


【 保有水平耐力時 】

＜ X方向負加力 ＞

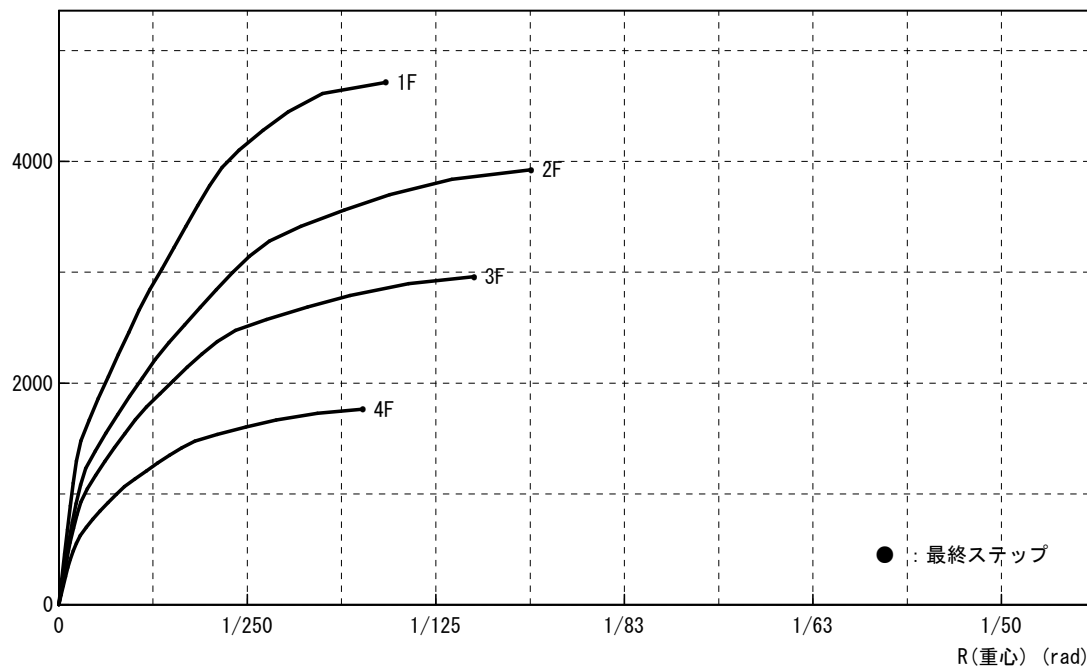
Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
 保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

Q (kN)



【 Ds算定時 】

Q (kN)

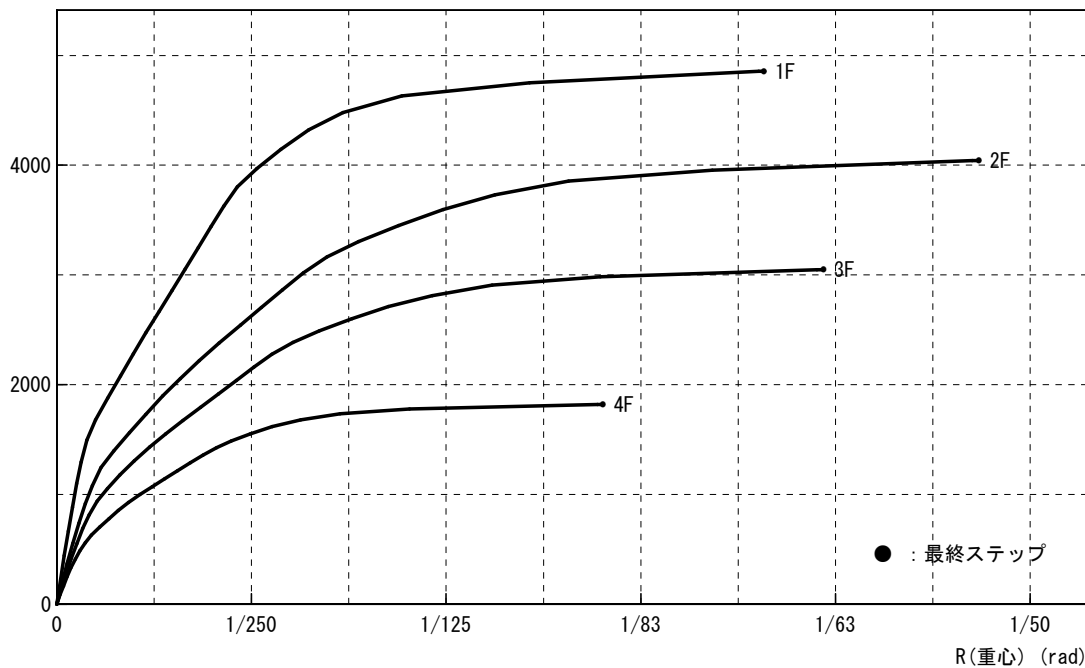


【 保有水平耐力時 】

＜ Y方向正加力 ＞

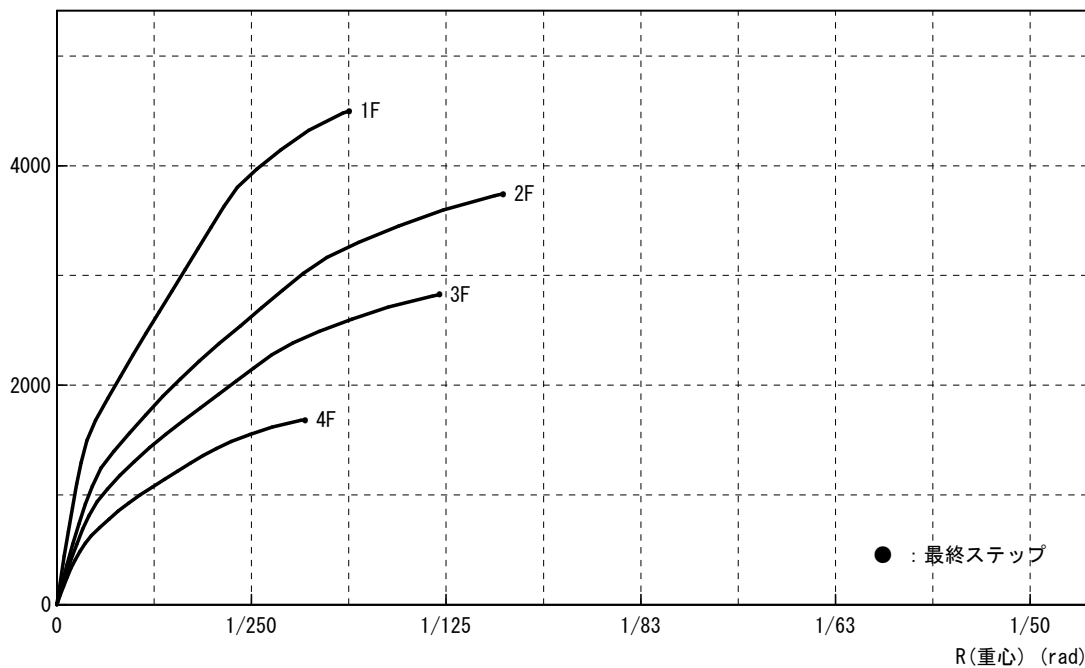
Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
 保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 24

Q (kN)



【 Ds算定時 】

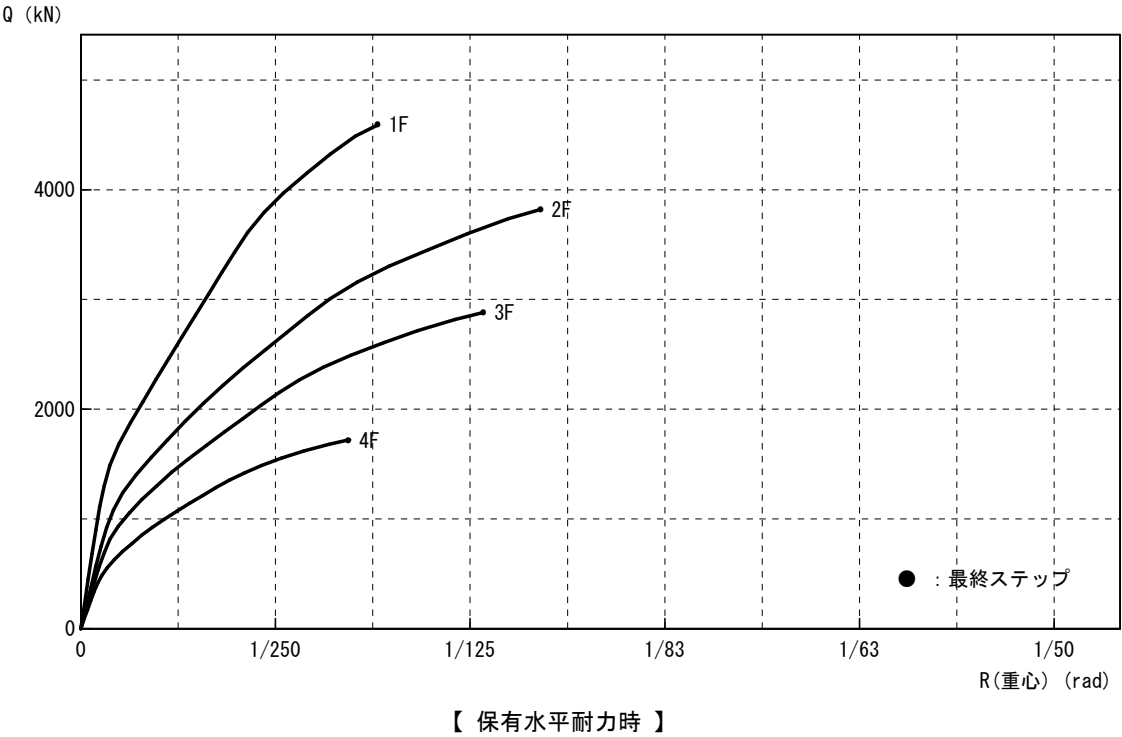
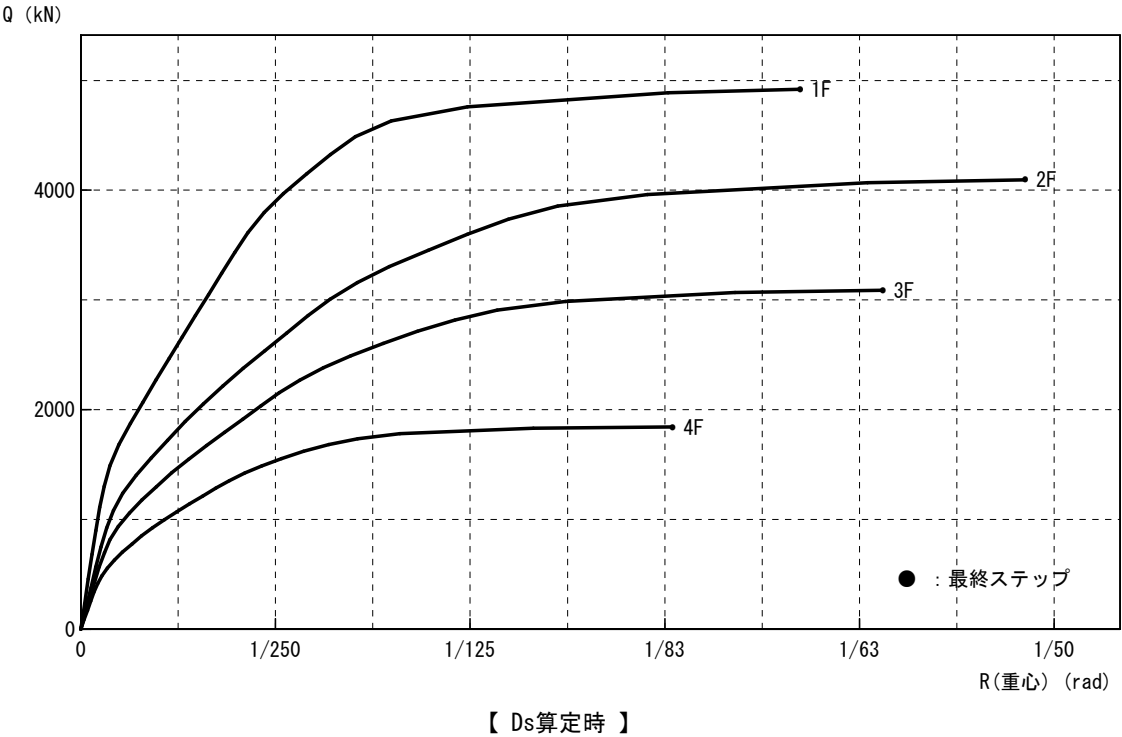
Q (kN)



【 保有水平耐力時 】

＜ Y方向負加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 100) 最終ステップ= 25



11.6 各階の保有水平耐力の検討

11.6.1 必要保有水平耐力と保有水平耐力比較表

Ds、Fes、Qudを直接入力した場合は、数値の後に“*”を付記します。

層間変形角は、保有水平耐力時の重心位置の層間変形角を表示します。

以下に該当する場合は、備考欄に表示します。

*1 : $Q_u/Q_{un} \geq 1.1$ で判定

*2 : Ds 0.05割増し(入力指定)

*3 : Ds 0.05割増し(柱脚保有耐力接合を満足していない)

＜ X方向正加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

階	主体構造	Ds	Fe	Fs	Fes	Qud kN	Qun kN	Qu kN	Qu/Qun	判定	層間変形角	備考
4F	RC	0.30	1.026	1.000	1.026	4338.0	1334.7	1766.1	1.32	OK	1/155	
3F	RC	0.30	1.235	1.000	1.235	7269.4	2692.5	2959.5	1.09	OK	1/114	
2F	RC	0.30	1.185	1.000	1.185	9639.5	3424.4	3924.5	1.14	OK	1/100	
1F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	11582.2	3474.7	4715.4	1.35	OK	1/147	

＜ X方向負加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

階	主体構造	Ds	Fe	Fs	Fes	Qud kN	Qun kN	Qu kN	Qu/Qun	判定	層間変形角	備考
4F	RC	0.30	1.026	1.000	1.026	4338.0	1334.7	1766.0	1.32	OK	1/155	
3F	RC	0.30	1.235	1.000	1.235	7269.4	2692.5	2959.4	1.09	OK	1/113	
2F	RC	0.30	1.185	1.000	1.185	9639.5	3424.4	3924.3	1.14	OK	1/100	
1F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	11582.2	3474.7	4715.2	1.35	OK	1/144	

＜ Y方向正加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 24

階	主体構造	Ds	Fe	Fs	Fes	Qud kN	Qun kN	Qu kN	Qu/Qun	判定	層間変形角	備考
4F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	4338.0	1301.4	1685.8	1.29	OK	1/196	
3F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	7269.4	2180.9	2824.9	1.29	OK	1/127	
2F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	9639.5	2891.9	3746.0	1.29	OK	1/109	
1F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	11582.2	3474.7	4500.9	1.29	OK	1/166	

＜ Y方向負加力 ＞

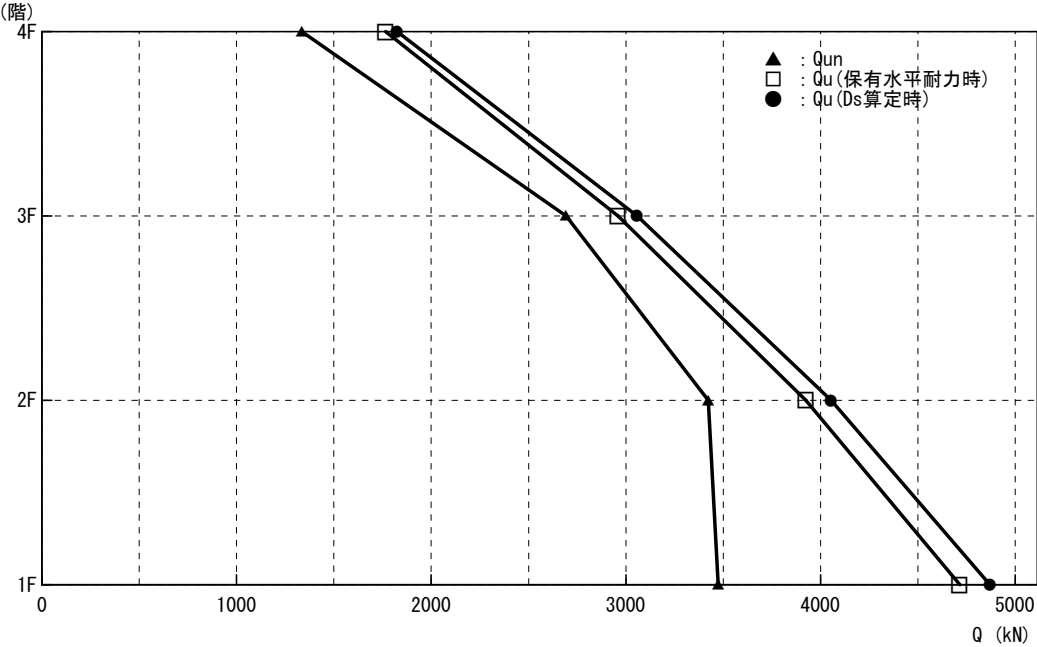
Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

階	主体構造	Ds	Fe	Fs	Fes	Qud kN	Qun kN	Qu kN	Qu/Qun	判定	層間変形角	備考
4F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	4338.0	1301.4	1719.9	1.32	OK	1/182	
3F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	7269.4	2180.9	2882.2	1.32	OK	1/121	
2F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	9639.5	2891.9	3821.8	1.32	OK	1/106	
1F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	11582.2	3474.7	4592.1	1.32	OK	1/164	

11. 6. 2 必要保有水平耐力と保有水平耐力比較図

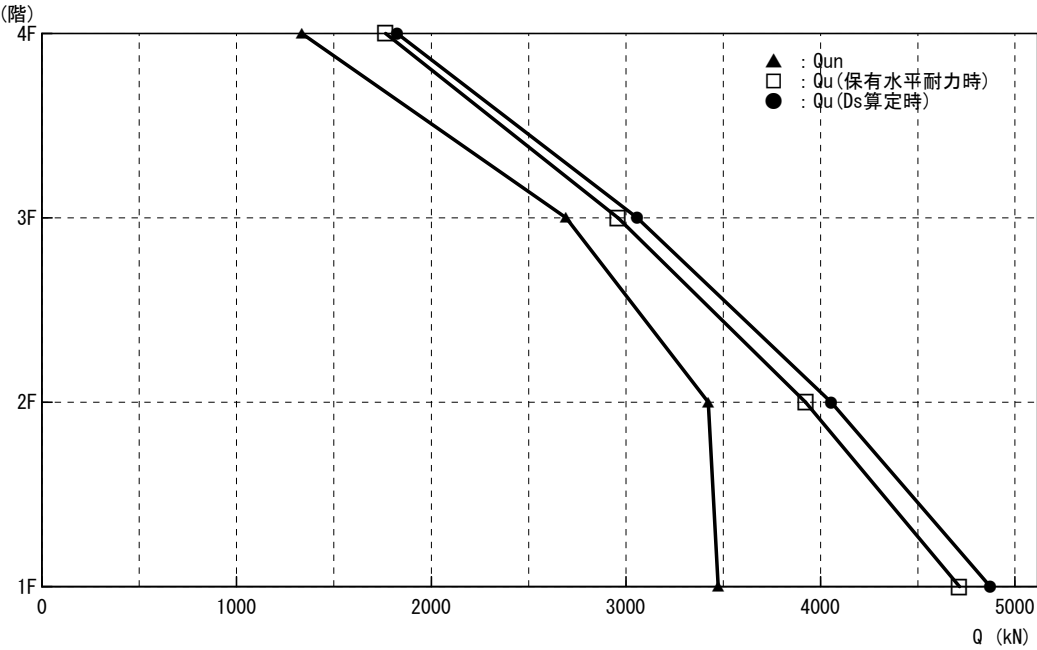
＜ X方向正加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 100) 最終ステップ= 25



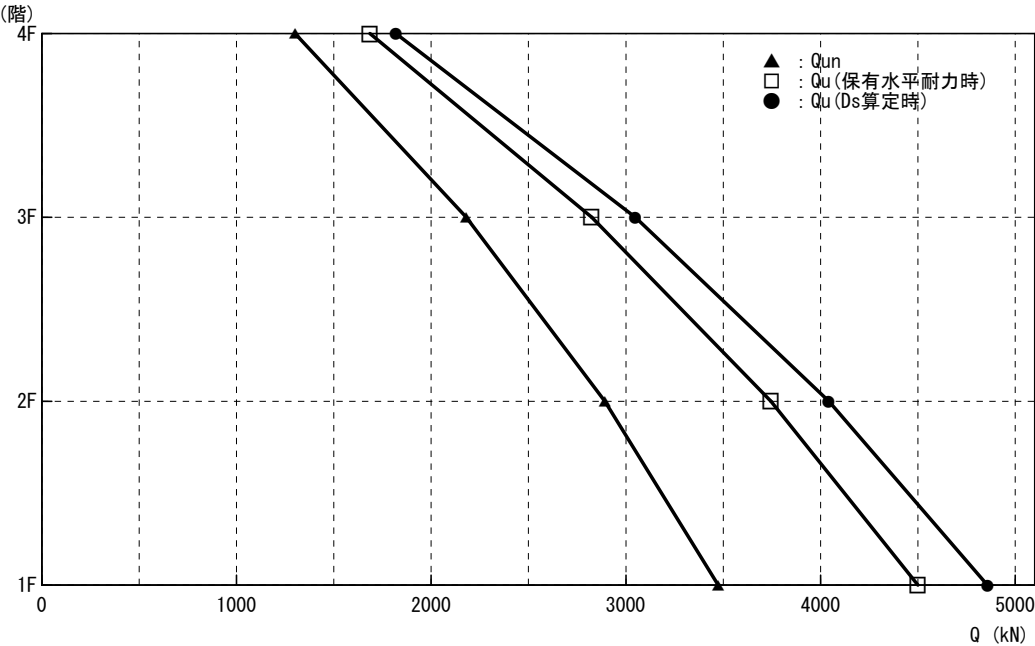
＜ X方向負加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 100) 最終ステップ= 25



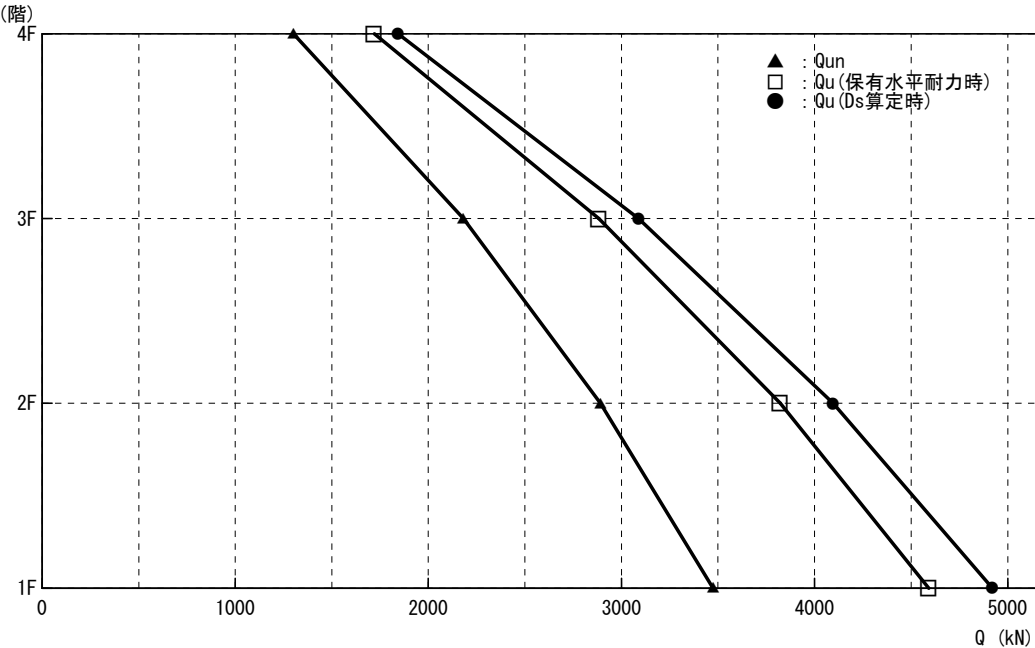
＜ Y方向正加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 100) 最終ステップ= 24



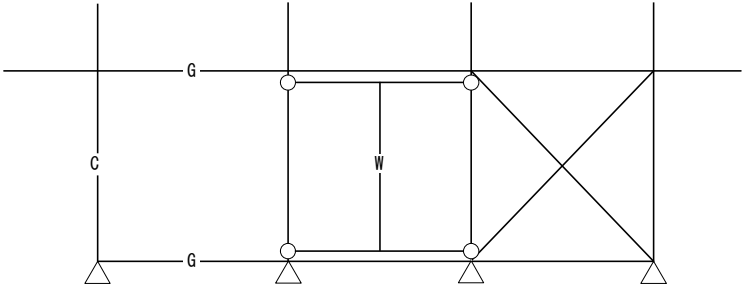
＜ Y方向負加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】 (1/ 100) 最終ステップ= 25



11. 6. 3 せん断保証設計 [S=自動スケール]

【凡例】



※ Q_u/Q_M が保証設計用の割増率未満のときは、* が付きます。
※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

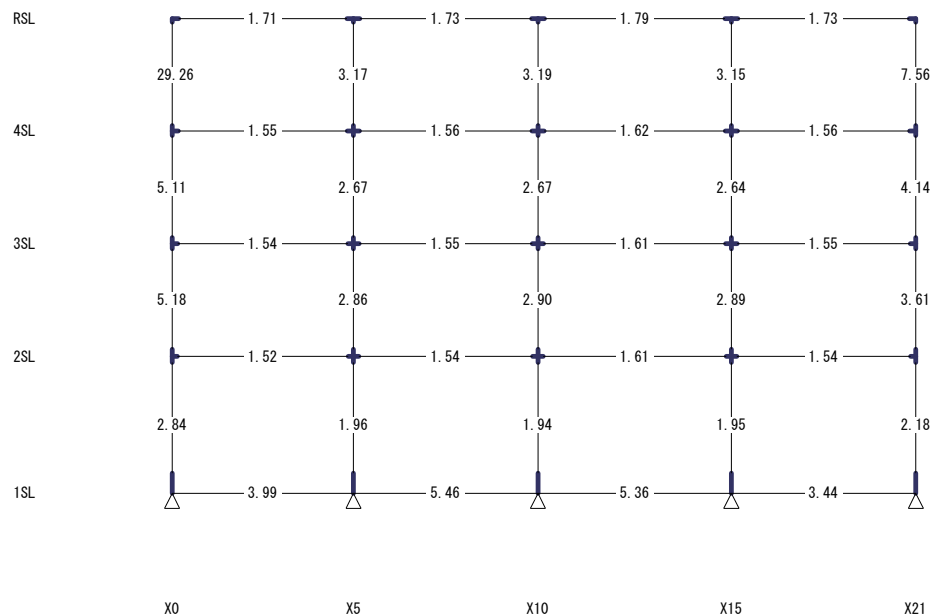
記号	内容
G	梁の終局せん断耐力 Q_u と解析終了時のせん断力 Q_M の比。 左端と右端で $(Q_u - Q_o)/Q_M$ が小さい方を出力します。
C	柱の終局せん断耐力 Q_u と解析終了時のせん断力 Q_M の比。 柱頭と柱脚で Q_u/Q_M が小さい方を出力します。
W	壁の終局せん断耐力 Q_u と解析終了時のせん断力 Q_M の比。

＜ X方向正加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
 保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

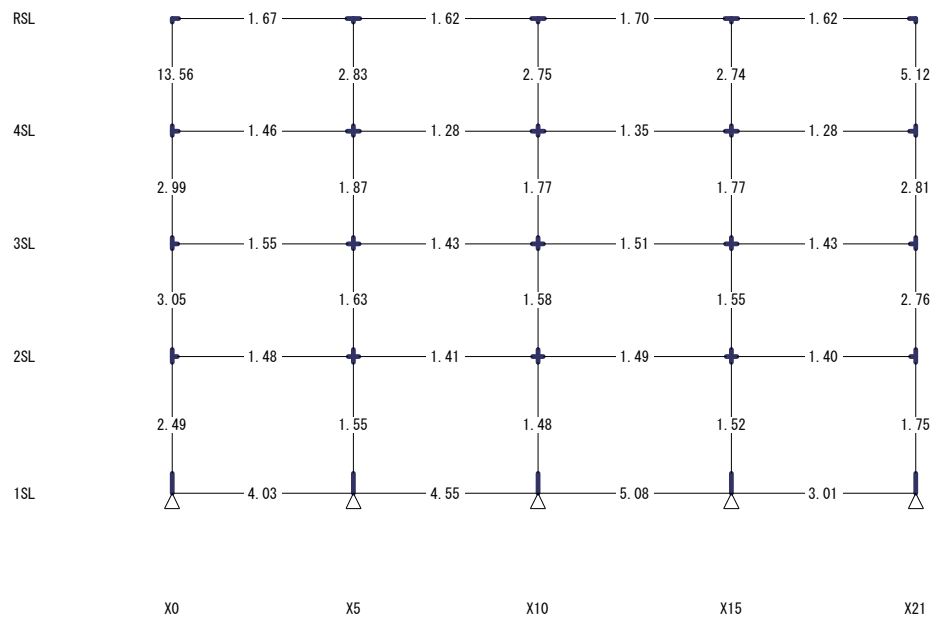
(1) Qu/Qm図

【Ds算定時】



【 Y0フレーム 】

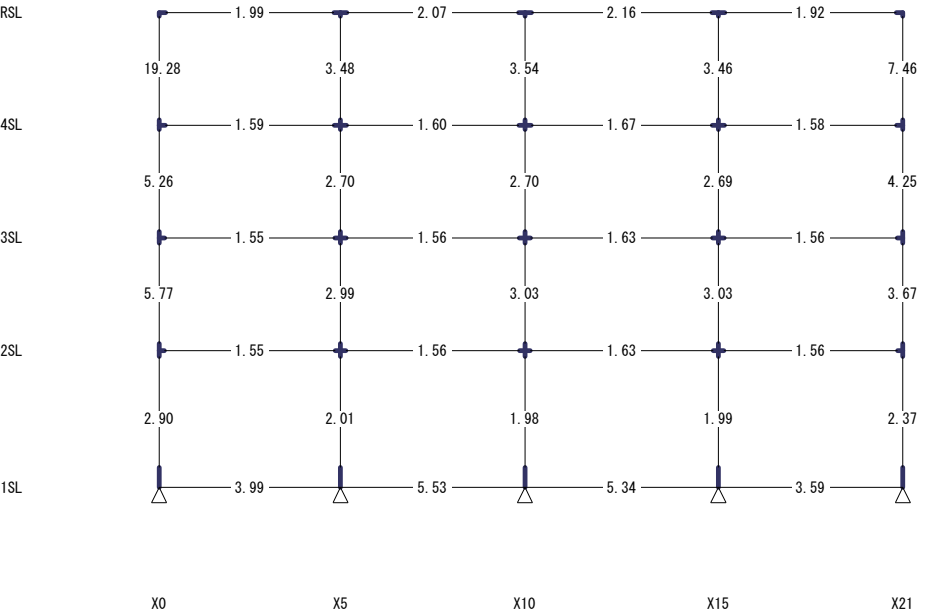
S=1/250



【 Y7フレーム 】

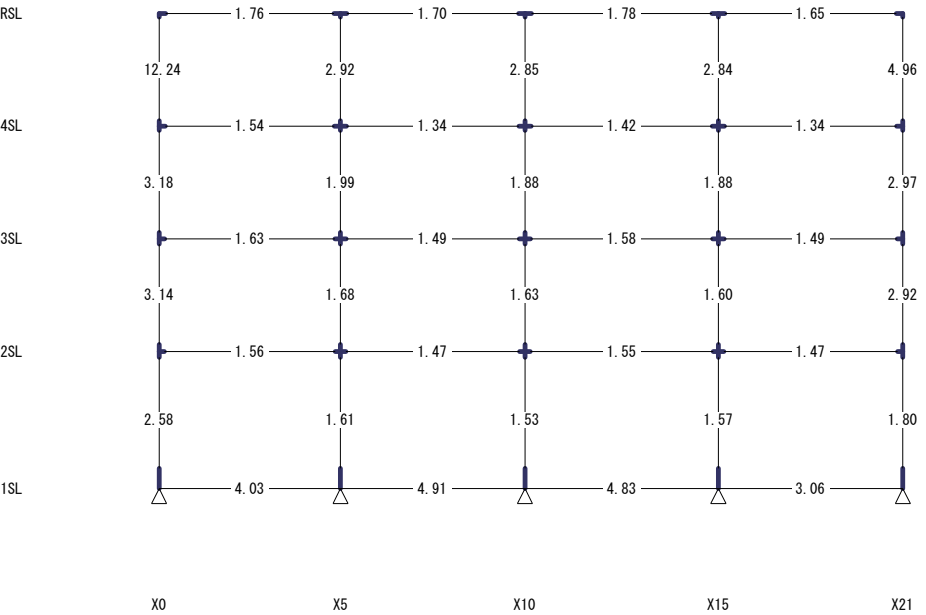
S=1/250

【保有水平耐力時】



【 Y0フレーム 】

S=1/250



【 Y7フレーム 】

S=1/250

(2) 梁

b : 梁幅
 D : 梁せい
 Qo : 単純梁としたときの長期荷重による初期せん断力
 QM : 解析終了時のせん断力
 終局時の端部（節点位置）の曲げ応力（初期応力の曲げを含む）と部材長から算出した値
 αM : 未崩壊部材の余裕度

 pt : 引張鉄筋比
 M/Qd : 解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q・d)
 Pw : せん断補強筋比
 雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。
 Qu : せん断耐力

QD : 設計せん断力 $QD=Qo+\alpha M \cdot n \cdot QM$
 $(Qo-Qo)/\alpha QM$: $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度
 n : 保証設計の応力割増率
 判定 : 保証設計用の割増率との比較による判定
 NGとなった部材をDランクとした場合、
 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

< RSL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	RG1	左端	300	650	59.9	-103.6	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	54.1	2.770	1.10	OK	
				右端	300	650	59.9	103.6		0.67	3.000	0.23	237.7	173.8	1.717			
	X5	X10	RG1	左端	300	650	61.2	-101.5	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	50.5	2.839	1.10	OK	
				右端	300	650	61.2	101.5		0.67	3.000	0.23	237.7	172.8	1.739			
	X10	X15	RG1	左端	300	650	64.9	-96.1	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	40.8	3.039	1.10	OK	
				右端	300	650	64.9	96.1		0.67	3.000	0.23	237.7	170.6	1.799			
	X15	X21	RG1	左端	300	650	61.2	-101.6	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	50.6	2.837	1.10	OK	
				右端	300	650	61.2	101.6		0.67	3.000	0.23	237.7	172.9	1.738			
Y7	X0	X5	RG2	左端	300	650	61.5	-104.4	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	53.5	2.762	1.10	OK	
				右端	300	650	62.6	104.4		0.67	3.000	0.23	237.7	177.4	1.677			
	X5	X10	RG2	左端	300	650	71.1	-102.2	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	41.4	2.916	1.10	OK	
				右端	300	650	71.6	102.2		0.67	3.000	0.23	237.7	184.0	1.625			
	X10	X15	RG2	左端	300	650	73.4	-96.7	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	33.0	3.107	1.10	OK	
				右端	300	650	73.4	96.7		0.67	3.000	0.23	237.7	179.7	1.700			
	X15	X21	RG2	左端	300	650	71.3	-102.3	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	41.3	2.916	1.10	OK	
				右端	300	650	71.4	102.3		0.67	3.000	0.23	237.7	183.9	1.626			

< 4SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁	
Y0	X0	X5	4G1	左端	350	700	49.3	-159.1	1.00	0.73	3.000	0.20	280.6	125.7	2.073	1.10	OK		
				右端	350	700	49.3	159.1		0.89	3.000	0.20	296.5	224.3	1.554				
	X5	X10	4G1	左端	350	700	52.7	-156.1	1.00	0.73	3.000	0.20	280.6	119.1	2.135	1.10	OK		
				右端	350	700	52.7	156.1		0.89	3.000	0.20	296.5	224.4	1.562				
	X10	X15	4G1	左端	350	700	56.0	-147.7	1.00	0.73	3.000	0.20	280.6	106.4	2.279	1.10	OK		
				右端	350	700	56.0	147.7		0.89	3.000	0.20	296.5	218.4	1.628				
		X15	X21	4G1	左端	350	700	52.7	-156.2	1.00	0.73	3.000	0.20	280.6	119.2	2.133	1.10	OK	
					右端	350	700	52.7	156.2		0.89	3.000	0.20	296.5	224.5	1.560			
Y7	X0	X5	4G2	左端	350	700	54.0	-214.3	1.00	1.14	3.000	0.48	350.1	181.8	1.885	1.10	OK		
				右端	350	700	56.1	214.3		1.28	3.000	0.48	369.4	291.8	1.462				
	X5	X10	4G2	左端	350	700	78.9	-226.2	1.00	1.14	3.000	0.48	350.1	170.0	1.896	1.10	OK		
				右端	350	700	79.7	226.2		1.28	3.000	0.48	369.4	328.4	1.281				
	X10	X15	4G2	左端	350	700	81.0	-212.9	1.00	1.14	3.000	0.48	350.1	153.3	2.025	1.10	OK		
				右端	350	700	81.0	212.9		1.28	3.000	0.48	369.4	315.1	1.355				
		X15	X21	4G2	左端	350	700	79.2	-226.4	1.00	1.14	3.000	0.48	350.1	169.9	1.896	1.10	OK	
					右端	350	700	79.3	226.4		1.28	3.000	0.48	369.4	328.4	1.281			

< 3SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	α M	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	3G1	左端	350	750	50.5	-173.0	1.00	0.68	3.000	0.20	300.6	139.8	2.030	1.10	OK	
				右端	350	750	50.5	173.0		0.82	3.000	0.20	317.0	240.7	1.541			
	X5	X10	3G1	左端	350	750	53.9	-169.7	1.00	0.68	3.000	0.20	300.6	132.8	2.089	1.10	OK	
				右端	350	750	53.9	169.7		0.82	3.000	0.20	317.0	240.5	1.550			
	X10	X15	3G1	左端	350	750	57.3	-160.5	1.00	0.68	3.000	0.20	300.6	119.3	2.229	1.10	OK	
				右端	350	750	57.3	160.5		0.82	3.000	0.20	317.0	233.9	1.617			
	X15	X21	3G1	左端	350	750	53.9	-169.8	1.00	0.68	3.000	0.20	300.6	132.9	2.088	1.10	OK	
				右端	350	750	53.9	169.8		0.82	3.000	0.20	317.0	240.6	1.550			
Y7	X0	X5	3G2	左端	450	750	59.0	-300.8	1.00	1.09	3.000	0.56	504.8	272.0	1.874	1.10	OK	
				右端	450	750	61.3	300.8		1.18	3.000	0.56	529.9	392.2	1.557			
	X5	X10	3G2	左端	450	750	82.8	-311.4	1.00	1.09	3.000	0.56	504.8	259.8	1.886	1.10	OK	
				右端	450	750	83.6	311.4		1.18	3.000	0.56	529.9	426.0	1.433			

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y7	X10	X15	3G2	左端	450	750	85.1	-293.4	1.00	1.09	3.000	0.56	504.8	237.7	2.010	1.10	OK	
				右端	450	750	85.1	293.4		1.18	3.000	0.56	529.9	407.8	1.516			
	X15	X21	3G2	左端	450	750	83.1	-312.0	1.00	1.09	3.000	0.56	504.8	260.1	1.884	1.10	OK	
				右端	450	750	83.2	312.0		1.18	3.000	0.56	529.9	426.3	1.432			

< 2SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	2G1	左端	350	800	52.9	-186.6	1.00	0.63	3.000	0.20	320.5	152.4	2.001	1.10	OK	
				右端	350	800	51.9	186.6		0.77	3.000	0.20	337.3	257.1	1.529			
	X5	X10	2G1	左端	350	800	55.1	-183.0	1.00	0.63	3.000	0.20	320.5	146.2	2.052	1.10	OK	
				右端	350	800	55.1	183.0		0.77	3.000	0.20	337.3	256.4	1.542			
	X10	X15	2G1	左端	350	800	58.6	-173.1	1.00	0.63	3.000	0.20	320.5	131.8	2.190	1.10	OK	
				右端	350	800	58.6	173.1		0.77	3.000	0.20	337.3	249.0	1.610			
	X15	X21	2G1	左端	350	800	55.1	-183.1	1.00	0.63	3.000	0.20	320.5	146.3	2.051	1.10	OK	
				右端	350	800	55.1	183.1		0.77	3.000	0.20	337.3	256.4	1.541			
Y7	X0	X5	2G2	左端	500	800	68.8	-361.9	1.00	1.02	3.000	0.50	586.3	329.2	1.810	1.10	OK	
				右端	500	800	74.7	361.9		1.09	3.000	0.50	613.2	472.7	1.488			
	X5	X10	2G2	左端	500	800	87.6	-371.9	1.00	1.02	3.000	0.50	586.3	321.5	1.812	1.10	OK	
				右端	500	800	88.5	371.9		1.09	3.000	0.50	613.2	497.5	1.411			
	X10	X15	2G2	左端	500	800	90.1	-350.5	1.00	1.02	3.000	0.50	586.3	295.5	1.929	1.10	OK	
				右端	500	800	90.1	350.5		1.09	3.000	0.50	613.2	475.6	1.492			
	X15	X21	2G2	左端	500	800	88.0	-373.2	1.00	1.02	3.000	0.50	586.3	322.6	1.806	1.10	OK	
				右端	500	800	88.1	373.2		1.09	3.000	0.50	613.2	498.6	1.407			

< 1SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$(Q_u - Q_o) / \alpha QM$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	1G1A	左端	600	1700	105.6	-366.5	1.00	0.38	2.221	0.21	1359.0	334.3	3.996	1.20	OK	
				右端	600	1700	105.6	366.5		0.27	1.124	0.21	2006.0	545.3	5.185			
	X5	X10	1G1	左端	500	1700	102.0	-253.0	1.00	0.26	1.677	0.25	1320.3	201.6	5.623	1.20	OK	
				右端	500	1700	102.0	253.0		0.32	1.474	0.25	1484.3	405.5	5.465			
	X10	X15	1G1	左端	500	1700	108.1	-212.2	1.00	0.26	2.679	0.25	1030.8	146.5	5.368	1.20	OK	
				右端	500	1700	108.1	212.2		0.32	1.105	0.25	1776.3	362.6	7.864			
	X15	X21	1G1A	左端	600	1700	111.3	-432.1	1.00	0.27	1.383	0.21	1731.9	407.2	4.266	1.20	OK	
				右端	600	1700	111.3	432.1		0.37	1.731	0.21	1597.5	629.7	3.440			
Y7	X0	X5	1G2A	左端	600	1700	145.1	-364.1	1.00	0.38	2.324	0.21	1325.1	291.8	4.038	1.20	OK	
				右端	600	1700	175.4	364.1		0.37	1.041	0.21	2211.0	612.2	5.592			
	X5	X10	1G2C	左端	500	1700	115.6	-296.0	1.00	0.26	1.616	0.25	1348.7	239.7	4.946	1.20	OK	
				右端	500	1700	115.7	296.0		0.32	1.510	0.25	1463.0	470.9	4.551			
	X10	X15	1G2	左端	500	1700	122.0	-228.3	1.00	0.26	2.632	0.25	1039.7	152.0	5.089	1.20	OK	
				右端	500	1700	122.0	228.3		0.32	1.135	0.25	1746.2	395.9	7.115			
	X15	X21	1G2B	左端	600	1700	131.0	-485.1	1.00	0.27	1.359	0.21	1750.9	451.2	3.879	1.20	OK	
				右端	600	1700	131.0	485.1		0.37	1.736	0.21	1594.8	713.1	3.017			

【保有水平耐力時】

< RSL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$(Q_u - Q_o) / \alpha QM$	n	判定	雑壁	
Y0	X0	X5	RG1	左端	300	650	59.9	-91.3	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	49.6	3.145	1.20	OK		
				右端	300	650	59.9	91.3		0.67	2.912	0.23	241.5	169.4	1.990				
	X5	X10	RG1	左端	300	650	61.2	-85.9	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	41.9	3.358	1.20	OK		
				右端	300	650	61.2	85.9		0.67	2.956	0.23	239.6	164.1	2.079				
	X10	X15	RG1	左端	300	650	64.9	-80.8	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	32.1	3.614	1.20	OK		
				右端	300	650	64.9	80.8		0.67	2.961	0.23	239.4	161.8	2.160				
		X15	X21	RG1	左端	300	650	61.2	-91.9	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	49.2	3.136	1.20	OK	
					右端	300	650	61.2	91.9		0.67	3.000	0.23	237.7	171.4	1.921			
Y7	X0	X5	RG2	左端	300	650	61.5	-99.5	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	57.9	2.900	1.20	OK		
				右端	300	650	62.6	99.5		0.67	3.000	0.23	237.7	181.9	1.761				
	X5	X10	RG2	左端	300	650	71.1	-97.6	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	46.1	3.053	1.20	OK		
				右端	300	650	71.6	97.6		0.67	3.000	0.23	237.7	188.7	1.701				
	X10	X15	RG2	左端	300	650	73.4	-92.3	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	37.5	3.254	1.20	OK		
				右端	300	650	73.4	92.3		0.67	3.000	0.23	237.7	184.1	1.781				
		X15	X21	RG2	左端	300	650	71.3	-100.8	1.00	0.70	3.000	0.23	227.1	39.6	2.961	1.10	OK	
					右端	300	650	71.4	100.8		0.67	3.000	0.23	237.7	182.2	1.651			

< 4SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$(Q_u - Q_o) / \alpha Q_M$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	4G1	左端	350	700	49.3	-154.9	1.00	0.73	3.000	0.20	280.6	136.7	2.129	1.20	OK	
				右端	350	700	49.3	154.9		0.89	3.000	0.20	296.5	235.2	1.595			
	X5	X10	4G1	左端	350	700	52.7	-152.1	1.00	0.73	3.000	0.20	280.6	129.9	2.190	1.20	OK	
				右端	350	700	52.7	152.1		0.89	3.000	0.20	296.5	235.2	1.602			
	X10	X15	4G1	左端	350	700	56.0	-143.7	1.00	0.73	3.000	0.20	280.6	116.5	2.342	1.20	OK	
				右端	350	700	56.0	143.7		0.89	3.000	0.20	296.5	228.5	1.673			
	X15	X21	4G1	左端	350	700	52.7	-154.2	1.00	0.73	3.000	0.20	280.6	132.4	2.161	1.20	OK	
				右端	350	700	52.7	154.2		0.89	3.000	0.20	296.5	237.7	1.581			
Y7	X0	X5	4G2	左端	350	700	54.0	-202.8	1.00	1.14	3.000	0.48	350.1	169.2	1.992	1.10	OK	
				右端	350	700	56.1	202.8		1.28	3.000	0.48	369.4	279.2	1.545			
	X5	X10	4G2	左端	350	700	78.9	-215.1	1.00	1.14	3.000	0.48	350.1	157.8	1.994	1.10	OK	
				右端	350	700	79.7	215.1		1.28	3.000	0.48	369.4	316.2	1.347			
	X10	X15	4G2	左端	350	700	81.0	-203.0	1.00	1.14	3.000	0.48	350.1	142.4	2.123	1.10	OK	
				右端	350	700	81.0	203.0		1.28	3.000	0.48	369.4	304.2	1.421			
	X15	X21	4G2	左端	350	700	79.2	-215.3	1.00	1.14	3.000	0.48	350.1	157.7	1.994	1.10	OK	
				右端	350	700	79.3	215.3		1.28	3.000	0.48	369.4	316.1	1.347			

< 3SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha Q_M}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	3G1	左端	350	750	50.5	-170.9	1.00	0.68	3.000	0.20	300.6	137.5	2.054	1.10	OK	
				右端	350	750	50.5	170.9		0.82	3.000	0.20	317.0	238.4	1.559			
	X5	X10	3G1	左端	350	750	53.9	-167.7	1.00	0.68	3.000	0.20	300.6	130.6	2.114	1.10	OK	
				右端	350	750	53.9	167.7		0.82	3.000	0.20	317.0	238.3	1.569			
	X10	X15	3G1	左端	350	750	57.3	-158.7	1.00	0.68	3.000	0.20	300.6	117.3	2.255	1.10	OK	
				右端	350	750	57.3	158.7		0.82	3.000	0.20	317.0	231.9	1.636			
	X15	X21	3G1	左端	350	750	53.9	-167.8	1.00	0.68	3.000	0.20	300.6	130.7	2.113	1.10	OK	
				右端	350	750	53.9	167.8		0.82	3.000	0.20	317.0	238.4	1.568			
Y7	X0	X5	3G2	左端	450	750	59.0	-286.9	1.00	1.09	3.000	0.56	504.8	256.7	1.964	1.10	OK	
				右端	450	750	61.3	286.9		1.18	3.000	0.56	529.9	376.9	1.633			
	X5	X10	3G2	左端	450	750	82.8	-298.1	1.00	1.09	3.000	0.56	504.8	245.1	1.971	1.10	OK	
				右端	450	750	83.6	298.1		1.18	3.000	0.56	529.9	411.4	1.497			
	X10	X15	3G2	左端	450	750	85.1	-281.6	1.00	1.09	3.000	0.56	504.8	224.6	2.095	1.10	OK	
				右端	450	750	85.1	281.6		1.18	3.000	0.56	529.9	394.8	1.580			
	X15	X21	3G2	左端	450	750	83.1	-298.6	1.00	1.09	3.000	0.56	504.8	245.4	1.969	1.10	OK	
				右端	450	750	83.2	298.6		1.18	3.000	0.56	529.9	411.6	1.496			

< 2SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$(Q_u - Q_o) / \alpha Q_M$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	2G1	左端	350	800	52.9	-183.9	1.00	0.63	3.000	0.20	320.5	149.5	2.029	1.10	OK	
				右端	350	800	51.9	183.9		0.77	3.000	0.20	337.3	254.2	1.551			
	X5	X10	2G1	左端	350	800	55.1	-180.4	1.00	0.63	3.000	0.20	320.5	143.4	2.081	1.10	OK	
				右端	350	800	55.1	180.4		0.77	3.000	0.20	337.3	253.6	1.564			
	X10	X15	2G1	左端	350	800	58.6	-170.8	1.00	0.63	3.000	0.20	320.5	129.3	2.219	1.10	OK	
				右端	350	800	58.6	170.8		0.77	3.000	0.20	337.3	246.5	1.631			
	X15	X21	2G1	左端	350	800	55.1	-180.5	1.00	0.63	3.000	0.20	320.5	143.4	2.081	1.10	OK	
				右端	350	800	55.1	180.5		0.77	3.000	0.20	337.3	253.6	1.563			
Y7	X0	X5	2G2	左端	500	800	68.8	-345.2	1.00	1.02	3.000	0.50	586.3	310.9	1.897	1.10	OK	
				右端	500	800	74.7	345.2		1.09	3.000	0.50	613.2	454.3	1.560			
	X5	X10	2G2	左端	500	800	87.6	-355.8	1.00	1.02	3.000	0.50	586.3	303.8	1.893	1.10	OK	
				右端	500	800	88.5	355.8		1.09	3.000	0.50	613.2	479.8	1.474			
	X10	X15	2G2	左端	500	800	90.1	-336.2	1.00	1.02	3.000	0.50	586.3	279.8	2.011	1.10	OK	
				右端	500	800	90.1	336.2		1.09	3.000	0.50	613.2	459.9	1.556			
	X15	X21	2G2	左端	500	800	88.0	-357.1	1.00	1.02	3.000	0.50	586.3	304.8	1.888	1.10	OK	
				右端	500	800	88.1	357.1		1.09	3.000	0.50	613.2	480.8	1.470			

< 1SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha Q_M}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	1G1A	左端	600	1700	105.6	-365.8	1.00	0.38	2.225	0.21	1357.5	333.4	3.999	1.20	OK	
				右端	600	1700	105.6	365.8		0.27	1.122	0.21	2009.1	544.4	5.204			
	X5	X10	1G1	左端	500	1700	102.0	-250.2	1.00	0.26	1.682	0.25	1317.8	198.2	5.675	1.20	OK	
				右端	500	1700	102.0	250.2		0.32	1.470	0.25	1487.1	402.2	5.537			
	X10	X15	1G1	左端	500	1700	108.1	-214.9	1.00	0.26	2.626	0.25	1041.0	149.9	5.346	1.20	OK	
				右端	500	1700	108.1	214.9		0.32	1.127	0.25	1753.3	366.0	7.656			
	X15	X21	1G1A	左端	600	1700	111.3	-416.5	1.00	0.27	1.402	0.21	1717.0	388.5	4.389	1.20	OK	
				右端	600	1700	111.3	416.5		0.37	1.711	0.21	1608.6	611.1	3.595			
Y7	X0	X5	1G2A	左端	600	1700	145.1	-364.3	1.00	0.38	2.327	0.21	1324.2	292.1	4.033	1.20	OK	
				右端	600	1700	175.4	364.3		0.37	1.040	0.21	2213.1	612.5	5.594			

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y7	X5	X10	1G2C	左端	500	1700	115.6	-280.6	1.00	0.26	1.699	0.25	1310.6	221.2	5.083	1.20	OK	
				右端	500	1700	115.7	280.6		0.32	1.458	0.25	1494.3	452.3	4.914			
	X10	X15	1G2	左端	500	1700	122.0	-238.7	1.00	0.26	2.670	0.25	1032.6	164.4	4.837	1.20	OK	
				右端	500	1700	122.0	238.7		0.32	1.111	0.25	1769.7	408.4	6.904			
	X15	X21	1G2B	左端	600	1700	131.0	-476.8	1.00	0.27	1.350	0.21	1757.9	441.2	3.962	1.20	OK	
				右端	600	1700	131.0	476.8		0.37	1.738	0.21	1593.6	703.1	3.067			

(3) 柱

Dx : 柱x方向せい

Dy : 柱y方向せい

N : 解析終了時の軸力

QM : 解析終了時のせん断力
終局時の端部（節点位置）の曲げ応力（初期応力の
曲げを含む）と部材長から算出した値 αM : 未崩壊部材の余裕度

pt : 引張鉄筋比

M/Qd : 解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q・d)

Pw : せん断補強筋比

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : せん断耐力

QD : 設計せん断力 $QD = \alpha M \cdot n \cdot QM$ Qu/ αQM : $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度

n : 保証設計の応力割増率

判定 : 保証設計用の割増率との比較による判定

NGとなった部材をDランクとした場合、
下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	4C1	750	750	122.7	柱頭	-24.8	1.00	0.42	3.000	0.33	723.3	30.9	29.260	1.25	OK	
						柱脚	24.8		0.42	3.000	0.33	723.3	30.9	29.260			
X5	Y0	4C1	750	750	303.9	柱頭	-232.7	1.00	0.42	3.000	0.33	737.7	290.9	3.170	1.25	OK	
						柱脚	232.7		0.42	1.019	0.33	1319.1	290.9	5.669			
X10	Y0	4C1	750	750	310.9	柱頭	-231.0	1.00	0.42	3.000	0.33	738.3	288.7	3.196	1.25	OK	
						柱脚	231.0		0.42	1.015	0.33	1322.5	288.7	5.726			
X15	Y0	4C1	750	750	297.0	柱頭	-233.4	1.00	0.42	3.000	0.33	737.2	291.7	3.159	1.25	OK	
						柱脚	233.4		0.42	1.036	0.33	1305.2	291.7	5.594			
X21	Y0	4C1	750	750	337.5	柱頭	-97.9	1.00	0.42	3.000	0.33	740.4	122.3	7.569	1.25	OK	
						柱脚	97.9		0.42	1.000	0.33	1336.8	122.3	13.667			
X0	Y7	4C1	750	750	116.0	柱頭	-53.3	1.00	0.42	3.000	0.33	722.8	66.6	13.569	1.25	OK	
						柱脚	53.3		0.42	1.732	0.33	951.7	66.6	17.866			
X5	Y7	4C1	750	750	334.8	柱頭	-261.4	1.00	0.42	3.000	0.33	740.2	326.8	2.831	1.25	OK	
						柱脚	261.4		0.42	1.442	0.33	1073.4	326.8	4.106			
X10	Y7	4C1	750	750	327.8	柱頭	-272.3	1.00	0.42	2.895	0.33	751.3	340.4	2.759	1.25	OK	
						柱脚	272.3		0.42	1.582	0.33	1018.0	340.4	3.738			
X15	Y7	4C1	750	750	319.3	柱頭	-273.4	1.00	0.42	2.887	0.33	751.5	341.8	2.748	1.25	OK	
						柱脚	273.4		0.42	1.590	0.33	1014.6	341.8	3.711			
X21	Y7	4C1	750	750	356.6	柱頭	-144.8	1.00	0.42	3.000	0.33	741.9	181.0	5.124	1.25	OK	
						柱脚	144.8		0.42	1.000	0.33	1338.3	181.0	9.245			

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	3C1	750	750	212.5	柱頭	-142.8	1.00	0.42	3.000	0.33	730.4	178.5	5.115	1.25	OK	
						柱脚	142.8		0.42	1.000	0.33	1326.9	178.5	9.293			
X5	Y0	3C1	750	750	616.9	柱頭	-285.4	1.00	0.42	3.000	0.33	762.6	356.8	2.672	1.25	OK	
						柱脚	285.4		0.42	1.266	0.33	1180.5	356.8	4.136			
X10	Y0	3C1	750	750	634.3	柱頭	-285.7	1.00	0.42	3.000	0.33	764.0	357.1	2.674	1.25	OK	
						柱脚	285.7		0.42	1.283	0.33	1173.1	357.1	4.107			
X15	Y0	3C1	750	750	591.2	柱頭	-287.8	1.00	0.42	3.000	0.33	760.5	359.8	2.642	1.25	OK	
						柱脚	287.8		0.42	1.323	0.33	1148.9	359.8	3.991			
X21	Y0	3C1	750	750	717.3	柱頭	-186.1	1.00	0.42	3.000	0.33	770.6	232.7	4.140	1.25	OK	
						柱脚	186.1		0.42	1.000	0.33	1367.0	232.7	7.345			
X0	Y7	3C1	750	750	131.4	柱頭	-241.9	1.00	0.42	3.000	0.33	724.0	302.3	2.993	1.25	OK	
						柱脚	241.9		0.42	1.154	0.33	1208.3	302.3	4.996			
X5	Y7	3C1	750	750	667.5	柱頭	-433.0	1.00	0.42	2.643	0.33	809.8	541.2	1.870	1.25	OK	
						柱脚	433.0		0.42	1.760	0.33	987.0	541.2	2.279			
X10	Y7	3C1	750	750	703.4	柱頭	-459.2	1.00	0.42	2.636	0.33	813.6	574.0	1.771	1.25	OK	
						柱脚	459.2		0.42	1.767	0.33	987.8	574.0	2.151			
X15	Y7	3C1	750	750	679.8	柱頭	-458.2	1.00	0.42	2.632	0.33	812.3	572.8	1.772	1.25	OK	
						柱脚	458.2		0.42	1.771	0.33	984.7	572.8	2.149			
X21	Y7	3C1	750	750	876.2	柱頭	-277.8	1.00	0.42	3.000	0.33	783.2	347.2	2.819	1.25	OK	
						柱脚	277.8		0.42	1.355	0.33	1155.8	347.2	4.161			

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	2C1	750	750	309.0	柱頭 柱脚	-165.9 165.9	1.00 0.55	0.55 0.55	2.861 1.475	0.50 0.50	860.0 1182.7	207.3 207.3	5.185 7.131	1.25	OK	
X5	Y0	2C1	750	750	940.8	柱頭 柱脚	-343.2 343.2	1.00 0.55	0.55 0.55	2.373 1.964	0.50 0.50	982.9 1070.2	429.0 429.0	2.864 3.118	1.25	OK	
X10	Y0	2C1	750	750	965.0	柱頭 柱脚	-340.1 340.1	1.00 0.55	0.55 0.55	2.362 1.975	0.50 0.50	986.8 1069.3	425.1 425.1	2.901 3.144	1.25	OK	
X15	Y0	2C1	750	750	886.3	柱頭 柱脚	-340.6 340.6	1.00 0.55	0.55 0.55	2.324 2.013	0.50 0.50	987.5 1053.5	425.8 425.8	2.899 3.093	1.25	OK	
X21	Y0	2C1	750	750	1092.4	柱頭 柱脚	-270.8 270.8	1.00 0.55	0.55 0.55	2.472 1.864	0.50 0.50	977.9 1108.8	338.5 338.5	3.611 4.094	1.25	OK	
X0	Y7	2C1	750	750	48.7	柱頭 柱脚	-304.9 304.9	1.00 0.55	0.55 0.55	2.074 2.263	0.50 0.50	972.7 932.6	381.2 381.2	3.190 3.058	1.25	OK	
X5	Y7	2C1	750	750	1006.1	柱頭 柱脚	-619.6 619.6	1.00 0.55	0.55 0.55	2.090 2.247	0.50 0.50	1045.0 1011.7	774.5 774.5	1.686 1.632	1.25	OK	
X10	Y7	2C1	750	750	1091.7	柱頭 柱脚	-644.3 644.3	1.00 0.55	0.55 0.55	2.110 2.227	0.50 0.50	1047.3 1022.6	805.4 805.4	1.625 1.587	1.25	OK	
X15	Y7	2C1	750	750	1048.5	柱頭 柱脚	-650.5 650.5	1.00 0.55	0.55 0.55	2.087 2.250	0.50 0.50	1049.0 1014.6	813.2 813.2	1.612 1.559	1.25	OK	
X21	Y7	2C1	750	750	1512.5	柱頭 柱脚	-374.8 374.8	1.00 0.55	0.55 0.55	2.331 2.006	0.50 0.50	1036.0 1104.9	468.5 468.5	2.764 2.948	1.25	OK	

< 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	1C1	750	750	425.4	柱頭 柱脚	-299.6 299.6	1.00 0.55	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1486.2 852.7	374.5 374.5	4.961 2.846	1.25	OK	
X5	Y0	1C1	750	750	1284.3	柱頭 柱脚	-467.9 467.9	1.00 0.55	0.55 0.55	1.055 3.000	0.50 0.50	1508.2 920.8	584.8 584.8	3.223 1.968	1.25	OK	
X10	Y0	1C1	750	750	1309.6	柱頭 柱脚	-475.5 475.5	1.00 0.55	0.55 0.55	1.020 3.000	0.50 0.50	1539.1 922.9	594.4 594.4	3.237 1.940	1.25	OK	
X15	Y0	1C1	750	750	1193.6	柱頭 柱脚	-467.4 467.4	1.00 0.55	0.55 0.55	1.027 3.000	0.50 0.50	1524.4 913.6	584.2 584.2	3.261 1.954	1.25	OK	
X21	Y0	1C1	750	750	1500.5	柱頭 柱脚	-428.6 428.6	1.00 0.55	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1571.6 938.0	535.7 535.7	3.667 2.188	1.25	OK	
X0	Y7	1C1	750	750	-58.5	柱頭 柱脚	-326.5 326.5	1.00 0.55	0.55 0.55	1.245 3.000	0.50 0.50	1270.8 814.3	408.1 408.1	3.892 2.494	1.25	OK	
X5	Y7	1C1	750	750	1388.2	柱頭 柱脚	-597.1 597.1	1.00 0.55	0.55 0.55	1.780 3.000	0.50 0.50	1157.1 929.1	746.3 746.3	1.938 1.556	1.25	OK	
X10	Y7	1C1	750	750	1498.8	柱頭 柱脚	-629.9 629.9	1.00 0.55	0.55 0.55	1.796 3.000	0.50 0.50	1161.0 937.9	787.3 787.3	1.843 1.489	1.25	OK	
X15	Y7	1C1	750	750	1428.4	柱頭 柱脚	-611.8 611.8	1.00 0.55	0.55 0.55	1.813 3.000	0.50 0.50	1150.4 932.3	764.7 764.7	1.880 1.523	1.25	OK	
X21	Y7	1C1	750	750	2234.2	柱頭 柱脚	-567.7 567.7	1.00 0.55	0.55 0.55	1.058 3.000	0.50 0.50	1581.3 996.2	709.6 709.6	2.785 1.754	1.25	OK	

【保有水平耐力時】

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	4C1	750	750	135.4	柱頭 柱脚	-37.6 37.6	1.00 0.42	0.42 0.42	3.000 3.000	0.33 0.33	724.3 724.3	47.0 47.0	19.282 19.282	1.25	OK	
X5	Y0	4C1	750	750	307.2	柱頭 柱脚	-211.7 211.7	1.00 0.42	0.42 0.42	3.000 1.263	0.33 0.33	738.0 1157.6	264.7 264.7	3.485 5.467	1.25	OK	
X10	Y0	4C1	750	750	310.5	柱頭 柱脚	-208.5 208.5	1.00 0.42	0.42 0.42	3.000 1.271	0.33 0.33	738.2 1153.4	260.6 260.6	3.541 5.532	1.25	OK	
X15	Y0	4C1	750	750	291.2	柱頭 柱脚	-212.7 212.7	1.00 0.42	0.42 0.42	3.000 1.278	0.33 0.33	736.7 1148.6	265.9 265.9	3.463 5.400	1.25	OK	
X21	Y0	4C1	750	750	327.1	柱頭 柱脚	-99.1 99.1	1.00 0.42	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	739.5 1336.0	123.9 123.9	7.464 13.484	1.25	OK	
X0	Y7	4C1	750	750	120.6	柱頭 柱脚	-59.1 59.1	1.00 0.42	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	723.1 1319.6	73.8 73.8	12.249 22.353	1.25	OK	
X5	Y7	4C1	750	750	334.5	柱頭 柱脚	-254.5 254.5	1.00 0.42	0.42 0.42	2.959 1.518	0.33 0.33	744.6 1042.6	318.1 318.1	2.926 4.097	1.25	OK	
X10	Y7	4C1	750	750	327.6	柱頭 柱脚	-266.2 266.2	1.00 0.42	0.42 0.42	2.818 1.659	0.33 0.33	760.3 991.6	332.8 332.8	2.856 3.725	1.25	OK	
X15	Y7	4C1	750	750	316.6	柱頭 柱脚	-267.5 267.5	1.00 0.42	0.42 0.42	2.812 1.664	0.33 0.33	760.2 988.9	334.4 334.4	2.841 3.696	1.25	OK	
X21	Y7	4C1	750	750	355.8	柱頭 柱脚	-149.5 149.5	1.00 0.42	0.42 0.42	3.000 1.155	0.33 0.33	741.8 1225.3	186.8 186.8	4.964 8.200	1.25	OK	

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	3C1	750	750	229.9	柱頭 柱脚	-139.0 139.0	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	731.8 1328.3	173.8 173.8	5.265 9.556	1.25	OK	
X5	Y0	3C1	750	750	619.7	柱頭 柱脚	-283.7 283.7	1.00	0.42 0.42	2.964 1.440	0.33 0.33	766.8 1097.1	354.6 354.6	2.703 3.867	1.25	OK	
X10	Y0	3C1	750	750	633.9	柱頭 柱脚	-284.4 284.4	1.00	0.42 0.42	2.949 1.455	0.33 0.33	769.6 1092.0	355.5 355.5	2.706 3.839	1.25	OK	
X15	Y0	3C1	750	750	583.7	柱頭 柱脚	-286.0 286.0	1.00	0.42 0.42	2.911 1.493	0.33 0.33	769.8 1072.3	357.5 357.5	2.691 3.749	1.25	OK	
X21	Y0	3C1	750	750	704.8	柱頭 柱脚	-180.9 180.9	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	769.6 1366.0	226.1 226.1	4.255 7.554	1.25	OK	
X0	Y7	3C1	750	750	146.9	柱頭 柱脚	-227.8 227.8	1.00	0.42 0.42	3.000 1.324	0.33 0.33	725.2 1113.3	284.8 284.8	3.183 4.887	1.25	OK	
X5	Y7	3C1	750	750	667.0	柱頭 柱脚	-412.7 412.7	1.00	0.42 0.42	2.541 1.863	0.33 0.33	824.3 958.4	515.8 515.8	1.997 2.322	1.25	OK	
X10	Y7	3C1	750	750	702.0	柱頭 柱脚	-439.6 439.6	1.00	0.42 0.42	2.539 1.864	0.33 0.33	827.3 960.7	549.5 549.5	1.881 2.185	1.25	OK	
X15	Y7	3C1	750	750	678.3	柱頭 柱脚	-438.7 438.7	1.00	0.42 0.42	2.535 1.869	0.33 0.33	826.1 957.6	548.3 548.3	1.883 2.183	1.25	OK	
X21	Y7	3C1	750	750	864.4	柱頭 柱脚	-267.2 267.2	1.00	0.42 0.42	2.879 1.524	0.33 0.33	795.8 1082.2	334.0 334.0	2.978 4.050	1.25	OK	

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	2C1	750	750	324.8	柱頭 柱脚	-156.3 156.3	1.00	0.55 0.55	2.567 1.770	0.50 0.50	902.0 1075.7	195.4 195.4	5.771 6.883	1.25	OK	
X5	Y0	2C1	750	750	942.5	柱頭 柱脚	-336.7 336.7	1.00	0.55 0.55	2.238 2.099	0.50 0.50	1008.5 1037.9	420.9 420.9	2.995 3.082	1.25	OK	
X10	Y0	2C1	750	750	964.2	柱頭 柱脚	-333.7 333.7	1.00	0.55 0.55	2.225 2.111	0.50 0.50	1012.7 1036.8	417.1 417.1	3.035 3.107	1.25	OK	
X15	Y0	2C1	750	750	879.3	柱頭 柱脚	-334.2 334.2	1.00	0.55 0.55	2.191 2.146	0.50 0.50	1013.0 1022.6	417.8 417.8	3.031 3.059	1.25	OK	
X21	Y0	2C1	750	750	1083.4	柱頭 柱脚	-280.5 280.5	1.00	0.55 0.55	2.156 2.180	0.50 0.50	1036.5 1031.4	350.6 350.6	3.696 3.678	1.25	OK	
X0	Y7	2C1	750	750	81.9	柱頭 柱脚	-289.8 289.8	1.00	0.55 0.55	1.948 2.389	0.50 0.50	1006.1 911.9	362.3 362.3	3.471 3.146	1.25	OK	
X5	Y7	2C1	750	750	1006.1	柱頭 柱脚	-591.3 591.3	1.00	0.55 0.55	2.019 2.317	0.50 0.50	1061.5 998.2	739.1 739.1	1.795 1.688	1.25	OK	
X10	Y7	2C1	750	750	1089.1	柱頭 柱脚	-617.4 617.4	1.00	0.55 0.55	2.042 2.294	0.50 0.50	1062.6 1009.1	771.7 771.7	1.721 1.634	1.25	OK	
X15	Y7	2C1	750	750	1048.1	柱頭 柱脚	-623.1 623.1	1.00	0.55 0.55	2.021 2.315	0.50 0.50	1064.4 1001.9	778.9 778.9	1.708 1.607	1.25	OK	
X21	Y7	2C1	750	750	1481.6	柱頭 柱脚	-361.8 361.8	1.00	0.55 0.55	2.198 2.139	0.50 0.50	1059.4 1071.8	452.3 452.3	2.928 2.962	1.25	OK	

< 1F階 >

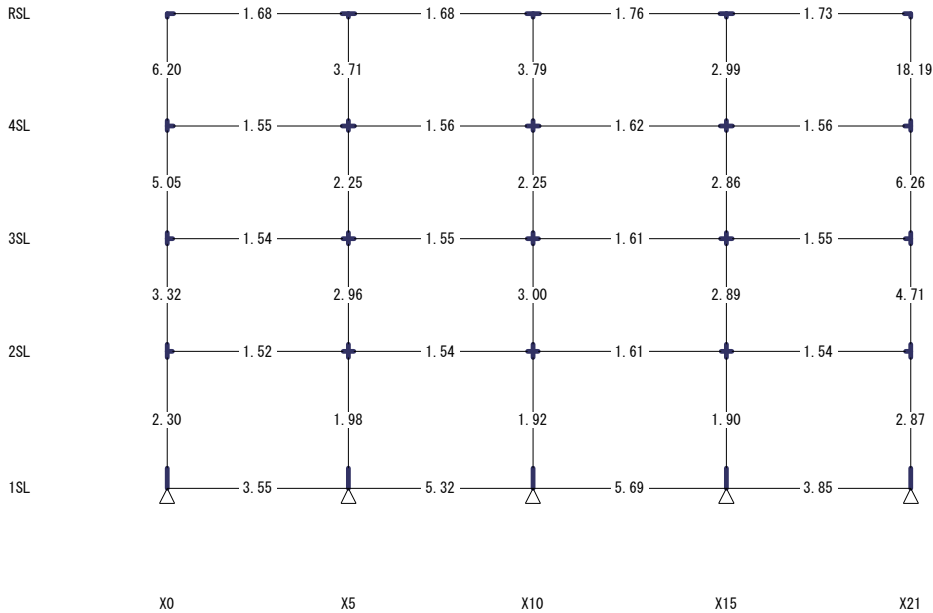
X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	1C1	750	750	440.1	柱頭 柱脚	-293.8 293.8	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1487.4 853.8	367.2 367.2	5.063 2.906	1.25	OK	
X5	Y0	1C1	750	750	1284.7	柱頭 柱脚	-457.7 457.7	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1554.4 920.9	572.2 572.2	3.396 2.011	1.25	OK	
X10	Y0	1C1	750	750	1308.1	柱頭 柱脚	-465.5 465.5	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1556.3 922.7	581.9 581.9	3.343 1.982	1.25	OK	
X15	Y0	1C1	750	750	1187.2	柱頭 柱脚	-457.4 457.4	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1546.7 913.1	571.7 571.7	3.381 1.996	1.25	OK	
X21	Y0	1C1	750	750	1491.8	柱頭 柱脚	-395.5 395.5	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1570.9 937.3	494.3 494.3	3.972 2.370	1.25	OK	
X0	Y7	1C1	750	750	-5.0	柱頭 柱脚	-316.9 316.9	1.00	0.55 0.55	1.089 3.000	0.50 0.50	1380.0 818.5	396.1 396.1	4.354 2.582	1.25	OK	
X5	Y7	1C1	750	750	1388.9	柱頭 柱脚	-577.1 577.1	1.00	0.55 0.55	1.677 3.000	0.50 0.50	1190.4 929.1	721.3 721.3	2.062 1.610	1.25	OK	
X10	Y7	1C1	750	750	1494.8	柱頭 柱脚	-609.9 609.9	1.00	0.55 0.55	1.701 3.000	0.50 0.50	1190.7 937.6	762.4 762.4	1.952 1.537	1.25	OK	
X15	Y7	1C1	750	750	1429.6	柱頭 柱脚	-592.7 592.7	1.00	0.55 0.55	1.718 3.000	0.50 0.50	1180.1 932.4	740.8 740.8	1.991 1.573	1.25	OK	
X21	Y7	1C1	750	750	2184.3	柱頭 柱脚	-549.3 549.3	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1625.8 992.3	686.6 686.6	2.959 1.806	1.25	OK	

< X方向負加力 >

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

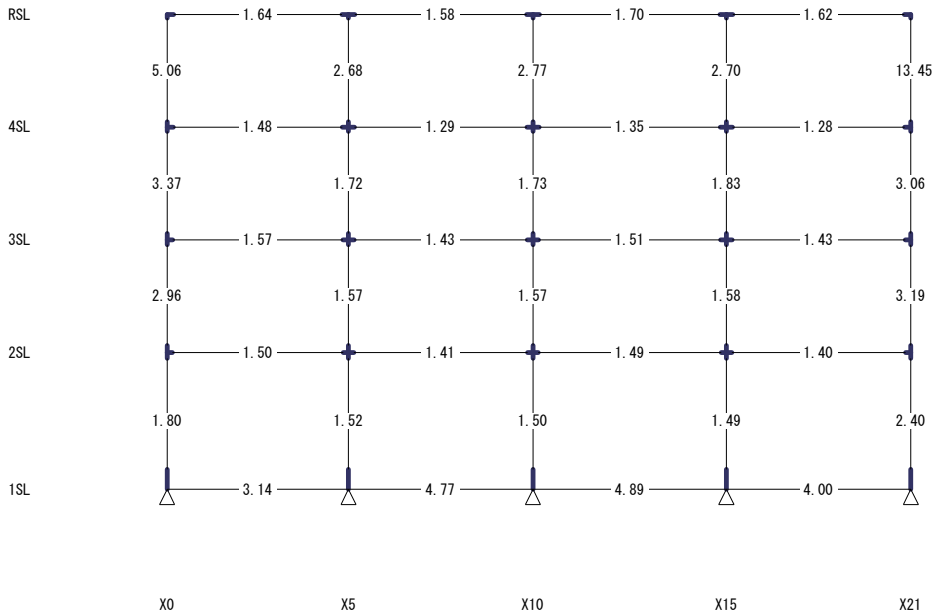
(1) Qu/Qm図

【Ds算定時】



【 Y0フレーム 】

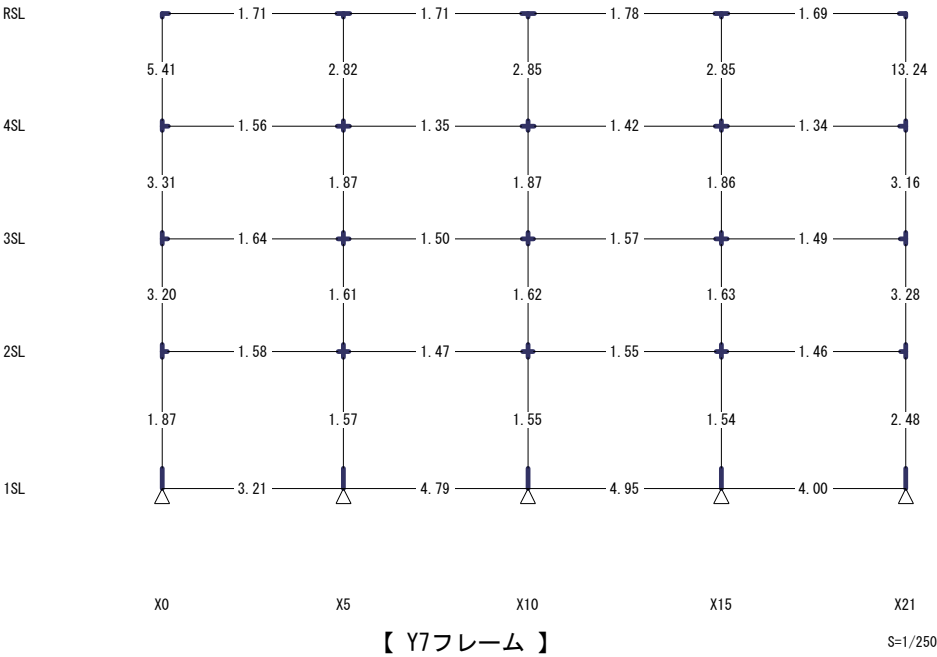
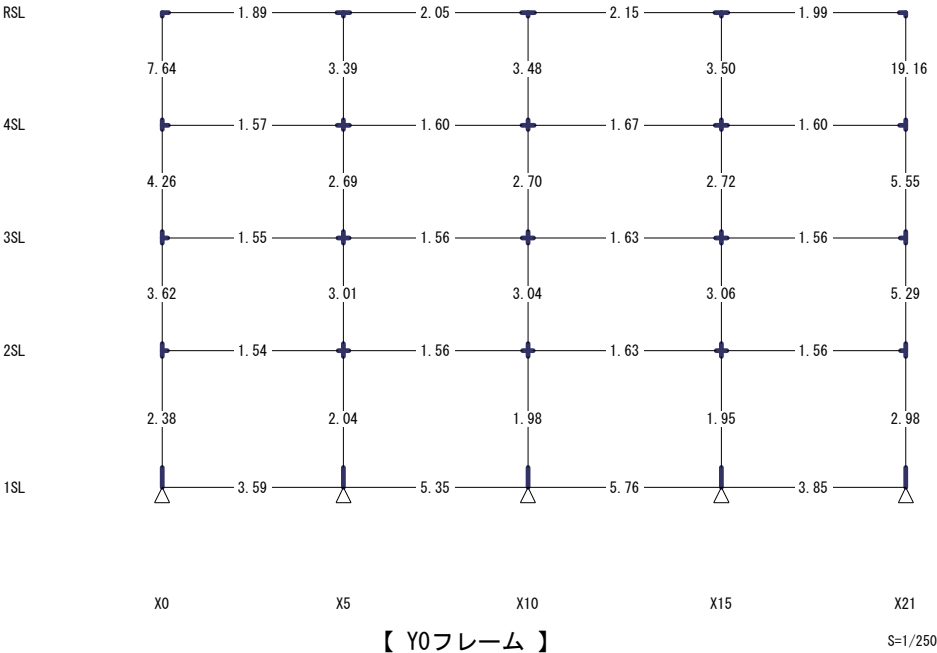
S=1/250



【 Y7フレーム 】

S=1/250

【保有水平耐力時】



(2) 梁

b : 梁幅
 D : 梁せい
 Qo : 単純梁としたときの長期荷重による初期せん断力
 QM : 解析終了時のせん断力
 終局時の端部（節点位置）の曲げ応力（初期応力の曲げを含む）と部材長から算出した値
 αM : 未崩壊部材の余裕度

 pt : 引張鉄筋比
 M/Qd : 解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q・d)
 Pw : せん断補強筋比
 雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。
 Qu : せん断耐力

QD : 設計せん断力 $QD=Qo+\alpha M \cdot n \cdot QM$
 $(Qo-Qo)/\alpha QM$: $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度
 n : 保証設計の応力割増率
 判定 : 保証設計用の割増率との比較による判定
 NGとなった部材をDランクとした場合、
 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

< RSL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$(Q_u-Q_o)/\alpha Q_M$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	RG1	左端	300	650	59.9	105.4	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	175.8	1.688	1.10	OK	
				右端	300	650	59.9	-105.4		0.70	3.000	0.23	227.1	56.0	2.724			
	X5	X10	RG1	左端	300	650	61.2	105.1	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	176.7	1.680	1.10	OK	
				右端	300	650	61.2	-105.1		0.70	3.000	0.23	227.1	54.5	2.743			
	X10	X15	RG1	左端	300	650	64.9	97.7	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	172.4	1.769	1.10	OK	
				右端	300	650	64.9	-97.7		0.70	3.000	0.23	227.1	42.6	2.989			
	X15	X21	RG1	左端	300	650	61.2	101.7	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	173.0	1.736	1.10	OK	
				右端	300	650	61.2	-101.7		0.70	3.000	0.23	227.1	50.7	2.834			
Y7	X0	X5	RG2	左端	300	650	61.5	107.3	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	179.5	1.642	1.10	OK	
				右端	300	650	62.6	-107.3		0.70	3.000	0.23	227.1	55.5	2.698			
	X5	X10	RG2	左端	300	650	71.1	105.1	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	186.6	1.586	1.10	OK	
				右端	300	650	71.6	-105.1		0.70	3.000	0.23	227.1	44.0	2.841			
	X10	X15	RG2	左端	300	650	73.4	96.7	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	179.7	1.700	1.10	OK	
				右端	300	650	73.4	-96.7		0.70	3.000	0.23	227.1	33.0	3.107			
	X15	X21	RG2	左端	300	650	71.3	102.3	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	183.8	1.626	1.10	OK	
				右端	300	650	71.4	-102.3		0.70	3.000	0.23	227.1	41.2	2.916			

< 4SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	4G1	左端	350	700	49.3	159.2	1.00	0.89	3.000	0.20	296.5	224.3	1.553	1.10	OK	
				右端	350	700	49.3	-159.2		0.73	3.000	0.20	280.6	125.8	2.072			
	X5	X10	4G1	左端	350	700	52.7	156.1	1.00	0.89	3.000	0.20	296.5	224.3	1.562	1.10	OK	
				右端	350	700	52.7	-156.1		0.73	3.000	0.20	280.6	119.0	2.135			
	X10	X15	4G1	左端	350	700	56.0	147.6	1.00	0.89	3.000	0.20	296.5	218.4	1.629	1.10	OK	
				右端	350	700	56.0	-147.6		0.73	3.000	0.20	280.6	106.4	2.280			
	X15	X21	4G1	左端	350	700	52.7	156.0	1.00	0.89	3.000	0.20	296.5	224.3	1.562	1.10	OK	
				右端	350	700	52.7	-156.0		0.73	3.000	0.20	280.6	119.0	2.135			
Y7	X0	X5	4G2	左端	350	700	54.0	212.3	1.00	1.28	3.000	0.48	369.4	287.5	1.486	1.10	OK	
				右端	350	700	56.1	-212.3		1.14	3.000	0.48	350.1	177.5	1.913			
	X5	X10	4G2	左端	350	700	78.9	224.6	1.00	1.28	3.000	0.48	369.4	325.9	1.293	1.10	OK	
				右端	350	700	79.7	-224.6		1.14	3.000	0.48	350.1	167.5	1.913			
	X10	X15	4G2	左端	350	700	81.0	213.4	1.00	1.28	3.000	0.48	369.4	315.6	1.352	1.10	OK	
				右端	350	700	81.0	-213.4		1.14	3.000	0.48	350.1	153.8	2.020			
	X15	X21	4G2	左端	350	700	79.2	226.5	1.00	1.28	3.000	0.48	369.4	328.3	1.281	1.10	OK	
				右端	350	700	79.3	-226.5		1.14	3.000	0.48	350.1	169.8	1.896			

< 3SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	3G1	左端	350	750	50.5	173.0	1.00	0.82	3.000	0.20	317.0	240.8	1.540	1.10	OK	
				右端	350	750	50.5	-173.0		0.68	3.000	0.20	300.6	139.9	2.029			
	X5	X10	3G1	左端	350	750	53.9	169.7	1.00	0.82	3.000	0.20	317.0	240.5	1.550	1.10	OK	
				右端	350	750	53.9	-169.7		0.68	3.000	0.20	300.6	132.8	2.089			
	X10	X15	3G1	左端	350	750	57.3	160.5	1.00	0.82	3.000	0.20	317.0	233.9	1.618	1.10	OK	
				右端	350	750	57.3	-160.5		0.68	3.000	0.20	300.6	119.3	2.230			
	X15	X21	3G1	左端	350	750	53.9	169.7	1.00	0.82	3.000	0.20	317.0	240.5	1.551	1.10	OK	
				右端	350	750	53.9	-169.7		0.68	3.000	0.20	300.6	132.7	2.089			
Y7	X0	X5	3G2	左端	450	750	59.0	299.6	1.00	1.18	3.000	0.56	529.9	388.5	1.571	1.10	OK	
				右端	450	750	61.3	-299.6		1.09	3.000	0.56	504.8	268.3	1.889			
	X5	X10	3G2	左端	450	750	82.8	311.0	1.00	1.18	3.000	0.56	529.9	424.8	1.437	1.10	OK	
				右端	450	750	83.6	-311.0		1.09	3.000	0.56	504.8	258.6	1.891			

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y7	X10	X15	3G2	左端	450	750	85.1	293.3	1.00	1.18	3.000	0.56	529.9	407.7	1.516	1.10	OK	
				右端	450	750	85.1	-293.3		1.09	3.000	0.56	504.8	237.6	2.011			
	X15	X21	3G2	左端	450	750	83.1	312.2	1.00	1.18	3.000	0.56	529.9	426.5	1.431	1.10	OK	
				右端	450	750	83.2	-312.2		1.09	3.000	0.56	504.8	260.2	1.883			

< 2SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	2G1	左端	350	800	52.9	186.7	1.00	0.77	3.000	0.20	337.3	258.2	1.523	1.10	OK	
				右端	350	800	51.9	-186.7		0.63	3.000	0.20	320.5	153.5	1.994			
	X5	X10	2G1	左端	350	800	55.1	183.0	1.00	0.77	3.000	0.20	337.3	256.4	1.542	1.10	OK	
				右端	350	800	55.1	-183.0		0.63	3.000	0.20	320.5	146.2	2.052			
	X10	X15	2G1	左端	350	800	58.6	173.1	1.00	0.77	3.000	0.20	337.3	249.0	1.610	1.10	OK	
				右端	350	800	58.6	-173.1		0.63	3.000	0.20	320.5	131.9	2.189			
	X15	X21	2G1	左端	350	800	55.1	183.1	1.00	0.77	3.000	0.20	337.3	256.5	1.541	1.10	OK	
				右端	350	800	55.1	-183.1		0.63	3.000	0.20	320.5	146.3	2.051			
Y7	X0	X5	2G2	左端	500	800	68.8	360.6	1.00	1.09	3.000	0.50	613.2	465.5	1.509	1.10	OK	
				右端	500	800	74.7	-360.6		1.02	3.000	0.50	586.3	322.0	1.833			
	X5	X10	2G2	左端	500	800	87.6	371.4	1.00	1.09	3.000	0.50	613.2	496.2	1.415	1.10	OK	
				右端	500	800	88.5	-371.4		1.02	3.000	0.50	586.3	320.2	1.816			
	X10	X15	2G2	左端	500	800	90.1	350.6	1.00	1.09	3.000	0.50	613.2	475.7	1.492	1.10	OK	
				右端	500	800	90.1	-350.6		1.02	3.000	0.50	586.3	295.6	1.929			
	X15	X21	2G2	左端	500	800	88.0	373.3	1.00	1.09	3.000	0.50	613.2	498.6	1.406	1.10	OK	
				右端	500	800	88.1	-373.3		1.02	3.000	0.50	586.3	322.6	1.806			

< 1SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$(Q_u - Q_o) / \alpha QM$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	1G1A	左端	600	1700	105.6	423.5	1.00	0.37	1.708	0.21	1610.7	613.8	3.554	1.20	OK	
				右端	600	1700	105.6	-423.5		0.27	1.348	0.21	1759.5	402.7	4.403			
	X5	X10	1G1	左端	500	1700	102.0	220.7	1.00	0.32	1.067	0.25	1815.9	366.8	7.768	1.20	OK	
				右端	500	1700	102.0	-220.7		0.26	2.470	0.25	1072.8	162.9	5.324			
	X10	X15	1G1	左端	500	1700	108.1	236.6	1.00	0.32	1.485	0.25	1477.8	392.0	5.789	1.20	OK	
				右端	500	1700	108.1	-236.6		0.26	1.874	0.25	1240.2	175.9	5.699			
	X15	X21	1G1A	左端	600	1700	111.3	377.6	1.00	0.27	1.148	0.21	1979.0	564.3	4.947	1.20	OK	
				右端	600	1700	111.3	-377.6		0.38	2.269	0.21	1342.6	341.8	3.851			
Y7	X0	X5	1G2A	左端	600	1700	145.1	476.3	1.00	0.37	1.655	0.21	1641.9	716.6	3.143	1.20	OK	
				右端	600	1700	175.4	-476.3		0.38	1.440	0.21	1761.8	396.2	4.067			
	X5	X10	1G2C	左端	500	1700	115.6	256.0	1.00	0.45	1.148	0.25	1817.3	422.7	6.648	1.20	OK	
				右端	500	1700	115.7	-256.0		0.26	2.322	0.25	1106.8	191.6	4.775			
	X10	X15	1G2	左端	500	1700	122.0	270.4	1.00	0.32	1.431	0.25	1511.7	446.5	5.140	1.20	OK	
				右端	500	1700	122.0	-270.4		0.26	1.989	0.25	1200.7	202.5	4.892			
	X15	X21	1G2B	左端	600	1700	131.0	371.9	1.00	0.27	1.181	0.21	1943.2	577.3	4.873	1.20	OK	
				右端	600	1700	131.0	-371.9		0.38	2.217	0.21	1360.3	315.3	4.009			

【保有水平耐力時】

< RSL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$(Q_u - Q_o) / \alpha QM$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	RG1	左端	300	650	59.9	93.7	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	172.3	1.898	1.20	OK	
				右端	300	650	59.9	-93.7		0.70	3.000	0.23	227.1	52.6	3.062			
	X5	X10	RG1	左端	300	650	61.2	86.8	1.00	0.67	2.951	0.23	239.8	165.2	2.059	1.20	OK	
				右端	300	650	61.2	-86.8		0.70	3.000	0.23	227.1	43.0	3.322			
	X10	X15	RG1	左端	300	650	64.9	81.0	1.00	0.67	2.966	0.23	239.2	162.0	2.153	1.20	OK	
				右端	300	650	64.9	-81.0		0.70	3.000	0.23	227.1	32.2	3.607			
	X15	X21	RG1	左端	300	650	61.2	90.0	1.00	0.67	2.938	0.23	240.3	169.1	1.992	1.20	OK	
				右端	300	650	61.2	-90.0		0.70	3.000	0.23	227.1	46.8	3.204			
Y7	X0	X5	RG2	左端	300	650	61.5	102.6	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	174.3	1.718	1.10	OK	
				右端	300	650	62.6	-102.6		0.70	3.000	0.23	227.1	50.3	2.823			
	X5	X10	RG2	左端	300	650	71.1	97.2	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	187.6	1.716	1.20	OK	
				右端	300	650	71.6	-97.2		0.70	3.000	0.23	227.1	45.0	3.074			
	X10	X15	RG2	左端	300	650	73.4	92.1	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	183.9	1.785	1.20	OK	
				右端	300	650	73.4	-92.1		0.70	3.000	0.23	227.1	37.2	3.261			
	X15	X21	RG2	左端	300	650	71.3	98.1	1.00	0.67	3.000	0.23	237.7	188.9	1.697	1.20	OK	
				右端	300	650	71.4	-98.1		0.70	3.000	0.23	227.1	46.3	3.043			

< 4SL層 >

ﾌﾚｰﾑ	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	α M	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	(Qu-Qo) / α QM	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	4G1	左端	350	700	49.3	157.4	1.00	0.89	3.000	0.20	296.5	238.2	1.570	1.20	OK	
				右端	350	700	49.3	-157.4		0.73	3.000	0.20	280.6	139.7	2.095			
	X5	X10	4G1	左端	350	700	52.7	152.3	1.00	0.89	3.000	0.20	296.5	235.4	1.601	1.20	OK	
				右端	350	700	52.7	-152.3		0.73	3.000	0.20	280.6	130.1	2.188			
	X10	X15	4G1	左端	350	700	56.0	143.3	1.00	0.89	3.000	0.20	296.5	228.0	1.678	1.20	OK	
				右端	350	700	56.0	-143.3		0.73	3.000	0.20	280.6	116.0	2.349			
	X15	X21	4G1	左端	350	700	52.7	151.6	1.00	0.89	3.000	0.20	296.5	234.6	1.608	1.20	OK	
				右端	350	700	52.7	-151.6		0.73	3.000	0.20	280.6	129.3	2.197			
Y7	X0	X5	4G2	左端	350	700	54.0	202.2	1.00	1.28	3.000	0.48	369.4	276.4	1.560	1.10	OK	
				右端	350	700	56.1	-202.2		1.14	3.000	0.48	350.1	166.4	2.008			
	X5	X10	4G2	左端	350	700	78.9	214.6	1.00	1.28	3.000	0.48	369.4	314.9	1.354	1.10	OK	
				右端	350	700	79.7	-214.6		1.14	3.000	0.48	350.1	156.5	2.002			
	X10	X15	4G2	左端	350	700	81.0	203.1	1.00	1.28	3.000	0.48	369.4	304.4	1.420	1.10	OK	
				右端	350	700	81.0	-203.1		1.14	3.000	0.48	350.1	142.5	2.122			
	X15	X21	4G2	左端	350	700	79.2	215.4	1.00	1.28	3.000	0.48	369.4	316.1	1.347	1.10	OK	
				右端	350	700	79.3	-215.4		1.14	3.000	0.48	350.1	157.6	1.994			

< 3SL層 >

ﾌﾚｰﾑ	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha Q_M}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	3G1	左端	350	750	50.5	171.0	1.00	0.82	3.000	0.20	317.0	238.5	1.559	1.10	OK	
				右端	350	750	50.5	-171.0		0.68	3.000	0.20	300.6	137.6	2.053			
	X5	X10	3G1	左端	350	750	53.9	167.7	1.00	0.82	3.000	0.20	317.0	238.3	1.569	1.10	OK	
				右端	350	750	53.9	-167.7		0.68	3.000	0.20	300.6	130.6	2.114			
	X10	X15	3G1	左端	350	750	57.3	158.7	1.00	0.82	3.000	0.20	317.0	231.9	1.636	1.10	OK	
				右端	350	750	57.3	-158.7		0.68	3.000	0.20	300.6	117.3	2.255			
	X15	X21	3G1	左端	350	750	53.9	167.7	1.00	0.82	3.000	0.20	317.0	238.3	1.569	1.10	OK	
				右端	350	750	53.9	-167.7		0.68	3.000	0.20	300.6	130.6	2.114			
Y7	X0	X5	3G2	左端	450	750	59.0	285.9	1.00	1.18	3.000	0.56	529.9	373.4	1.647	1.10	OK	
				右端	450	750	61.3	-285.9		1.09	3.000	0.56	504.8	253.2	1.980			
	X5	X10	3G2	左端	450	750	82.8	297.8	1.00	1.18	3.000	0.56	529.9	410.3	1.501	1.10	OK	
				右端	450	750	83.6	-297.8		1.09	3.000	0.56	504.8	244.1	1.975			
	X10	X15	3G2	左端	450	750	85.1	281.6	1.00	1.18	3.000	0.56	529.9	394.8	1.579	1.10	OK	
				右端	450	750	85.1	-281.6		1.09	3.000	0.56	504.8	224.7	2.094			
	X15	X21	3G2	左端	450	750	83.1	299.1	1.00	1.18	3.000	0.56	529.9	412.0	1.494	1.10	OK	
				右端	450	750	83.2	-299.1		1.09	3.000	0.56	504.8	245.8	1.966			

< 2SL層 >

ﾌﾚｰﾑ	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	2G1	左端	350	800	52.9	184.1	1.00	0.77	3.000	0.20	337.3	255.3	1.545	1.10	OK	
				右端	350	800	51.9	-184.1		0.63	3.000	0.20	320.5	150.6	2.023			
	X5	X10	2G1	左端	350	800	55.1	180.5	1.00	0.77	3.000	0.20	337.3	253.6	1.564	1.10	OK	
				右端	350	800	55.1	-180.5		0.63	3.000	0.20	320.5	143.4	2.081			
	X10	X15	2G1	左端	350	800	58.6	170.8	1.00	0.77	3.000	0.20	337.3	246.5	1.631	1.10	OK	
				右端	350	800	58.6	-170.8		0.63	3.000	0.20	320.5	129.3	2.219			
	X15	X21	2G1	左端	350	800	55.1	180.5	1.00	0.77	3.000	0.20	337.3	253.7	1.563	1.10	OK	
				右端	350	800	55.1	-180.5		0.63	3.000	0.20	320.5	143.5	2.080			
Y7	X0	X5	2G2	左端	500	800	68.8	344.0	1.00	1.09	3.000	0.50	613.2	447.2	1.582	1.10	OK	
				右端	500	800	74.7	-344.0		1.02	3.000	0.50	586.3	303.7	1.921			
	X5	X10	2G2	左端	500	800	87.6	355.5	1.00	1.09	3.000	0.50	613.2	478.6	1.478	1.10	OK	
				右端	500	800	88.5	-355.5		1.02	3.000	0.50	586.3	302.6	1.897			
	X10	X15	2G2	左端	500	800	90.1	336.4	1.00	1.09	3.000	0.50	613.2	460.0	1.555	1.10	OK	
				右端	500	800	90.1	-336.4		1.02	3.000	0.50	586.3	280.0	2.010			
	X15	X21	2G2	左端	500	800	88.0	357.3	1.00	1.09	3.000	0.50	613.2	481.0	1.469	1.10	OK	
				右端	500	800	88.1	-357.3		1.02	3.000	0.50	586.3	305.0	1.887			

< 1SL層 >

ﾌﾚｰﾑ	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	α M	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	(Qu-Qo) / α QM	n	判定	雑壁
Y0	X0	X5	1G1A	左端	600	1700	105.6	418.9	1.00	0.37	1.706	0.21	1611.9	608.2	3.595	1.20	OK	
				右端	600	1700	105.6	-418.9		0.27	1.348	0.21	1759.5	397.2	4.451			
	X5	X10	1G1	左端	500	1700	102.0	219.4	1.00	0.32	1.069	0.25	1813.9	365.2	7.805	1.20	OK	
				右端	500	1700	102.0	-219.4		0.26	2.467	0.25	1073.3	161.3	5.358			
	X10	X15	1G1	左端	500	1700	108.1	233.9	1.00	0.32	1.483	0.25	1479.2	388.7	5.863	1.20	OK	
				右端	500	1700	108.1	-233.9		0.26	1.877	0.25	1239.5	172.6	5.762			
	X15	X21	1G1A	左端	600	1700	111.3	376.5	1.00	0.27	1.144	0.21	1984.3	563.1	4.975	1.20	OK	
				右端	600	1700	111.3	-376.5		0.38	2.277	0.21	1340.1	340.5	3.855			
Y7	X0	X5	1G2A	左端	600	1700	145.1	466.9	1.00	0.37	1.648	0.21	1646.0	705.3	3.215	1.20	OK	
				右端	600	1700	175.4	-466.9		0.38	1.446	0.21	1757.4	384.9	4.139			

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
Y7	X5	X10	1G2C	左端	500	1700	115.6	255.1	1.00	0.45	1.151	0.25	1813.5	421.6	6.658	1.20	OK	
				右端	500	1700	115.7	-255.1		0.26	2.315	0.25	1108.5	190.5	4.799			
	X10	X15	1G2	左端	500	1700	122.0	267.0	1.00	0.32	1.430	0.25	1512.2	442.3	5.207	1.20	OK	
				右端	500	1700	122.0	-267.0		0.26	1.989	0.25	1200.8	198.4	4.955			
	X15	X21	1G2B	左端	600	1700	131.0	371.4	1.00	0.27	1.174	0.21	1951.5	576.7	4.901	1.20	OK	
				右端	600	1700	131.0	-371.4		0.38	2.231	0.21	1355.5	314.7	4.002			

(3) 柱

Dx : 柱x方向せい

Dy : 柱y方向せい

N : 解析終了時の軸力

QM : 解析終了時のせん断力
終局時の端部（節点位置）の曲げ応力（初期応力の
曲げを含む）と部材長から算出した値 αM : 未崩壊部材の余裕度

pt : 引張鉄筋比

M/Qd : 解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q・d)

Pw : セン断補強筋比

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : セン断耐力

QD : 設計せん断力 $QD = \alpha M \cdot n \cdot QM$ Qu/ αQM : $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度

n : 保証設計の応力割増率

判定 : 保証設計用の割増率との比較による判定

NGとなった部材をDランクとした場合、
下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	4C1	750	750	318.1	柱頭	119.1	1.00	0.42	3.000	0.33	738.8	148.8	6.206	1.25	OK	
						柱脚	-119.1		0.42	1.000	0.33	1335.3	148.8	11.217			
X5	Y0	4C1	750	750	296.7	柱頭	198.5	1.00	0.42	3.000	0.33	737.1	248.1	3.713	1.25	OK	
						柱脚	-198.5		0.42	1.000	0.33	1333.6	248.1	6.719			
X10	Y0	4C1	750	750	297.1	柱頭	194.1	1.00	0.42	3.000	0.33	737.2	242.6	3.799	1.25	OK	
						柱脚	-194.1		0.42	1.000	0.33	1333.6	242.6	6.873			
X15	Y0	4C1	750	750	310.6	柱頭	246.8	1.00	0.42	3.000	0.33	738.2	308.5	2.991	1.25	OK	
						柱脚	-246.8		0.42	1.257	0.33	1161.1	308.5	4.705			
X21	Y0	4C1	750	750	151.1	柱頭	39.9	1.00	0.42	3.000	0.33	725.6	49.9	18.196	1.25	OK	
						柱脚	-39.9		0.42	3.000	0.33	725.6	49.9	18.196			
X0	Y7	4C1	750	750	341.2	柱頭	146.3	1.00	0.42	3.000	0.33	740.7	182.9	5.064	1.25	OK	
						柱脚	-146.3		0.42	1.040	0.33	1305.2	182.9	8.924			
X5	Y7	4C1	750	750	335.3	柱頭	275.2	1.00	0.42	3.000	0.33	740.2	344.0	2.689	1.25	OK	
						柱脚	-275.2		0.42	1.407	0.33	1089.0	344.0	3.956			
X10	Y7	4C1	750	750	314.8	柱頭	267.7	1.00	0.42	2.971	0.33	741.8	334.6	2.771	1.25	OK	
						柱脚	-267.7		0.42	1.506	0.33	1045.6	334.6	3.906			
X15	Y7	4C1	750	750	326.5	柱頭	284.0	1.00	0.42	2.756	0.33	767.9	355.0	2.703	1.25	OK	
						柱脚	-284.0		0.42	1.721	0.33	971.8	355.0	3.421			
X21	Y7	4C1	750	750	135.2	柱頭	53.9	1.00	0.42	3.000	0.33	724.3	67.4	13.450	1.25	OK	
						柱脚	-53.9		0.42	1.520	0.33	1025.9	67.4	19.051			

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	3C1	750	750	694.7	柱頭	152.1	1.00	0.42	3.000	0.33	768.8	190.1	5.055	1.25	OK	
						柱脚	-152.1		0.42	1.000	0.33	1365.2	190.1	8.978			
X5	Y0	3C1	750	750	580.6	柱頭	337.1	1.00	0.42	3.000	0.33	759.7	421.4	2.253	1.25	OK	
						柱脚	-337.1		0.42	1.161	0.33	1239.3	421.4	3.676			
X10	Y0	3C1	750	750	598.1	柱頭	337.4	1.00	0.42	3.000	0.33	761.1	421.7	2.256	1.25	OK	
						柱脚	-337.4		0.42	1.130	0.33	1261.3	421.7	3.739			
X15	Y0	3C1	750	750	636.7	柱頭	266.7	1.00	0.42	3.000	0.33	764.2	333.3	2.866	1.25	OK	
						柱脚	-266.7		0.42	1.342	0.33	1143.3	333.3	4.288			
X21	Y0	3C1	750	750	258.0	柱頭	117.2	1.00	0.42	3.000	0.33	734.1	146.5	6.266	1.25	OK	
						柱脚	-117.2		0.42	1.000	0.33	1330.5	146.5	11.359			
X0	Y7	3C1	750	750	814.3	柱頭	230.3	1.00	0.42	3.000	0.33	778.3	287.9	3.379	1.25	OK	
						柱脚	-230.3		0.42	1.342	0.33	1157.3	287.9	5.025			
X5	Y7	3C1	750	750	715.0	柱頭	472.9	1.00	0.42	2.624	0.33	816.2	591.1	1.726	1.25	OK	
						柱脚	-472.9		0.42	1.779	0.33	985.2	591.1	2.083			
X10	Y7	3C1	750	750	671.5	柱頭	462.6	1.00	0.42	2.687	0.33	804.2	578.2	1.738	1.25	OK	
						柱脚	-462.6		0.42	1.716	0.33	1000.6	578.2	2.163			
X15	Y7	3C1	750	750	698.7	柱頭	445.8	1.00	0.42	2.588	0.33	820.0	557.2	1.839	1.25	OK	
						柱脚	-445.8		0.42	1.816	0.33	973.6	557.2	2.184			
X21	Y7	3C1	750	750	162.7	柱頭	236.9	1.00	0.42	3.000	0.33	726.5	296.1	3.067	1.25	OK	
						柱脚	-236.9		0.42	1.169	0.33	1201.1	296.1	5.070			

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	2C1	750	750	1074.5	柱頭 柱脚	293.2 -293.2	1.00	0.55 0.55	2.489 1.848	0.50 0.50	973.8 1112.1	366.4 366.4	3.322 3.794	1.25	OK	
X5	Y0	2C1	750	750	862.8	柱頭 柱脚	335.6 -335.6	1.00	0.55 0.55	2.272 2.065	0.50 0.50	995.5 1039.3	419.5 419.5	2.966 3.097	1.25	OK	
X10	Y0	2C1	750	750	903.1	柱頭 柱脚	327.7 -327.7	1.00	0.55 0.55	2.347 1.989	0.50 0.50	984.5 1060.7	409.6 409.6	3.004 3.236	1.25	OK	
X15	Y0	2C1	750	750	972.1	柱頭 柱脚	335.6 -335.6	1.00	0.55 0.55	2.459 1.878	0.50 0.50	970.6 1095.4	419.4 419.4	2.892 3.264	1.25	OK	
X21	Y0	2C1	750	750	384.9	柱頭 柱脚	187.1 -187.1	1.00	0.55 0.55	2.734 1.603	0.50 0.50	882.6 1137.3	233.8 233.8	4.718 6.080	1.25	OK	
X0	Y7	2C1	750	750	1394.7	柱頭 柱脚	342.0 -342.0	1.00	0.55 0.55	2.404 1.933	0.50 0.50	1013.5 1114.1	427.5 427.5	2.963 3.258	1.25	OK	
X5	Y7	2C1	750	750	1110.7	柱頭 柱脚	645.3 -645.3	1.00	0.55 0.55	2.084 2.253	0.50 0.50	1054.7 1018.9	806.6 806.6	1.634 1.579	1.25	OK	
X10	Y7	2C1	750	750	1031.5	柱頭 柱脚	648.0 -648.0	1.00	0.55 0.55	2.118 2.219	0.50 0.50	1040.7 1019.4	810.0 810.0	1.606 1.573	1.25	OK	
X15	Y7	2C1	750	750	1082.9	柱頭 柱脚	645.5 -645.5	1.00	0.55 0.55	2.118 2.219	0.50 0.50	1044.8 1023.4	806.8 806.8	1.618 1.585	1.25	OK	
X21	Y7	2C1	750	750	83.8	柱頭 柱脚	296.2 -296.2	1.00	0.55 0.55	2.126 2.211	0.50 0.50	963.8 945.7	370.3 370.3	3.253 3.192	1.25	OK	

< 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	1C1	750	750	1486.0	柱頭 柱脚	406.8 -406.8	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1570.4 936.9	508.5 508.5	3.860 2.302	1.25	OK	
X5	Y0	1C1	750	750	1162.9	柱頭 柱脚	458.3 -458.3	1.00	0.55 0.55	1.067 3.000	0.50 0.50	1489.7 911.2	572.9 572.9	3.250 1.988	1.25	OK	
X10	Y0	1C1	750	750	1219.5	柱頭 柱脚	475.9 -475.9	1.00	0.55 0.55	1.085 3.000	0.50 0.50	1479.7 915.7	594.9 594.9	3.109 1.924	1.25	OK	
X15	Y0	1C1	750	750	1320.5	柱頭 柱脚	484.7 -484.7	1.00	0.55 0.55	1.082 3.000	0.50 0.50	1490.5 923.7	605.9 605.9	3.075 1.905	1.25	OK	
X21	Y0	1C1	750	750	523.8	柱頭 柱脚	299.4 -299.4	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1494.0 860.5	374.2 374.2	4.990 2.874	1.25	OK	
X0	Y7	1C1	750	750	2088.0	柱頭 柱脚	544.6 -544.6	1.00	0.55 0.55	1.020 3.000	0.50 0.50	1601.6 984.6	680.7 680.7	2.941 1.808	1.25	OK	
X5	Y7	1C1	750	750	1549.7	柱頭 柱脚	619.2 -619.2	1.00	0.55 0.55	1.837 3.000	0.50 0.50	1153.0 941.9	773.9 773.9	1.862 1.521	1.25	OK	
X10	Y7	1C1	750	750	1404.8	柱頭 柱脚	617.7 -617.7	1.00	0.55 0.55	1.834 3.000	0.50 0.50	1142.4 930.4	772.1 772.1	1.849 1.506	1.25	OK	
X15	Y7	1C1	750	750	1487.1	柱頭 柱脚	627.5 -627.5	1.00	0.55 0.55	1.809 3.000	0.50 0.50	1156.3 936.9	784.4 784.4	1.842 1.493	1.25	OK	
X21	Y7	1C1	750	750	-37.9	柱頭 柱脚	339.3 -339.3	1.00	0.55 0.55	1.272 3.000	0.50 0.50	1256.7 815.9	424.1 424.1	3.704 2.404	1.25	OK	

【保有水平耐力時】

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	4C1	750	750	306.8	柱頭 柱脚	96.6 -96.6	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	737.9 1334.4	120.7 120.7	7.641 13.818	1.25	OK	
X5	Y0	4C1	750	750	289.7	柱頭 柱脚	217.1 -217.1	1.00	0.42 0.42	3.000 1.311	0.33 0.33	736.6 1131.2	271.4 271.4	3.392 5.210	1.25	OK	
X10	Y0	4C1	750	750	298.5	柱頭 柱脚	211.5 -211.5	1.00	0.42 0.42	3.000 1.273	0.33 0.33	737.3 1151.4	264.3 264.3	3.486 5.445	1.25	OK	
X15	Y0	4C1	750	750	315.0	柱頭 柱脚	210.9 -210.9	1.00	0.42 0.42	3.000 1.262	0.33 0.33	738.6 1159.1	263.6 263.6	3.502 5.497	1.25	OK	
X21	Y0	4C1	750	750	161.1	柱頭 柱脚	37.9 -37.9	1.00	0.42 0.42	3.000 3.000	0.33 0.33	726.4 726.4	47.4 47.4	19.169 19.169	1.25	OK	
X0	Y7	4C1	750	750	336.1	柱頭 柱脚	136.7 -136.7	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	740.3 1336.7	170.9 170.9	5.415 9.778	1.25	OK	
X5	Y7	4C1	750	750	332.4	柱頭 柱脚	269.1 -269.1	1.00	0.42 0.42	2.815 1.662	0.33 0.33	761.1 991.1	336.4 336.4	2.828 3.682	1.25	OK	
X10	Y7	4C1	750	750	318.3	柱頭 柱脚	266.6 -266.6	1.00	0.42 0.42	2.811 1.666	0.33 0.33	760.5 988.5	333.2 333.2	2.853 3.708	1.25	OK	
X15	Y7	4C1	750	750	327.3	柱頭 柱脚	265.2 -265.2	1.00	0.42 0.42	2.841 1.636	0.33 0.33	757.6 999.2	331.5 331.5	2.856 3.767	1.25	OK	
X21	Y7	4C1	750	750	141.2	柱頭 柱脚	54.8 -54.8	1.00	0.42 0.42	3.000 1.256	0.33 0.33	724.8 1148.2	68.4 68.4	13.248 20.989	1.25	OK	

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	3C1	750	750	682.9	柱頭 柱脚	180.2 -180.2	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	767.8 1364.3	225.2 225.2	4.263 7.574	1.25	OK	
X5	Y0	3C1	750	750	571.5	柱頭 柱脚	286.4 -286.4	1.00	0.42 0.42	2.888 1.515	0.33 0.33	771.5 1062.4	358.0 358.0	2.694 3.710	1.25	OK	
X10	Y0	3C1	750	750	598.9	柱頭 柱脚	285.2 -285.2	1.00	0.42 0.42	2.913 1.490	0.33 0.33	770.8 1074.6	356.4 356.4	2.703 3.769	1.25	OK	
X15	Y0	3C1	750	750	641.0	柱頭 柱脚	283.7 -283.7	1.00	0.42 0.42	2.936 1.468	0.33 0.33	771.6 1087.1	354.6 354.6	2.720 3.832	1.25	OK	
X21	Y0	3C1	750	750	273.4	柱頭 柱脚	132.3 -132.3	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	735.3 1331.7	165.4 165.4	5.559 10.068	1.25	OK	
X0	Y7	3C1	750	750	798.0	柱頭 柱脚	237.2 -237.2	1.00	0.42 0.42	2.925 1.478	0.33 0.33	785.3 1095.1	296.5 296.5	3.311 4.618	1.25	OK	
X5	Y7	3C1	750	750	712.4	柱頭 柱脚	442.7 -442.7	1.00	0.42 0.42	2.533 1.870	0.33 0.33	829.0 959.9	553.3 553.3	1.872 2.168	1.25	OK	
X10	Y7	3C1	750	750	674.8	柱頭 柱脚	439.1 -439.1	1.00	0.42 0.42	2.538 1.866	0.33 0.33	825.4 958.1	548.8 548.8	1.879 2.182	1.25	OK	
X15	Y7	3C1	750	750	698.8	柱頭 柱脚	443.2 -443.2	1.00	0.42 0.42	2.533 1.871	0.33 0.33	828.0 958.7	554.0 554.0	1.868 2.163	1.25	OK	
X21	Y7	3C1	750	750	178.9	柱頭 柱脚	230.1 -230.1	1.00	0.42 0.42	3.000 1.332	0.33 0.33	727.8 1111.7	287.6 287.6	3.163 4.832	1.25	OK	

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	2C1	750	750	1063.3	柱頭 柱脚	283.5 -283.5	1.00	0.55 0.55	2.194 2.143	0.50 0.50	1027.0 1037.8	354.3 354.3	3.623 3.661	1.25	OK	
X5	Y0	2C1	750	750	854.6	柱頭 柱脚	337.2 -337.2	1.00	0.55 0.55	2.166 2.171	0.50 0.50	1016.3 1015.2	421.5 421.5	3.014 3.011	1.25	OK	
X10	Y0	2C1	750	750	904.2	柱頭 柱脚	330.8 -330.8	1.00	0.55 0.55	2.227 2.110	0.50 0.50	1007.6 1032.4	413.4 413.4	3.046 3.121	1.25	OK	
X15	Y0	2C1	750	750	975.7	柱頭 柱脚	327.3 -327.3	1.00	0.55 0.55	2.272 2.065	0.50 0.50	1004.4 1048.3	409.1 409.1	3.069 3.203	1.25	OK	
X21	Y0	2C1	750	750	400.0	柱頭 柱脚	179.9 -179.9	1.00	0.55 0.55	2.306 2.031	0.50 0.50	952.3 1010.6	224.8 224.8	5.295 5.619	1.25	OK	
X0	Y7	2C1	750	750	1362.0	柱頭 柱脚	327.0 -327.0	1.00	0.55 0.55	2.214 2.123	0.50 0.50	1046.6 1065.9	408.7 408.7	3.200 3.260	1.25	OK	
X5	Y7	2C1	750	750	1107.6	柱頭 柱脚	623.9 -623.9	1.00	0.55 0.55	2.030 2.306	0.50 0.50	1066.9 1008.3	779.8 779.8	1.710 1.616	1.25	OK	
X10	Y7	2C1	750	750	1036.4	柱頭 柱脚	619.3 -619.3	1.00	0.55 0.55	2.037 2.299	0.50 0.50	1059.6 1004.0	774.1 774.1	1.710 1.621	1.25	OK	
X15	Y7	2C1	750	750	1082.0	柱頭 柱脚	615.7 -615.7	1.00	0.55 0.55	2.032 2.305	0.50 0.50	1064.6 1006.6	769.6 769.6	1.729 1.634	1.25	OK	
X21	Y7	2C1	750	750	115.3	柱頭 柱脚	280.3 -280.3	1.00	0.55 0.55	1.974 2.362	0.50 0.50	1001.9 919.3	350.3 350.3	3.575 3.280	1.25	OK	

< 1F階 >

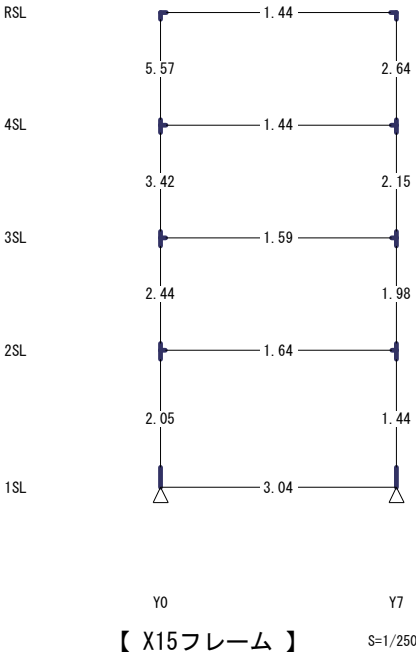
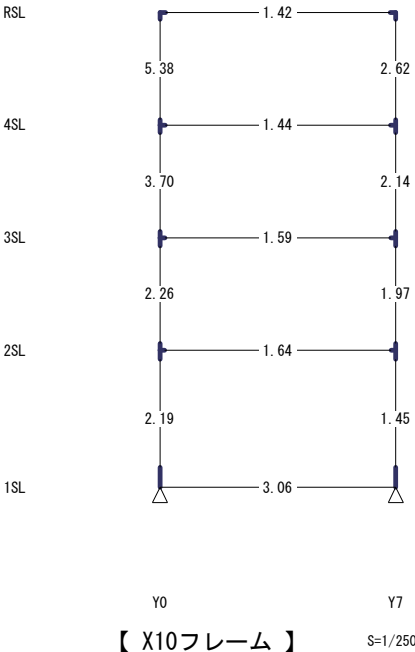
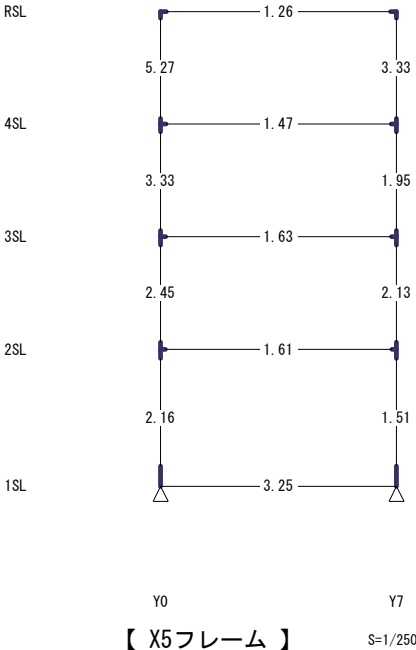
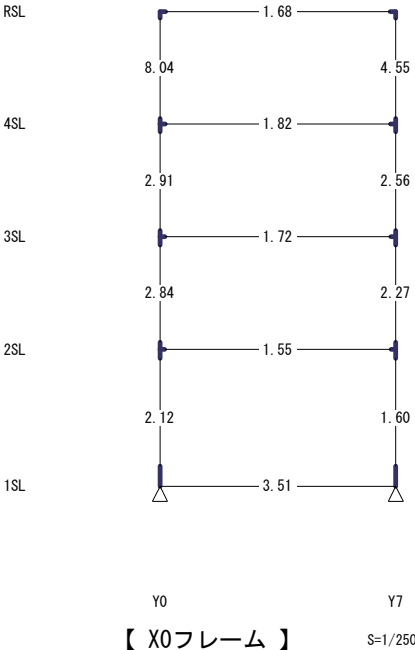
X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	1C1	750	750	1476.3	柱頭 柱脚	392.6 -392.6	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1569.6 936.1	490.7 490.7	3.998 2.384	1.25	OK	
X5	Y0	1C1	750	750	1156.4	柱頭 柱脚	446.0 -446.0	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1544.2 910.7	557.4 557.4	3.463 2.042	1.25	OK	
X10	Y0	1C1	750	750	1220.9	柱頭 柱脚	462.1 -462.1	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1549.4 915.8	577.7 577.7	3.352 1.981	1.25	OK	
X15	Y0	1C1	750	750	1323.1	柱頭 柱脚	472.1 -472.1	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1557.5 923.9	590.1 590.1	3.299 1.957	1.25	OK	
X21	Y0	1C1	750	750	535.8	柱頭 柱脚	288.4 -288.4	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1495.0 861.4	360.5 360.5	5.183 2.986	1.25	OK	
X0	Y7	1C1	750	750	2034.5	柱頭 柱脚	522.2 -522.2	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.50 0.50	1613.9 980.4	652.8 652.8	3.090 1.877	1.25	OK	
X5	Y7	1C1	750	750	1545.8	柱頭 柱脚	597.0 -597.0	1.00	0.55 0.55	1.731 3.000	0.50 0.50	1184.9 941.6	746.3 746.3	1.984 1.577	1.25	OK	
X10	Y7	1C1	750	750	1411.3	柱頭 柱脚	598.2 -598.2	1.00	0.55 0.55	1.733 3.000	0.50 0.50	1173.8 930.9	747.7 747.7	1.962 1.556	1.25	OK	
X15	Y7	1C1	750	750	1485.1	柱頭 柱脚	607.1 -607.1	1.00	0.55 0.55	1.712 3.000	0.50 0.50	1186.4 936.8	758.8 758.8	1.954 1.543	1.25	OK	
X21	Y7	1C1	750	750	15.4	柱頭 柱脚	329.9 -329.9	1.00	0.55 0.55	1.114 3.000	0.50 0.50	1362.4 820.1	412.4 412.4	4.129 2.486	1.25	OK	

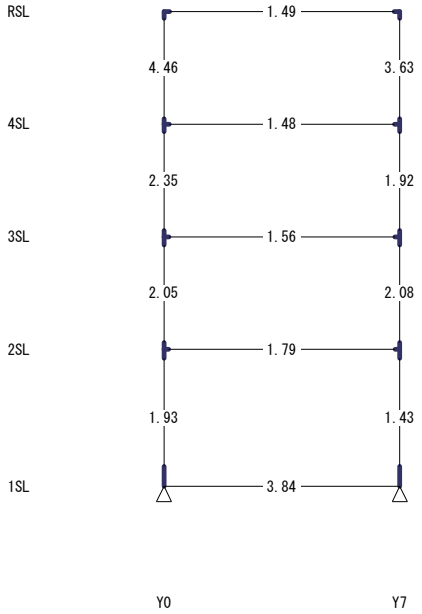
< Y方向正加力 >

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 24

(1) Qu/Qm図

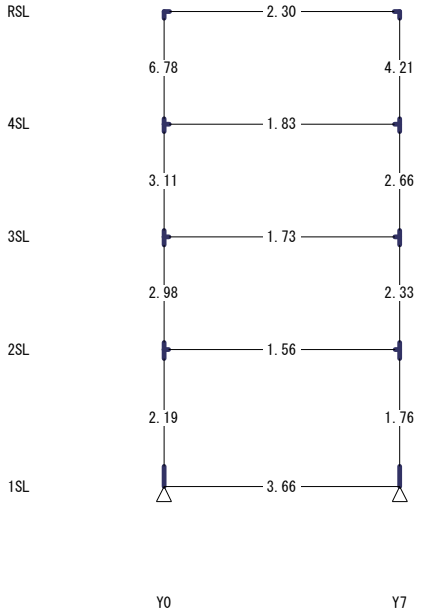
【Ds算定時】



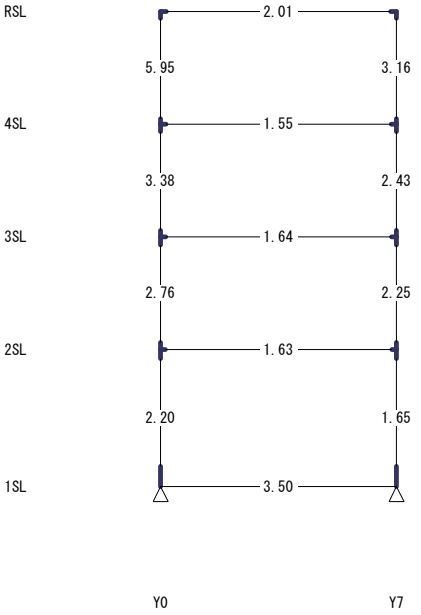


【 X21フレーム 】 S=1/250

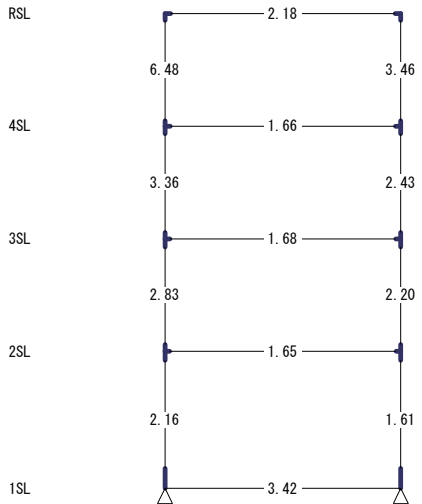
【保有水平耐力時】



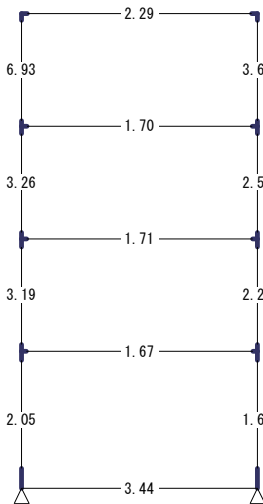
【 X0フレーム 】 S=1/250



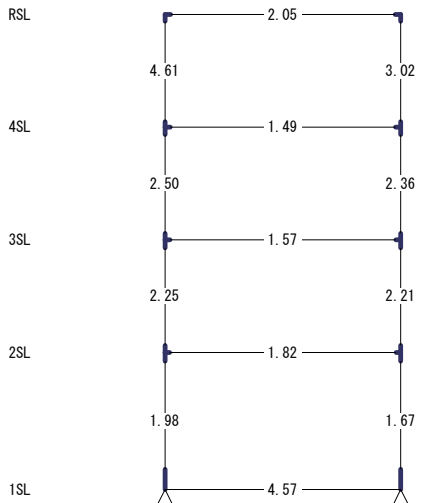
【 X5フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X10フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X15フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X21フレーム 】 S=1/250

(2) 梁

b : 梁幅
D : 梁せい
Qo : 単純梁としたときの長期荷重による初期せん断力
QM : 解析終了時のせん断力
終局時の端部（節点位置）の曲げ応力（初期応力の曲げを含む）と部材長から算出した値
 αM : 未崩壊部材の余裕度
pt : 引張鉄筋比
M/Qd : 解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q·d)
Pw : せん断補強筋比
雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。
Qu : せん断耐力

QD : 設計せん断力 $QD=Qo+\alpha M \cdot n \cdot QM$
(Qu-Qo)/ αQM : $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度
n : 保証設計の応力割増率
判定 : 保証設計用の割増率との比較による判定
NGとなった部材をDランクとした場合、
下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

＜ RSL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	RG11	左端	400	750	129.7	-146.8	1.00	0.75	3.000	0.31	400.2	31.8	3.609	1.10	OK	
				右端	400	750	141.8	146.8		0.78	2.935	0.31	388.9	303.2	1.683			
X5	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	152.8	-199.3	1.00	0.83	3.000	0.28	443.3	66.5	2.991	1.10	OK	
				右端	450	750	173.3	199.3		0.87	3.000	0.28	426.1	392.4	1.269			
X10	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	151.5	-192.2	1.00	0.83	3.000	0.28	443.3	60.0	3.094	1.10	OK	
				右端	450	750	151.5	192.2		0.87	3.000	0.28	426.1	362.8	1.429			
X15	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	151.5	-190.4	1.00	0.83	3.000	0.28	443.3	58.1	3.123	1.10	OK	
				右端	450	750	151.5	190.4		0.87	3.000	0.28	426.1	360.9	1.442			
X21	Y0	Y7	RG13	左端	450	750	152.0	-183.2	1.00	0.83	3.000	0.28	443.3	49.5	3.250	1.10	OK	
				右端	450	750	152.0	183.2		0.87	3.000	0.28	426.1	353.4	1.497			

＜ 4SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	α M	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	(Qu-Qo) / α QM	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	4G11	左端	450	800	129.8	-193.6	1.00	0.77	3.000	0.37	506.2	83.3	3.284	1.10	OK	
				右端	450	800	137.9	193.6		0.98	3.000	0.37	491.3	350.9	1.825			
X5	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	146.5	-224.3	1.00	0.77	3.000	0.37	506.2	100.3	2.910	1.10	OK	
				右端	450	800	163.7	224.3		1.16	3.000	0.37	495.2	410.3	1.478			
X10	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	150.3	-238.6	1.00	0.77	3.000	0.37	506.2	112.3	2.751	1.10	OK	
				右端	450	800	150.3	238.6		1.16	3.000	0.37	495.2	412.7	1.445			
X15	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	150.3	-238.6	1.00	0.77	3.000	0.37	506.2	112.2	2.751	1.10	OK	
				右端	450	800	150.3	238.6		1.16	3.000	0.37	495.2	412.7	1.445			
X21	Y0	Y7	4G13	左端	450	800	138.7	-240.9	1.00	0.94	3.000	0.37	510.1	126.3	2.693	1.10	OK	
				右端	450	800	138.7	240.9		1.16	3.000	0.37	495.2	403.6	1.480			

＜ 3SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	3G11	左端	450	850	131.2	-225.3	1.00	0.72	3.000	0.37	536.8	116.7	2.964	1.10	OK	
				右端	450	850	139.5	225.3		1.08	3.000	0.37	527.0	387.3	1.720			
X5	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	148.4	-259.3	1.00	0.72	3.000	0.56	598.7	136.8	2.881	1.10	OK	
				右端	450	850	165.4	259.3		1.24	3.000	0.56	589.2	450.6	1.634			
X10	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	152.3	-273.8	1.00	0.72	3.000	0.56	598.7	148.9	2.743	1.10	OK	
				右端	450	850	152.3	273.8		1.24	3.000	0.56	589.2	453.5	1.596			
X15	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	152.3	-273.6	1.00	0.72	3.000	0.56	598.7	148.7	2.745	1.10	OK	
				右端	450	850	152.3	273.6		1.24	3.000	0.56	589.2	453.2	1.597			
X21	Y0	Y7	3G13	左端	500	850	142.6	-316.0	1.00	1.06	3.000	0.50	658.9	205.1	2.535	1.10	OK	
				右端	500	850	142.6	316.0		1.11	3.000	0.50	635.8	490.1	1.560			

＜ 2SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	2G11	左端	500	900	151.9	-282.1	1.00	0.74	3.000	0.33	619.0	158.5	2.732	1.10	OK	
				右端	500	900	170.7	282.1		1.04	3.000	0.33	608.6	480.9	1.552			
X5	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	161.0	-300.5	1.00	0.74	3.000	0.50	688.4	169.6	2.826	1.10	OK	
				右端	500	900	188.4	300.5		1.04	3.000	0.50	674.2	518.9	1.616			
X10	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	157.5	-315.1	1.00	0.74	3.000	0.50	688.4	189.2	2.684	1.10	OK	
				右端	500	900	157.5	315.1		1.04	3.000	0.50	674.2	504.0	1.640			
X15	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	157.5	-315.0	1.00	0.74	3.000	0.50	688.4	189.1	2.685	1.10	OK	
				右端	500	900	157.5	315.0		1.04	3.000	0.50	674.2	503.9	1.640			
X21	Y0	Y7	2G13	左端	650	900	158.5	-360.7	1.00	0.76	3.000	0.38	829.4	238.3	2.739	1.10	OK	
				右端	650	900	158.5	360.7		0.90	3.000	0.38	807.5	555.2	1.799			

＜ 1SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	1G11	左端	600	1700	230.5	-400.5	1.00	0.32	2.924	0.21	1175.7	250.2	3.511	1.20	OK	
				右端	600	1700	260.6	400.5		0.44	1.586	0.21	1687.8	741.2	3.563			
X5	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	270.2	-431.7	1.00	0.37	3.000	0.21	1177.3	247.9	3.353	1.20	OK	
				右端	600	1700	343.6	431.7		0.44	1.497	0.21	1750.4	861.6	3.259			
X10	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	232.1	-429.8	1.00	0.37	2.622	0.21	1261.9	283.6	3.476	1.20	OK	
				右端	600	1700	232.1	429.8		0.44	1.819	0.21	1551.1	747.8	3.069			
X15	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	232.1	-434.0	1.00	0.37	2.636	0.21	1258.2	288.6	3.434	1.20	OK	
				右端	600	1700	232.1	434.0		0.44	1.813	0.21	1554.4	752.8	3.047			
X21	Y0	Y7	1G13	左端	700	1700	188.7	-412.7	1.00	0.32	2.229	0.27	1663.3	306.5	4.488	1.20	OK	
				右端	700	1700	188.7	412.7		0.37	1.969	0.27	1774.4	683.9	3.842			

【保有水平耐力時】

＜ RSL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	RG11	左端	400	750	129.7	-117.9	1.00	0.75	3.000	0.31	400.2	11.7	4.497	1.20	OK	
				右端	400	750	141.8	117.9		0.78	2.601	0.31	413.6	283.2	2.307			
X5	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	152.8	-140.0	1.00	0.83	3.000	0.28	443.3	15.2	4.258	1.20	OK	
				右端	450	750	173.3	140.0		0.87	2.650	0.28	454.9	341.2	2.012			
X10	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	151.5	-131.6	1.00	0.83	3.000	0.28	443.3	6.5	4.520	1.20	OK	
				右端	450	750	151.5	131.6		0.87	2.828	0.28	439.4	309.3	2.189			
X15	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	151.5	-127.1	1.00	0.83	3.000	0.28	443.3	1.1	4.680	1.20	OK	
				右端	450	750	151.5	127.1		0.87	2.790	0.28	442.6	303.9	2.291			
X21	Y0	Y7	RG13	左端	450	750	152.0	-143.7	1.00	0.83	3.000	0.28	443.3	20.5	4.142	1.20	OK	
				右端	450	750	152.0	143.7		0.87	2.728	0.28	447.9	324.4	2.059			

＜ 4SL層 ＞

フレーム			軸一軸	符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	4G11	左端	450	800	129.8	-192.4	1.00	0.77	3.000	0.37	506.2	82.0	3.305	1.10	OK		
				右端	450	800	137.9	192.4	0.98	3.000	0.37	491.3	349.5	1.836					
X5	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	146.5	-213.5	1.00	0.77	3.000	0.37	506.2	109.8	3.057	1.20	OK		
				右端	450	800	163.7	213.5	1.16	3.000	0.37	495.2	419.8	1.553					
X10	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	150.3	-207.3	1.00	0.77	3.000	0.37	506.2	98.5	3.166	1.20	OK		
				右端	450	800	150.3	207.3	1.16	3.000	0.37	495.2	399.0	1.664					
X15	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	150.3	-202.1	1.00	0.77	3.000	0.37	506.2	92.2	3.249	1.20	OK		
				右端	450	800	150.3	202.1	1.16	3.000	0.37	495.2	392.7	1.707					
X21	Y0	Y7	4G13	左端	450	800	138.7	-239.1	1.00	0.94	3.000	0.37	510.1	124.4	2.713	1.10	OK		
				右端	450	800	138.7	239.1	1.16	3.000	0.37	495.2	401.7	1.491					

＜ 3SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	3G11	左端	450	850	131.2	-223.5	1.00	0.72	3.000	0.37	536.8	114.6	2.989	1.10	OK	
				右端	450	850	139.5	223.5		1.08	3.000	0.37	527.0	385.2	1.734			
X5	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	148.4	-257.1	1.00	0.72	3.000	0.56	598.7	134.4	2.906	1.10	OK	
				右端	450	850	165.4	257.1		1.24	3.000	0.56	589.2	448.1	1.649			
X10	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	152.3	-259.8	1.00	0.72	3.000	0.56	598.7	159.5	2.891	1.20	OK	
				右端	450	850	152.3	259.8		1.24	3.000	0.56	589.2	464.0	1.682			
X15	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	152.3	-255.4	1.00	0.72	3.000	0.56	598.7	154.2	2.940	1.20	OK	
				右端	450	850	152.3	255.4		1.24	3.000	0.56	589.2	458.8	1.710			
X21	Y0	Y7	3G13	左端	500	850	142.6	-312.3	1.00	1.06	3.000	0.50	658.9	201.0	2.566	1.10	OK	
				右端	500	850	142.6	312.3		1.11	3.000	0.50	635.8	486.0	1.579			

＜ 2SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha Q_M}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	2G11	左端	500	900	151.9	-279.3	1.00	0.74	3.000	0.33	619.0	155.5	2.759	1.10	OK	
				右端	500	900	170.7	279.3		1.04	3.000	0.33	608.6	477.9	1.567			
X5	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	161.0	-297.2	1.00	0.74	3.000	0.50	688.4	165.9	2.858	1.10	OK	
				右端	500	900	188.4	297.2		1.04	3.000	0.50	674.2	515.3	1.634			
X10	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	157.5	-311.9	1.00	0.74	3.000	0.50	688.4	185.7	2.712	1.10	OK	
				右端	500	900	157.5	311.9		1.04	3.000	0.50	674.2	500.5	1.657			
X15	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	157.5	-308.1	1.00	0.74	3.000	0.50	688.4	212.3	2.745	1.20	OK	
				右端	500	900	157.5	308.1		1.04	3.000	0.50	674.2	527.1	1.677			
X21	Y0	Y7	2G13	左端	650	900	158.5	-354.8	1.00	0.76	3.000	0.38	829.4	231.8	2.784	1.10	OK	
				右端	650	900	158.5	354.8		0.90	3.000	0.38	807.5	548.8	1.829			

＜ 1SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	1G11	左端	600	1700	230.5	-380.2	1.00	0.32	3.000	0.21	1160.9	225.7	3.660	1.20	OK	
				右端	600	1700	260.6	380.2		0.44	1.494	0.21	1752.4	716.8	3.924			
X5	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	270.2	-413.5	1.00	0.37	3.000	0.21	1177.3	226.1	3.500	1.20	OK	
				右端	600	1700	343.6	413.5		0.44	1.400	0.21	1826.6	839.8	3.586			
X10	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	232.1	-409.1	1.00	0.37	2.993	0.21	1178.7	258.8	3.448	1.20	OK	
				右端	600	1700	232.1	409.1		0.44	1.670	0.21	1634.3	723.0	3.427			
X15	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	232.1	-409.1	1.00	0.37	3.000	0.21	1177.3	258.8	3.445	1.20	OK	
				右端	600	1700	232.1	409.1		0.44	1.648	0.21	1648.0	723.0	3.461			
X21	Y0	Y7	1G13	左端	700	1700	188.7	-372.7	1.00	0.32	2.655	0.27	1522.6	258.5	4.592	1.20	OK	
				右端	700	1700	188.7	372.7		0.37	1.754	0.27	1894.6	635.9	4.578			

(3) 柱

Dx : 柱x方向せい
 Dy : 柱y方向せい
 N : 解析終了時の軸力
 QM : 解析終了時のせん断力
 終局時の端部（節点位置）の曲げ応力（初期応力の曲げを含む）と部材長から算出した値
 αM : 未崩壊部材の余裕度

QD : 設計せん断力 $QD = \alpha M \cdot n \cdot QM$
 $Qu / \alpha QM$: $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度
 n : 保証設計の応力割増率
 判定 : 保証設計用の割増率との比較による判定
 NGとなった部材をDランクとした場合、
 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

pt : 引張鉄筋比
 M/Qd : 解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q・d)
 Pw : セン断補強筋比
 雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。
 Qu : セン断耐力

【Ds算定時】

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$Qu / \alpha QM$	n	判定	雑壁
X0	Y0	4C1	750	750	81.3	柱頭	-89.5	1.00	0.42	3.000	0.33	720.0	111.9	8.049	1.25	OK	
						柱脚	89.5		0.42	2.941	0.33	726.5	111.9	8.122			
X5	Y0	4C1	750	750	104.5	柱頭	-136.8	1.00	0.42	3.000	0.33	721.9	170.9	5.279	1.25	OK	
						柱脚	136.8		0.42	1.908	0.33	901.9	170.9	6.596			
X10	Y0	4C1	750	750	110.7	柱頭	-134.1	1.00	0.42	3.000	0.33	722.3	167.7	5.386	1.25	OK	
						柱脚	134.1		0.42	1.684	0.33	966.3	167.7	7.205			
X15	Y0	4C1	750	750	114.6	柱頭	-129.6	1.00	0.42	3.000	0.33	722.7	162.0	5.576	1.25	OK	
						柱脚	129.6		0.42	1.905	0.33	903.3	162.0	6.971			
X21	Y0	4C1	750	750	43.3	柱頭	-160.7	1.00	0.42	3.000	0.33	717.0	200.8	4.463	1.25	OK	
						柱脚	160.7		0.42	1.000	0.33	1313.4	200.8	8.176			
X0	Y7	4C1	750	750	367.7	柱頭	-163.0	1.00	0.42	3.000	0.33	742.8	203.7	4.558	1.25	OK	
						柱脚	163.0		0.42	1.070	0.33	1284.5	203.7	7.883			
X5	Y7	4C1	750	750	530.1	柱頭	-226.5	1.00	0.42	3.000	0.33	755.7	283.1	3.337	1.25	OK	
						柱脚	226.5		0.42	1.024	0.33	1333.0	283.1	5.886			
X10	Y7	4C1	750	750	514.7	柱頭	-287.7	1.00	0.42	3.000	0.33	754.5	359.7	2.622	1.25	OK	
						柱脚	287.7		0.42	1.000	0.33	1350.9	359.7	4.695			
X15	Y7	4C1	750	750	522.7	柱頭	-285.9	1.00	0.42	3.000	0.33	755.1	357.3	2.641	1.25	OK	
						柱脚	285.9		0.42	1.000	0.33	1351.5	357.3	4.728			
X21	Y7	4C1	750	750	436.9	柱頭	-206.0	1.00	0.42	3.000	0.33	748.3	257.5	3.632	1.25	OK	
						柱脚	206.0		0.42	1.000	0.33	1344.7	257.5	6.528			

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$Qu / \alpha QM$	n	判定	雑壁
X0	Y0	3C1	750	750	156.0	柱頭	-248.7	1.00	0.42	3.000	0.33	726.0	310.8	2.919	1.25	OK	
						柱脚	248.7		0.42	1.000	0.33	1322.4	310.8	5.318			
X5	Y0	3C1	750	750	182.1	柱頭	-218.0	1.00	0.42	3.000	0.33	728.0	272.5	3.339	1.25	OK	
						柱脚	218.0		0.42	1.000	0.33	1324.5	272.5	6.075			
X10	Y0	3C1	750	750	178.0	柱頭	-196.2	1.00	0.42	3.000	0.33	727.7	245.3	3.709	1.25	OK	
						柱脚	196.2		0.42	1.000	0.33	1324.1	245.3	6.749			
X15	Y0	3C1	750	750	196.2	柱頭	-212.8	1.00	0.42	3.000	0.33	729.1	266.0	3.426	1.25	OK	
						柱脚	212.8		0.42	1.000	0.33	1325.6	266.0	6.230			
X21	Y0	3C1	750	750	11.8	柱頭	-302.9	1.00	0.42	3.000	0.33	714.5	378.6	2.359	1.25	OK	
						柱脚	302.9		0.42	1.005	0.33	1306.8	378.6	4.315			
X0	Y7	3C1	750	750	762.0	柱頭	-302.2	1.00	0.42	3.000	0.33	774.1	377.7	2.561	1.25	OK	
						柱脚	302.2		0.42	1.000	0.33	1370.6	377.7	4.535			
X5	Y7	3C1	750	750	1105.9	柱頭	-409.6	1.00	0.42	3.000	0.33	801.5	512.0	1.956	1.25	OK	
						柱脚	409.6		0.42	1.000	0.33	1397.9	512.0	3.413			
X10	Y7	3C1	750	750	1123.6	柱頭	-375.2	1.00	0.42	3.000	0.33	802.9	469.0	2.140	1.25	OK	
						柱脚	375.2		0.42	1.000	0.33	1399.3	469.0	3.729			
X15	Y7	3C1	750	750	1133.1	柱頭	-373.1	1.00	0.42	3.000	0.33	803.6	466.4	2.154	1.25	OK	
						柱脚	373.1		0.42	1.000	0.33	1400.1	466.4	3.752			
X21	Y7	3C1	750	750	981.7	柱頭	-410.5	1.00	0.42	3.000	0.33	791.6	513.1	1.928	1.25	OK	
						柱脚	410.5		0.42	1.000	0.33	1388.0	513.1	3.381			

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	2C1	750	750	201.3	柱頭 柱脚	-305.6 305.6	1.00	0.55 0.55	2.216 1.974	0.33 0.33	868.9 923.7	382.0 382.0	2.843 3.022	1.25	OK	
X5	Y0	2C1	750	750	230.7	柱頭 柱脚	-348.1 348.1	1.00	0.55 0.55	2.303 1.887	0.33 0.33	854.2 949.0	435.1 435.1	2.454 2.726	1.25	OK	
X10	Y0	2C1	750	750	220.6	柱頭 柱脚	-368.1 368.1	1.00	0.55 0.55	2.422 1.768	0.33 0.33	832.0 983.0	460.1 460.1	2.260 2.670	1.25	OK	
X15	Y0	2C1	750	750	245.0	柱頭 柱脚	-333.9 333.9	1.00	0.55 0.55	2.536 1.654	0.33 0.33	815.3 1022.6	417.4 417.4	2.441 3.062	1.25	OK	
X21	Y0	2C1	750	750	-94.5	柱頭 柱脚	-407.2 407.2	1.00	0.55 0.55	2.268 1.922	0.33 0.33	835.0 913.8	509.0 509.0	2.050 2.244	1.25	OK	
X0	Y7	2C1	750	750	1193.7	柱頭 柱脚	-413.0 413.0	1.00	0.55 0.55	2.251 1.938	0.33 0.33	940.6 1011.6	516.3 516.3	2.277 2.449	1.25	OK	
X5	Y7	2C1	750	750	1740.7	柱頭 柱脚	-452.8 452.8	1.00	0.55 0.55	2.354 1.836	0.33 0.33	964.7 1083.1	566.0 566.0	2.130 2.392	1.25	OK	
X10	Y7	2C1	750	750	1771.9	柱頭 柱脚	-479.8 479.8	1.00	0.55 0.55	2.461 1.729	0.33 0.33	948.6 1118.5	599.8 599.8	1.977 2.331	1.25	OK	
X15	Y7	2C1	750	750	1789.6	柱頭 柱脚	-475.8 475.8	1.00	0.55 0.55	2.488 1.702	0.33 0.33	945.6 1128.7	594.8 594.8	1.987 2.372	1.25	OK	
X21	Y7	2C1	750	750	1602.1	柱頭 柱脚	-458.8 458.8	1.00	0.55 0.55	2.327 1.862	0.33 0.33	958.5 1064.6	573.4 573.4	2.089 2.320	1.25	OK	

< 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	1C1	750	750	215.9	柱頭 柱脚	-353.9 353.9	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1384.4 750.9	442.4 442.4	3.911 2.121	1.25	OK	
X5	Y0	1C1	750	750	268.3	柱頭 柱脚	-348.4 348.4	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1388.6 755.0	435.5 435.5	3.985 2.167	1.25	OK	
X10	Y0	1C1	750	750	218.1	柱頭 柱脚	-343.0 343.0	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1384.6 751.1	428.7 428.7	4.037 2.190	1.25	OK	
X15	Y0	1C1	750	750	255.8	柱頭 柱脚	-366.4 366.4	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1387.6 754.0	458.0 458.0	3.787 2.057	1.25	OK	
X21	Y0	1C1	750	750	-216.5	柱頭 柱脚	-369.5 369.5	1.00	0.55 0.55	1.437 3.000	0.33 0.33	1073.1 716.6	461.9 461.9	2.904 1.939	1.25	OK	
X0	Y7	1C1	750	750	1722.0	柱頭 柱脚	-543.9 543.9	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1504.0 870.4	679.8 679.8	2.765 1.600	1.25	OK	
X5	Y7	1C1	750	750	2465.8	柱頭 柱脚	-614.6 614.6	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1563.0 929.5	768.2 768.2	2.543 1.512	1.25	OK	
X10	Y7	1C1	750	750	2477.4	柱頭 柱脚	-638.7 638.7	1.00	0.55 0.55	1.033 3.000	0.33 0.33	1535.7 930.4	798.4 798.4	2.404 1.456	1.25	OK	
X15	Y7	1C1	750	750	2508.0	柱頭 柱脚	-643.5 643.5	1.00	0.55 0.55	1.054 3.000	0.33 0.33	1521.1 932.8	804.4 804.4	2.363 1.449	1.25	OK	
X21	Y7	1C1	750	750	2289.6	柱頭 柱脚	-636.0 636.0	1.00	0.55 0.55	1.139 3.000	0.33 0.33	1440.6 915.5	795.0 795.0	2.265 1.439	1.25	OK	

【保有水平耐力時】

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	4C1	750	750	107.0	柱頭 柱脚	-106.5 106.5	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	722.1 1318.5	133.1 133.1	6.783 12.386	1.25	OK	
X5	Y0	4C1	750	750	164.0	柱頭 柱脚	-122.1 122.1	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	726.6 1323.0	152.7 152.7	5.951 10.836	1.25	OK	
X10	Y0	4C1	750	750	172.7	柱頭 柱脚	-112.2 112.2	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	727.3 1323.7	140.2 140.2	6.483 11.801	1.25	OK	
X15	Y0	4C1	750	750	178.2	柱頭 柱脚	-104.9 104.9	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	727.7 1324.1	131.2 131.2	6.936 12.622	1.25	OK	
X21	Y0	4C1	750	750	84.2	柱頭 柱脚	-156.2 156.2	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	720.2 1316.7	195.2 195.2	4.612 8.431	1.25	OK	
X0	Y7	4C1	750	750	339.4	柱頭 柱脚	-175.7 175.7	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	740.5 1337.0	219.6 219.6	4.215 7.610	1.25	OK	
X5	Y7	4C1	750	750	472.4	柱頭 柱脚	-237.6 237.6	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	751.1 1347.5	297.0 297.0	3.161 5.671	1.25	OK	
X10	Y7	4C1	750	750	455.6	柱頭 柱脚	-216.7 216.7	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	749.8 1346.2	270.8 270.8	3.461 6.214	1.25	OK	
X15	Y7	4C1	750	750	458.0	柱頭 柱脚	-207.9 207.9	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	750.0 1346.4	259.9 259.9	3.607 6.476	1.25	OK	
X21	Y7	4C1	750	750	394.9	柱頭 柱脚	-246.3 246.3	1.00	0.42 0.42	3.000 1.121	0.33 0.33	744.9 1251.0	307.8 307.8	3.025 5.080	1.25	OK	

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	3C1	750	750	173.0	柱頭 柱脚	-233.3 233.3	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	727.3 1323.7	291.7 291.7	3.117 5.673	1.25	OK	
X5	Y0	3C1	750	750	252.5	柱頭 柱脚	-217.0 217.0	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	733.6 1330.1	271.3 271.3	3.380 6.129	1.25	OK	
X10	Y0	3C1	750	750	276.9	柱頭 柱脚	-218.5 218.5	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	735.6 1332.0	273.1 273.1	3.366 6.097	1.25	OK	
X15	Y0	3C1	750	750	291.5	柱頭 柱脚	-225.4 225.4	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	736.7 1333.2	281.7 281.7	3.269 5.916	1.25	OK	
X21	Y0	3C1	750	750	63.5	柱頭 柱脚	-299.9 299.9	1.00	0.42 0.42	2.729 1.528	0.33 0.33	750.5 1017.2	374.9 374.9	2.502 3.391	1.25	OK	
X0	Y7	3C1	750	750	741.2	柱頭 柱脚	-289.8 289.8	1.00	0.42 0.42	3.000 1.172	0.33 0.33	772.5 1245.4	362.2 362.2	2.666 4.298	1.25	OK	
X5	Y7	3C1	750	750	1040.8	柱頭 柱脚	-335.2 335.2	1.00	0.42 0.42	2.820 1.436	0.33 0.33	816.8 1132.1	419.0 419.0	2.436 3.377	1.25	OK	
X10	Y7	3C1	750	750	1030.6	柱頭 柱脚	-336.3 336.3	1.00	0.42 0.42	2.805 1.452	0.33 0.33	817.8 1124.7	420.4 420.4	2.431 3.344	1.25	OK	
X15	Y7	3C1	750	750	1033.4	柱頭 柱脚	-325.8 325.8	1.00	0.42 0.42	2.810 1.446	0.33 0.33	817.4 1127.2	407.2 407.2	2.509 3.460	1.25	OK	
X21	Y7	3C1	750	750	927.1	柱頭 柱脚	-344.1 344.1	1.00	0.42 0.42	2.779 1.477	0.33 0.33	812.7 1105.8	430.2 430.2	2.361 3.213	1.25	OK	

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	2C1	750	750	213.8	柱頭 柱脚	-282.1 282.1	1.00	0.55 0.55	1.824 2.366	0.33 0.33	965.5 841.3	352.6 352.6	3.423 2.982	1.25	OK	
X5	Y0	2C1	750	750	303.3	柱頭 柱脚	-310.7 310.7	1.00	0.55 0.55	1.881 2.309	0.33 0.33	956.3 858.9	388.3 388.3	3.078 2.764	1.25	OK	
X10	Y0	2C1	750	750	332.8	柱頭 柱脚	-305.4 305.4	1.00	0.55 0.55	1.905 2.285	0.33 0.33	952.3 865.7	381.8 381.8	3.118 2.834	1.25	OK	
X15	Y0	2C1	750	750	357.0	柱頭 柱脚	-279.9 279.9	1.00	0.55 0.55	2.031 2.159	0.33 0.33	922.0 893.2	349.8 349.8	3.294 3.192	1.25	OK	
X21	Y0	2C1	750	750	-30.7	柱頭 柱脚	-381.4 381.4	1.00	0.55 0.55	2.011 2.178	0.33 0.33	896.0 858.2	476.7 476.7	2.349 2.250	1.25	OK	
X0	Y7	2C1	750	750	1176.3	柱頭 柱脚	-396.6 396.6	1.00	0.55 0.55	1.869 2.321	0.33 0.33	1029.0 925.9	495.8 495.8	2.594 2.334	1.25	OK	
X5	Y7	2C1	750	750	1671.9	柱頭 柱脚	-445.5 445.5	1.00	0.55 0.55	2.055 2.134	0.33 0.33	1020.6 1002.8	556.9 556.9	2.291 2.251	1.25	OK	
X10	Y7	2C1	750	750	1664.3	柱頭 柱脚	-454.8 454.8	1.00	0.55 0.55	2.055 2.135	0.33 0.33	1020.1 1002.1	568.5 568.5	2.242 2.203	1.25	OK	
X15	Y7	2C1	750	750	1675.7	柱頭 柱脚	-442.4 442.4	1.00	0.55 0.55	2.077 2.113	0.33 0.33	1016.0 1007.8	553.0 553.0	2.296 2.277	1.25	OK	
X21	Y7	2C1	750	750	1536.5	柱頭 柱脚	-447.5 447.5	1.00	0.55 0.55	2.049 2.141	0.33 0.33	1011.4 990.6	559.4 559.4	2.260 2.213	1.25	OK	

< 1F階 >

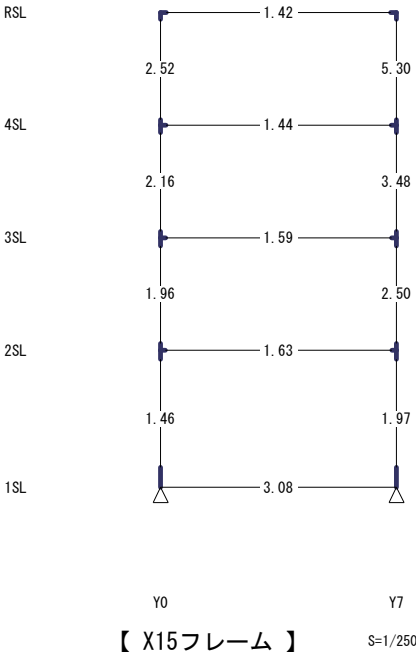
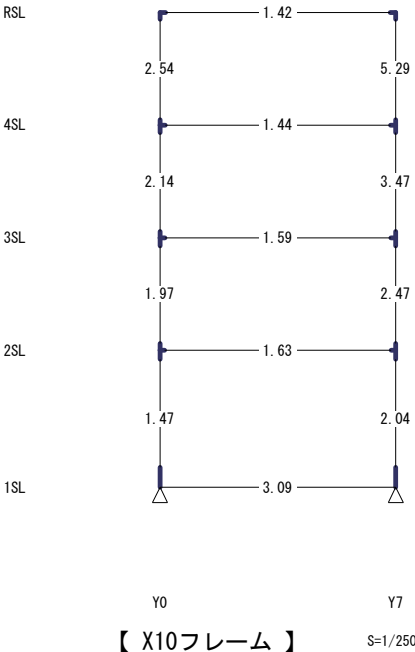
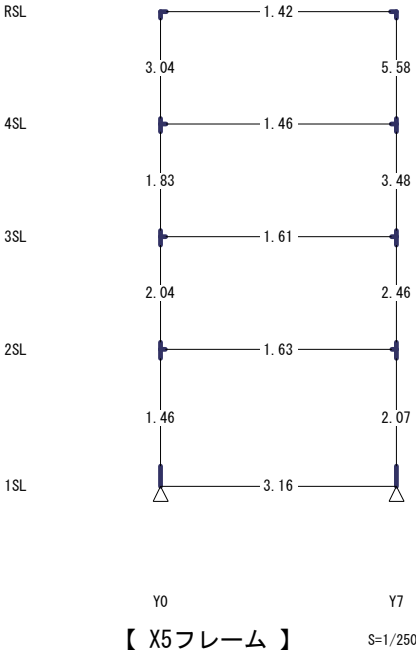
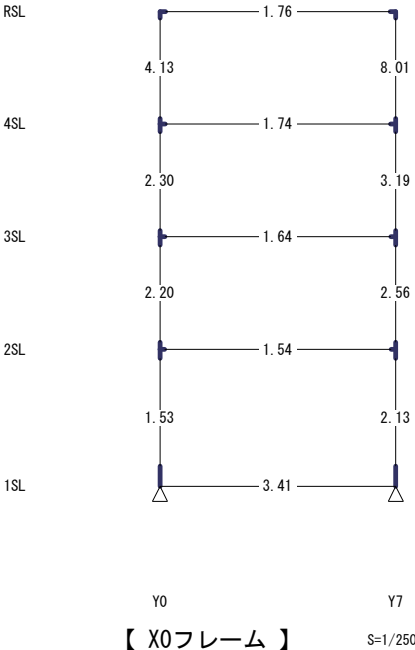
X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	1C1	750	750	220.5	柱頭 柱脚	-342.3 342.3	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1384.8 751.2	427.9 427.9	4.045 2.194	1.25	OK	
X5	Y0	1C1	750	750	332.9	柱頭 柱脚	-344.9 344.9	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1393.7 760.2	431.1 431.1	4.041 2.204	1.25	OK	
X10	Y0	1C1	750	750	344.9	柱頭 柱脚	-351.0 351.0	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1394.7 761.1	438.7 438.7	3.974 2.168	1.25	OK	
X15	Y0	1C1	750	750	381.5	柱頭 柱脚	-372.0 372.0	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1397.6 764.0	464.9 464.9	3.757 2.054	1.25	OK	
X21	Y0	1C1	750	750	-142.7	柱頭 柱脚	-363.2 363.2	1.00	0.55 0.55	1.292 3.000	0.33 0.33	1151.7 722.4	453.9 453.9	3.171 1.989	1.25	OK	
X0	Y7	1C1	750	750	1712.6	柱頭 柱脚	-491.8 491.8	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1503.2 869.7	614.8 614.8	3.056 1.768	1.25	OK	
X5	Y7	1C1	750	750	2391.1	柱頭 柱脚	-558.2 558.2	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1557.1 923.5	697.8 697.8	2.789 1.654	1.25	OK	
X10	Y7	1C1	750	750	2367.6	柱頭 柱脚	-569.3 569.3	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1555.2 921.7	711.7 711.7	2.731 1.618	1.25	OK	
X15	Y7	1C1	750	750	2388.0	柱頭 柱脚	-564.8 564.8	1.00	0.55 0.55	1.012 3.000	0.33 0.33	1547.0 923.3	706.0 706.0	2.739 1.634	1.25	OK	
X21	Y7	1C1	750	750	2208.1	柱頭 柱脚	-543.9 543.9	1.00	0.55 0.55	1.211 3.000	0.33 0.33	1386.4 909.0	679.9 679.9	2.549 1.671	1.25	OK	

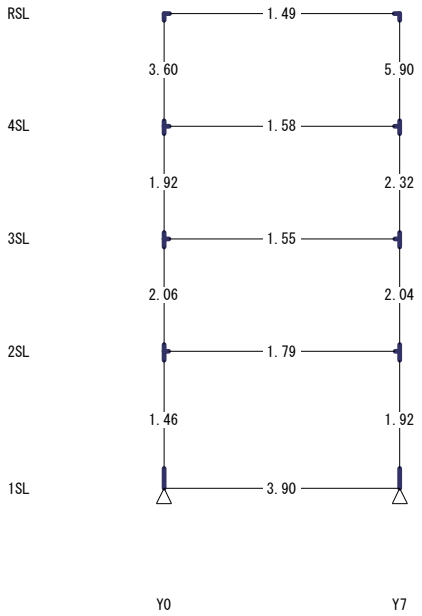
< Y方向負加力 >

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

(1) Qu/Qm図

【Ds算定時】

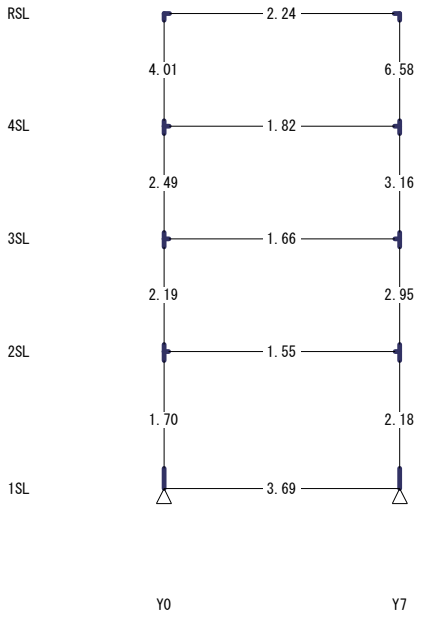




【 X21フレーム 】

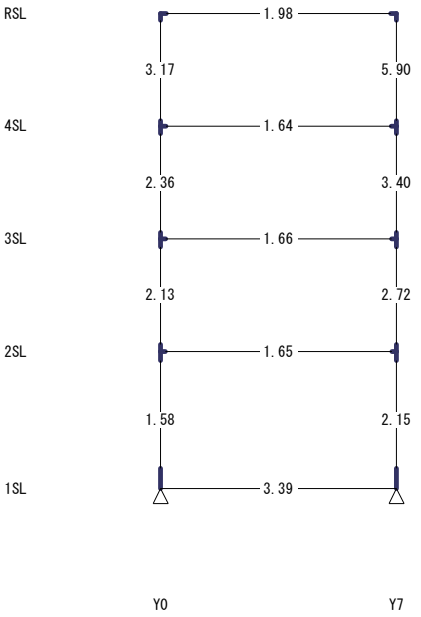
S=1/250

【保有水平耐力時】



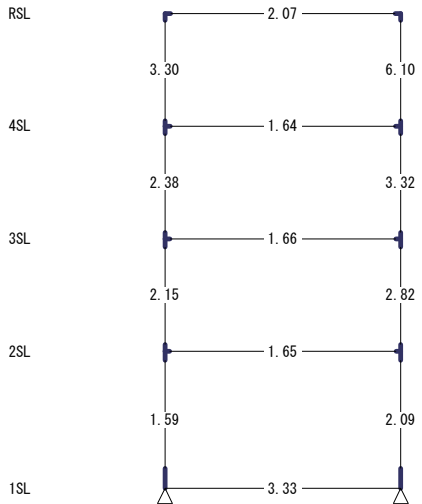
【 X0フレーム 】

S=1/250

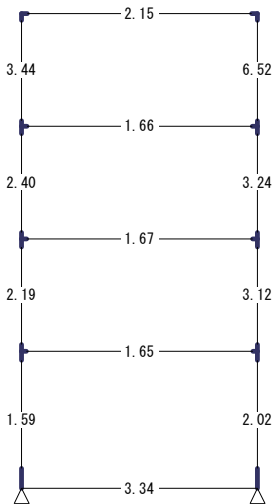


【 X5フレーム 】

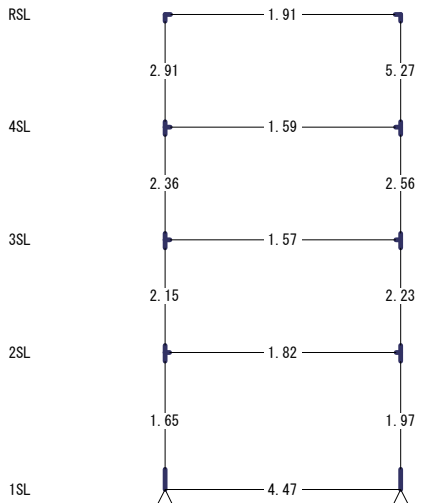
S=1/250



Y0 Y7
【 X10フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X15フレーム 】 S=1/250



Y0 Y7
【 X21フレーム 】 S=1/250

(2) 梁

b : 梁幅
D : 梁せい
Qo : 単純梁としたときの長期荷重による初期せん断力
QM : 解析終了時のせん断力
終局時の端部（節点位置）の曲げ応力（初期応力の曲げを含む）と部材長から算出した値
 αM : 未崩壊部材の余裕度
pt : 引張鉄筋比
M/Qd : 解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q・d)
Pw : せん断補強筋比
雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。
Qu : せん断耐力

QD : 設計せん断力 $QD=Qo+\alpha M \cdot n \cdot QM$
(Qu-Qo)/ αQM : $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度
n : 保証設計の応力割増率
判定 : 保証設計用の割増率との比較による判定
NGとなった部材をDランクとした場合、
下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

< RSL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha Q_M}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	RG11	左端	400	750	129.7	144.5	1.00	0.78	3.000	0.31	384.7	288.6	1.765	1.10	OK	
				右端	400	750	141.8	-144.5		0.75	3.000	0.31	400.2	17.2	3.752			
X5	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	152.8	191.7	1.00	0.87	3.000	0.28	426.1	363.7	1.425	1.10	OK	
				右端	450	750	173.3	-191.7		0.83	3.000	0.28	443.3	37.7	3.215			
X10	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	151.5	192.5	1.00	0.87	3.000	0.28	426.1	363.1	1.427	1.10	OK	
				右端	450	750	151.5	-192.5		0.83	3.000	0.28	443.3	60.3	3.090			
X15	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	151.5	192.4	1.00	0.87	3.000	0.28	426.1	363.1	1.427	1.10	OK	
				右端	450	750	151.5	-192.4		0.83	3.000	0.28	443.3	60.3	3.090			
X21	Y0	Y7	RG13	左端	450	750	152.0	183.3	1.00	0.87	3.000	0.28	426.1	353.5	1.496	1.10	OK	
				右端	450	750	152.0	-183.3		0.83	3.000	0.28	443.3	49.6	3.248			

< 4SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha Q_M}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	4G11	左端	450	800	129.8	207.6	1.00	0.98	3.000	0.37	491.3	358.0	1.741	1.10	OK	
				右端	450	800	137.9	-207.6		0.77	3.000	0.37	506.2	90.5	3.103			
X5	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	146.5	237.6	1.00	1.16	3.000	0.37	495.2	407.7	1.468	1.10	OK	
				右端	450	800	163.7	-237.6		0.77	3.000	0.37	506.2	97.7	2.819			
X10	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	150.3	238.9	1.00	1.16	3.000	0.37	495.2	413.0	1.444	1.10	OK	
				右端	450	800	150.3	-238.9		0.77	3.000	0.37	506.2	112.5	2.748			
X15	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	150.3	238.9	1.00	1.16	3.000	0.37	495.2	413.0	1.444	1.10	OK	
				右端	450	800	150.3	-238.9		0.77	3.000	0.37	506.2	112.5	2.748			
X21	Y0	Y7	4G13	左端	450	800	138.7	225.2	1.00	1.16	3.000	0.37	495.2	386.4	1.583	1.10	OK	
				右端	450	800	138.7	-225.2		0.77	3.000	0.37	506.2	109.1	2.863			

< 3SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	3G11	左端	450	850	131.2	240.1	1.00	1.08	3.000	0.37	527.0	395.3	1.648	1.10	OK	
				右端	450	850	139.5	-240.1		0.72	3.000	0.37	536.8	124.7	2.816			
X5	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	148.4	272.7	1.00	1.24	3.000	0.56	589.2	448.4	1.616	1.10	OK	
				右端	450	850	165.4	-272.7		0.72	3.000	0.56	598.7	134.6	2.802			
X10	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	152.3	274.0	1.00	1.24	3.000	0.56	589.2	453.6	1.595	1.10	OK	
				右端	450	850	152.3	-274.0		0.72	3.000	0.56	598.7	149.1	2.741			
X15	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	152.3	273.9	1.00	1.24	3.000	0.56	589.2	453.5	1.595	1.10	OK	
				右端	450	850	152.3	-273.9		0.72	3.000	0.56	598.7	149.0	2.742			
X21	Y0	Y7	3G13	左端	500	850	142.6	316.4	1.00	1.11	3.000	0.50	635.8	490.5	1.559	1.10	OK	
				右端	500	850	142.6	-316.4		1.06	3.000	0.50	658.9	205.5	2.533			

< 2SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	2G11	左端	500	900	151.9	295.9	1.00	1.04	3.000	0.33	608.6	477.3	1.544	1.10	OK	
				右端	500	900	170.7	-295.9		0.74	3.000	0.33	619.0	154.8	2.668			
X5	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	161.0	313.1	1.00	1.04	3.000	0.50	674.2	505.4	1.639	1.10	OK	
				右端	500	900	188.4	-313.1		0.74	3.000	0.50	688.4	156.0	2.800			
X10	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	157.5	315.3	1.00	1.04	3.000	0.50	674.2	504.2	1.639	1.10	OK	
				右端	500	900	157.5	-315.3		0.74	3.000	0.50	688.4	189.4	2.682			
X15	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	157.5	315.2	1.00	1.04	3.000	0.50	674.2	504.2	1.639	1.10	OK	
				右端	500	900	157.5	-315.2		0.74	3.000	0.50	688.4	189.3	2.683			
X21	Y0	Y7	2G13	左端	650	900	158.5	361.1	1.00	0.90	3.000	0.38	807.5	555.7	1.797	1.10	OK	
				右端	650	900	158.5	-361.1		0.76	3.000	0.38	829.4	238.8	2.735			

< 1SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	1G11	左端	600	1700	230.5	405.9	1.00	0.44	1.702	0.21	1615.1	717.5	3.411	1.20	OK	
				右端	600	1700	260.6	-405.9		0.32	3.000	0.21	1160.9	226.5	3.502			
X5	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	270.2	440.4	1.00	0.44	1.624	0.21	1662.6	798.6	3.161	1.20	OK	
				右端	600	1700	343.6	-440.4		0.37	3.000	0.21	1177.3	184.9	3.453			
X10	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	232.1	439.3	1.00	0.44	1.743	0.21	1592.0	759.2	3.095	1.20	OK	
				右端	600	1700	232.1	-439.3		0.37	2.799	0.21	1219.5	295.0	3.304			
X15	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	232.1	442.3	1.00	0.44	1.732	0.21	1598.2	762.8	3.089	1.20	OK	
				右端	600	1700	232.1	-442.3		0.37	2.824	0.21	1214.0	298.6	3.270			
X21	Y0	Y7	1G13	左端	700	1700	188.7	412.6	1.00	0.37	1.920	0.27	1799.8	683.8	3.905	1.20	OK	
				右端	700	1700	188.7	-412.6		0.32	2.328	0.27	1626.2	306.4	4.399			

【保有水平耐力時】

＜ RSL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	RG11	左端	400	750	129.7	120.1	1.00	0.78	2.790	0.31	398.9	273.8	2.242	1.20	OK	
				右端	400	750	141.8	-120.1		0.75	3.000	0.31	400.2	2.3	4.515			
X5	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	152.8	142.1	1.00	0.87	2.894	0.28	434.2	323.3	1.980	1.20	OK	
				右端	450	750	173.3	-142.1		0.83	3.000	0.28	443.3	2.8	4.339			
X10	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	151.5	137.7	1.00	0.87	2.861	0.28	436.8	316.6	2.072	1.20	OK	
				右端	450	750	151.5	-137.7		0.83	3.000	0.28	443.3	13.8	4.320			
X15	Y0	Y7	RG12	左端	450	750	151.5	133.7	1.00	0.87	2.827	0.28	439.5	311.8	2.154	1.20	OK	
				右端	450	750	151.5	-133.7		0.83	3.000	0.28	443.3	9.0	4.449			
X21	Y0	Y7	RG13	左端	450	750	152.0	151.7	1.00	0.87	2.800	0.28	441.8	334.0	1.910	1.20	OK	
				右端	450	750	152.0	-151.7		0.83	3.000	0.28	443.3	30.1	3.924			

＜ 4SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha Q_M}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	4G11	左端	450	800	129.8	198.2	1.00	0.98	3.000	0.37	491.3	367.5	1.824	1.20	OK	
				右端	450	800	137.9	-198.2		0.77	3.000	0.37	506.2	100.0	3.250			
X5	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	146.5	211.4	1.00	1.16	3.000	0.37	495.2	400.1	1.649	1.20	OK	
				右端	450	800	163.7	-211.4		0.77	3.000	0.37	506.2	90.1	3.168			
X10	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	150.3	209.9	1.00	1.16	3.000	0.37	495.2	402.2	1.643	1.20	OK	
				右端	450	800	150.3	-209.9		0.77	3.000	0.37	506.2	101.7	3.127			
X15	Y0	Y7	4G12	左端	450	800	150.3	207.0	1.00	1.16	3.000	0.37	495.2	398.7	1.666	1.20	OK	
				右端	450	800	150.3	-207.0		0.77	3.000	0.37	506.2	98.2	3.171			
X21	Y0	Y7	4G13	左端	450	800	138.7	223.1	1.00	1.16	3.000	0.37	495.2	384.0	1.598	1.10	OK	
				右端	450	800	138.7	-223.1		0.77	3.000	0.37	506.2	106.7	2.891			

＜ 3SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	3G11	左端	450	850	131.2	238.2	1.00	1.08	3.000	0.37	527.0	393.2	1.661	1.10	OK	
				右端	450	850	139.5	-238.2		0.72	3.000	0.37	536.8	122.7	2.838			
X5	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	148.4	264.7	1.00	1.24	3.000	0.56	589.2	466.0	1.665	1.20	OK	
				右端	450	850	165.4	-264.7		0.72	3.000	0.56	598.7	152.2	2.887			
X10	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	152.3	262.9	1.00	1.24	3.000	0.56	589.2	467.7	1.662	1.20	OK	
				右端	450	850	152.3	-262.9		0.72	3.000	0.56	598.7	163.2	2.857			
X15	Y0	Y7	3G12	左端	450	850	152.3	260.3	1.00	1.24	3.000	0.56	589.2	464.6	1.679	1.20	OK	
				右端	450	850	152.3	-260.3		0.72	3.000	0.56	598.7	160.0	2.885			
X21	Y0	Y7	3G13	左端	500	850	142.6	312.5	1.00	1.11	3.000	0.50	635.8	486.3	1.578	1.10	OK	
				右端	500	850	142.6	-312.5		1.06	3.000	0.50	658.9	201.3	2.564			

＜ 2SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Qu-Qo)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	2G11	左端	500	900	151.9	293.1	1.00	1.04	3.000	0.33	608.6	474.2	1.558	1.10	OK	
				右端	500	900	170.7	-293.1		0.74	3.000	0.33	619.0	151.8	2.694			
X5	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	161.0	309.7	1.00	1.04	3.000	0.50	674.2	501.7	1.656	1.10	OK	
				右端	500	900	188.4	-309.7		0.74	3.000	0.50	688.4	152.3	2.830			
X10	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	157.5	311.9	1.00	1.04	3.000	0.50	674.2	500.5	1.656	1.10	OK	
				右端	500	900	157.5	-311.9		0.74	3.000	0.50	688.4	185.7	2.711			
X15	Y0	Y7	2G12	左端	500	900	157.5	311.7	1.00	1.04	3.000	0.50	674.2	531.5	1.657	1.20	OK	
				右端	500	900	157.5	-311.7		0.74	3.000	0.50	688.4	216.7	2.713			
X21	Y0	Y7	2G13	左端	650	900	158.5	355.1	1.00	0.90	3.000	0.38	807.5	549.1	1.827	1.10	OK	
				右端	650	900	158.5	-355.1		0.76	3.000	0.38	829.4	232.2	2.782			

＜ 1SL層 ＞

フレーム	軸一軸		符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$\frac{(Q_u-Q_o)}{\alpha QM}$	n	判定	雑壁
X0	Y0	Y7	1G11	左端	600	1700	230.5	384.7	1.00	0.44	1.591	0.21	1684.0	692.0	3.779	1.20	OK	
				右端	600	1700	260.6	-384.7		0.32	3.000	0.21	1160.9	201.0	3.695			
X5	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	270.2	426.3	1.00	0.44	1.544	0.21	1716.5	781.7	3.393	1.20	OK	
				右端	600	1700	343.6	-426.3		0.37	3.000	0.21	1177.3	167.9	3.568			
X10	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	232.1	423.2	1.00	0.44	1.641	0.21	1652.3	740.0	3.355	1.20	OK	
				右端	600	1700	232.1	-423.2		0.37	3.000	0.21	1177.3	275.8	3.330			
X15	Y0	Y7	1G12	左端	600	1700	232.1	421.4	1.00	0.44	1.629	0.21	1659.5	737.7	3.387	1.20	OK	
				右端	600	1700	232.1	-421.4		0.37	3.000	0.21	1177.3	273.5	3.344			
X21	Y0	Y7	1G13	左端	700	1700	188.7	380.8	1.00	0.37	1.755	0.27	1894.0	645.6	4.478	1.20	OK	
				右端	700	1700	188.7	-380.8		0.32	2.654	0.27	1522.9	268.2	4.495			

(3) 柱

Dx : 柱x方向せい
 Dy : 柱y方向せい
 N : 解析終了時の軸力
 QM : 解析終了時のせん断力
 終局時の端部（節点位置）の曲げ応力（初期応力の曲げを含む）と部材長から算出した値
 αM : 未崩壊部材の余裕度
 pt : 引張鉄筋比
 M/Qd : 解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q・d)
 Pw : セン断補強筋比
 雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。
 Qu : セン断耐力

QD : 設計せん断力 $QD = \alpha M \cdot n \cdot QM$
 $Qu / \alpha QM$: $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度
 n : 保証設計の応力割増率
 判定 : 保証設計用の割増率との比較による判定
 NGとなった部材をDランクとした場合、
 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$Qu / \alpha QM$	n	判定	雑壁
X0	Y0	4C1	750	750	353.8	柱頭	179.3	1.00	0.42	3.000	0.33	741.7	224.1	4.136	1.25	OK	
						柱脚	-179.3		0.42	1.000	0.33	1338.1	224.1	7.463			
X5	Y0	4C1	750	750	488.7	柱頭	247.1	1.00	0.42	3.000	0.33	752.4	308.8	3.045	1.25	OK	
						柱脚	-247.1		0.42	1.000	0.33	1348.8	308.8	5.460			
X10	Y0	4C1	750	750	497.3	柱頭	296.4	1.00	0.42	3.000	0.33	753.1	370.5	2.540	1.25	OK	
						柱脚	-296.4		0.42	1.000	0.33	1349.5	370.5	4.553			
X15	Y0	4C1	750	750	502.8	柱頭	298.3	1.00	0.42	3.000	0.33	753.5	372.9	2.525	1.25	OK	
						柱脚	-298.3		0.42	1.000	0.33	1350.0	372.9	4.525			
X21	Y0	4C1	750	750	427.6	柱頭	207.5	1.00	0.42	3.000	0.33	747.5	259.4	3.603	1.25	OK	
						柱脚	-207.5		0.42	1.000	0.33	1344.0	259.4	6.478			
X0	Y7	4C1	750	750	89.0	柱頭	90.0	1.00	0.42	3.000	0.33	720.6	112.4	8.015	1.25	OK	
						柱脚	-90.0		0.42	2.741	0.33	750.9	112.4	8.351			
X5	Y7	4C1	750	750	147.6	柱頭	130.0	1.00	0.42	3.000	0.33	725.3	162.5	5.581	1.25	OK	
						柱脚	-130.0		0.42	1.773	0.33	942.0	162.5	7.249			
X10	Y7	4C1	750	750	130.5	柱頭	136.8	1.00	0.42	3.000	0.33	723.9	171.0	5.293	1.25	OK	
						柱脚	-136.8		0.42	1.571	0.33	1006.3	171.0	7.358			
X15	Y7	4C1	750	750	134.0	柱頭	136.4	1.00	0.42	3.000	0.33	724.2	170.5	5.309	1.25	OK	
						柱脚	-136.4		0.42	1.587	0.33	1000.9	170.5	7.337			
X21	Y7	4C1	750	750	55.1	柱頭	121.7	1.00	0.42	3.000	0.33	717.9	152.1	5.903	1.25	OK	
						柱脚	-121.7		0.42	2.404	0.33	796.8	152.1	6.552			

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	$Qu / \alpha QM$	n	判定	雑壁
X0	Y0	3C1	750	750	764.7	柱頭	335.9	1.00	0.42	3.000	0.33	774.3	419.8	2.305	1.25	OK	
						柱脚	-335.9		0.42	1.000	0.33	1370.8	419.8	4.081			
X5	Y0	3C1	750	750	1030.3	柱頭	434.4	1.00	0.42	3.000	0.33	795.5	543.0	1.831	1.25	OK	
						柱脚	-434.4		0.42	1.000	0.33	1391.9	543.0	3.204			
X10	Y0	3C1	750	750	1051.2	柱頭	372.1	1.00	0.42	3.000	0.33	797.1	465.1	2.142	1.25	OK	
						柱脚	-372.1		0.42	1.006	0.33	1388.9	465.1	3.733			
X15	Y0	3C1	750	750	1052.5	柱頭	368.4	1.00	0.42	3.000	0.33	797.2	460.5	2.163	1.25	OK	
						柱脚	-368.4		0.42	1.000	0.33	1393.7	460.5	3.782			
X21	Y0	3C1	750	750	924.9	柱頭	409.5	1.00	0.42	3.000	0.33	787.1	511.9	1.921	1.25	OK	
						柱脚	-409.5		0.42	1.000	0.33	1383.5	511.9	3.378			
X0	Y7	3C1	750	750	145.7	柱頭	227.1	1.00	0.42	3.000	0.33	725.1	283.9	3.193	1.25	OK	
						柱脚	-227.1		0.42	1.000	0.33	1321.6	283.9	5.820			
X5	Y7	3C1	750	750	270.1	柱頭	211.1	1.00	0.42	3.000	0.33	735.0	263.9	3.481	1.25	OK	
						柱脚	-211.1		0.42	1.000	0.33	1331.5	263.9	6.307			
X10	Y7	3C1	750	750	254.9	柱頭	211.0	1.00	0.42	3.000	0.33	733.8	263.7	3.478	1.25	OK	
						柱脚	-211.0		0.42	1.000	0.33	1330.2	263.7	6.306			
X15	Y7	3C1	750	750	267.9	柱頭	210.6	1.00	0.42	3.000	0.33	734.8	263.2	3.489	1.25	OK	
						柱脚	-210.6		0.42	1.000	0.33	1331.3	263.2	6.322			
X21	Y7	3C1	750	750	68.3	柱頭	308.8	1.00	0.42	3.000	0.33	719.0	386.0	2.328	1.25	OK	
						柱脚	-308.8		0.42	1.000	0.33	1315.4	386.0	4.260			

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	2C1	750	750	1208.0	柱頭 柱脚	428.7 -428.7	1.00	0.55 0.55	2.229 1.961	0.33 0.33	946.2 1006.9	535.9 535.9	2.207 2.348	1.25	OK	
X5	Y0	2C1	750	750	1614.7	柱頭 柱脚	467.1 -467.1	1.00	0.55 0.55	2.342 1.848	0.33 0.33	956.9 1069.7	583.9 583.9	2.048 2.290	1.25	OK	
X10	Y0	2C1	750	750	1643.9	柱頭 柱脚	482.3 -482.3	1.00	0.55 0.55	2.388 1.802	0.33 0.33	951.0 1085.4	602.9 602.9	1.971 2.250	1.25	OK	
X15	Y0	2C1	750	750	1643.2	柱頭 柱脚	482.1 -482.1	1.00	0.55 0.55	2.407 1.782	0.33 0.33	947.5 1091.4	602.6 602.6	1.965 2.263	1.25	OK	
X21	Y0	2C1	750	750	1517.3	柱頭 柱脚	466.2 -466.2	1.00	0.55 0.55	2.263 1.927	0.33 0.33	964.0 1040.3	582.8 582.8	2.067 2.231	1.25	OK	
X0	Y7	2C1	750	750	180.7	柱頭 柱脚	328.0 -328.0	1.00	0.55 0.55	2.346 1.844	0.33 0.33	842.2 957.2	409.9 409.9	2.568 2.918	1.25	OK	
X5	Y7	2C1	750	750	367.4	柱頭 柱脚	349.6 -349.6	1.00	0.55 0.55	2.313 1.877	0.33 0.33	863.2 962.6	437.0 437.0	2.469 2.753	1.25	OK	
X10	Y7	2C1	750	750	354.4	柱頭 柱脚	344.4 -344.4	1.00	0.55 0.55	2.371 1.819	0.33 0.33	851.6 978.1	430.4 430.4	2.473 2.840	1.25	OK	
X15	Y7	2C1	750	750	380.1	柱頭 柱脚	334.9 -334.9	1.00	0.55 0.55	2.466 1.724	0.33 0.33	837.3 1009.6	418.6 418.6	2.500 3.015	1.25	OK	
X21	Y7	2C1	750	750	-8.8	柱頭 柱脚	412.7 -412.7	1.00	0.55 0.55	2.257 1.933	0.33 0.33	844.1 917.6	515.8 515.8	2.045 2.223	1.25	OK	

< 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	1C1	750	750	1738.2	柱頭 柱脚	569.4 -569.4	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1505.3 871.7	711.7 711.7	2.643 1.531	1.25	OK	
X5	Y0	1C1	750	750	2256.1	柱頭 柱脚	622.6 -622.6	1.00	0.55 0.55	1.040 3.000	0.33 0.33	1512.6 912.8	778.2 778.2	2.429 1.466	1.25	OK	
X10	Y0	1C1	750	750	2288.8	柱頭 柱脚	621.8 -621.8	1.00	0.55 0.55	1.017 3.000	0.33 0.33	1534.8 915.4	777.2 777.2	2.468 1.472	1.25	OK	
X15	Y0	1C1	750	750	2285.7	柱頭 柱脚	622.7 -622.7	1.00	0.55 0.55	1.030 3.000	0.33 0.33	1523.4 915.2	778.4 778.4	2.446 1.469	1.25	OK	
X21	Y0	1C1	750	750	2170.7	柱頭 柱脚	618.6 -618.6	1.00	0.55 0.55	1.116 3.000	0.33 0.33	1447.5 906.0	773.3 773.3	2.339 1.464	1.25	OK	
X0	Y7	1C1	750	750	195.6	柱頭 柱脚	351.7 -351.7	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1382.8 749.3	439.7 439.7	3.931 2.130	1.25	OK	
X5	Y7	1C1	750	750	472.8	柱頭 柱脚	370.9 -370.9	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1404.8 771.3	463.7 463.7	3.787 2.079	1.25	OK	
X10	Y7	1C1	750	750	427.6	柱頭 柱脚	376.2 -376.2	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1401.2 767.7	470.2 470.2	3.724 2.040	1.25	OK	
X15	Y7	1C1	750	750	473.4	柱頭 柱脚	390.0 -390.0	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1404.9 771.3	487.5 487.5	3.602 1.977	1.25	OK	
X21	Y7	1C1	750	750	-104.3	柱頭 柱脚	377.3 -377.3	1.00	0.55 0.55	1.350 3.000	0.33 0.33	1124.0 725.5	471.7 471.7	2.978 1.922	1.25	OK	

【保有水平耐力時】

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	4C1	750	750	329.2	柱頭 柱脚	184.4 -184.4	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	739.7 1336.2	230.5 230.5	4.011 7.245	1.25	OK	
X5	Y0	4C1	750	750	439.9	柱頭 柱脚	236.0 -236.0	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	748.5 1345.0	295.0 295.0	3.172 5.700	1.25	OK	
X10	Y0	4C1	750	750	442.8	柱頭 柱脚	226.5 -226.5	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	748.8 1345.2	283.1 283.1	3.306 5.940	1.25	OK	
X15	Y0	4C1	750	750	443.8	柱頭 柱脚	217.2 -217.2	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	748.8 1345.3	271.5 271.5	3.448 6.195	1.25	OK	
X21	Y0	4C1	750	750	395.3	柱頭 柱脚	255.5 -255.5	1.00	0.42 0.42	3.000 1.077	0.33 0.33	745.0 1281.8	319.3 319.3	2.916 5.018	1.25	OK	
X0	Y7	4C1	750	750	113.4	柱頭 柱脚	109.7 -109.7	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	722.6 1319.0	137.1 137.1	6.587 12.026	1.25	OK	
X5	Y7	4C1	750	750	196.9	柱頭 柱脚	123.5 -123.5	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	729.2 1325.6	154.3 154.3	5.907 10.740	1.25	OK	
X10	Y7	4C1	750	750	185.5	柱頭 柱脚	119.3 -119.3	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	728.3 1324.7	149.1 149.1	6.108 11.112	1.25	OK	
X15	Y7	4C1	750	750	192.5	柱頭 柱脚	111.7 -111.7	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	728.8 1325.3	139.6 139.6	6.528 11.871	1.25	OK	
X21	Y7	4C1	750	750	87.1	柱頭 柱脚	136.7 -136.7	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	720.5 1316.9	170.9 170.9	5.272 9.636	1.25	OK	

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	3C1	750	750	734.3	柱頭 柱脚	313.5 -313.5	1.00	0.42 0.42	2.895 1.361	0.33 0.33	783.6 1141.6	391.9 391.9	2.499 3.641	1.25	OK	
X5	Y0	3C1	750	750	955.4	柱頭 柱脚	347.7 -347.7	1.00	0.42 0.42	2.710 1.547	0.33 0.33	823.8 1080.9	434.6 434.6	2.369 3.109	1.25	OK	
X10	Y0	3C1	750	750	967.4	柱頭 柱脚	343.5 -343.5	1.00	0.42 0.42	2.742 1.514	0.33 0.33	820.6 1094.3	429.4 429.4	2.388 3.185	1.25	OK	
X15	Y0	3C1	750	750	963.5	柱頭 柱脚	340.4 -340.4	1.00	0.42 0.42	2.765 1.492	0.33 0.33	817.4 1102.9	425.5 425.5	2.401 3.240	1.25	OK	
X21	Y0	3C1	750	750	885.5	柱頭 柱脚	343.6 -343.6	1.00	0.42 0.42	2.749 1.507	0.33 0.33	813.2 1090.5	429.5 429.5	2.366 3.174	1.25	OK	
X0	Y7	3C1	750	750	178.5	柱頭 柱脚	229.8 -229.8	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	727.7 1324.2	287.3 287.3	3.166 5.762	1.25	OK	
X5	Y7	3C1	750	750	343.0	柱頭 柱脚	217.8 -217.8	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	740.8 1337.3	272.2 272.2	3.402 6.141	1.25	OK	
X10	Y7	3C1	750	750	340.0	柱頭 柱脚	222.9 -222.9	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	740.6 1337.0	278.6 278.6	3.323 6.000	1.25	OK	
X15	Y7	3C1	750	750	356.1	柱頭 柱脚	228.7 -228.7	1.00	0.42 0.42	3.000 1.000	0.33 0.33	741.9 1338.3	285.8 285.8	3.244 5.854	1.25	OK	
X21	Y7	3C1	750	750	106.8	柱頭 柱脚	294.6 -294.6	1.00	0.42 0.42	2.709 1.548	0.33 0.33	756.5 1013.1	368.3 368.3	2.567 3.438	1.25	OK	

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	2C1	750	750	1180.3	柱頭 柱脚	421.8 -421.8	1.00	0.55 0.55	1.872 2.318	0.33 0.33	1028.6 926.7	527.2 527.2	2.439 2.197	1.25	OK	
X5	Y0	2C1	750	750	1531.2	柱頭 柱脚	461.9 -461.9	1.00	0.55 0.55	2.028 2.162	0.33 0.33	1016.0 985.7	577.4 577.4	2.199 2.133	1.25	OK	
X10	Y0	2C1	750	750	1548.6	柱頭 柱脚	457.5 -457.5	1.00	0.55 0.55	2.032 2.158	0.33 0.33	1016.5 987.9	571.9 571.9	2.221 2.159	1.25	OK	
X15	Y0	2C1	750	750	1542.4	柱頭 柱脚	450.8 -450.8	1.00	0.55 0.55	2.041 2.148	0.33 0.33	1013.7 989.5	563.5 563.5	2.248 2.195	1.25	OK	
X21	Y0	2C1	750	750	1468.7	柱頭 柱脚	452.9 -452.9	1.00	0.55 0.55	1.999 2.190	0.33 0.33	1017.9 974.8	566.1 566.1	2.247 2.152	1.25	OK	
X0	Y7	2C1	750	750	209.4	柱頭 柱脚	286.7 -286.7	1.00	0.55 0.55	1.850 2.339	0.33 0.33	957.5 845.7	358.3 358.3	3.340 2.950	1.25	OK	
X5	Y7	2C1	750	750	448.9	柱頭 柱脚	314.5 -314.5	1.00	0.55 0.55	1.801 2.389	0.33 0.33	991.0 855.9	393.1 393.1	3.151 2.722	1.25	OK	
X10	Y7	2C1	750	750	451.1	柱頭 柱脚	305.8 -305.8	1.00	0.55 0.55	1.845 2.344	0.33 0.33	978.1 864.0	382.3 382.3	3.198 2.825	1.25	OK	
X15	Y7	2C1	750	750	479.9	柱頭 柱脚	284.9 -284.9	1.00	0.55 0.55	1.970 2.220	0.33 0.33	946.9 890.2	356.1 356.1	3.324 3.125	1.25	OK	
X21	Y7	2C1	750	750	40.6	柱頭 柱脚	385.6 -385.6	1.00	0.55 0.55	1.999 2.190	0.33 0.33	904.6 861.4	482.0 482.0	2.346 2.234	1.25	OK	

< 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu / αQM	n	判定	雑壁
X0	Y0	1C1	750	750	1712.6	柱頭 柱脚	509.2 -509.2	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1503.2 869.7	636.5 636.5	2.952 1.708	1.25	OK	
X5	Y0	1C1	750	750	2168.6	柱頭 柱脚	571.3 -571.3	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1539.4 905.9	714.1 714.1	2.694 1.585	1.25	OK	
X10	Y0	1C1	750	750	2189.7	柱頭 柱脚	569.3 -569.3	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1541.1 907.6	711.7 711.7	2.706 1.594	1.25	OK	
X15	Y0	1C1	750	750	2182.3	柱頭 柱脚	568.7 -568.7	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1540.5 907.0	710.9 710.9	2.708 1.594	1.25	OK	
X21	Y0	1C1	750	750	2111.3	柱頭 柱脚	544.4 -544.4	1.00	0.55 0.55	1.144 3.000	0.33 0.33	1422.7 901.3	680.5 680.5	2.613 1.655	1.25	OK	
X0	Y7	1C1	750	750	222.9	柱頭 柱脚	344.6 -344.6	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1385.0 751.4	430.7 430.7	4.019 2.181	1.25	OK	
X5	Y7	1C1	750	750	554.7	柱頭 柱脚	361.2 -361.2	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1411.3 777.8	451.5 451.5	3.907 2.153	1.25	OK	
X10	Y7	1C1	750	750	531.6	柱頭 柱脚	369.7 -369.7	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1409.5 775.9	462.1 462.1	3.812 2.098	1.25	OK	
X15	Y7	1C1	750	750	574.8	柱頭 柱脚	384.9 -384.9	1.00	0.55 0.55	1.000 3.000	0.33 0.33	1412.9 779.4	481.1 481.1	3.671 2.025	1.25	OK	
X21	Y7	1C1	750	750	-44.1	柱頭 柱脚	369.2 -369.2	1.00	0.55 0.55	1.220 3.000	0.33 0.33	1201.6 730.2	461.4 461.4	3.255 1.978	1.25	OK	

11.6.4 付着割裂破壊の検討

< X加力 >

(1) 梁

位置 : 上端または下端 後ろに付く数字は1段目、2段目を表します。
 $\Delta\sigma$: 終局限界状態における部材両端部の主筋の応力度の差
 丸鋼を使用している場合は、“丸鋼”と表示します。
 主筋を断面積入力している場合は、“断面積”と表示します。
 $L - d$ (有効せい)が0以下となる場合は、“短スパン”と表示します。
 L : 内法長さ カットオフ筋の場合は、付着長さ L_d とし、数値の後に“*”を表示します。
 τf : 設計用付着応力度
 bsi : 割裂線長さ比 (サイドスプリット破壊時)
 bci : 割裂線長さ比 (コーナースプリット破壊時)
 kst : 横補強筋の効果による係数
 τbu : 付着信頼強度
 判定 : OKまたはNG 部材のいずれかの箇所 $\tau f \geq \tau bu$ となる場合にNGとします。
 通し筋とカットオフ筋の両方を検討し、不利な方を出力します。
 必要 L_d : 必要付着長さ カットオフ筋でNGとなった場合に出力します。
 通し筋もNGで、通し筋の方が厳しい検定結果の場合、数値の後に“*”を表示します。

< RSL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
Y0	X0	X5	RG1	上端1	862.5	5250	1.02	3.546	7.316	0.908	2.33	862.5	5250	1.02	3.546	7.316	0.908	2.33	OK				
				下端1	862.5	5250	1.02	3.546	9.244	0.908	2.88	862.5	5250	1.02	3.546	9.244	0.908	2.88					
	X5	X10	RG1	上端1	862.5	5350	1.00	3.546	7.316	0.908	2.33	862.5	5350	1.00	3.546	7.316	0.908	2.33	OK				
				下端1	862.5	5350	0.99	3.546	9.244	0.908	2.88	862.5	5350	0.99	3.546	9.244	0.908	2.88					
	X10	X15	RG1	上端1	862.5	5650	0.94	3.546	7.316	0.908	2.33	862.5	5650	0.94	3.546	7.316	0.908	2.33	OK				
				下端1	862.5	5650	0.94	3.546	9.244	0.908	2.88	862.5	5650	0.94	3.546	9.244	0.908	2.88					
	X15	X21	RG1	上端1	862.5	5350	1.00	3.546	7.316	0.908	2.33	862.5	5350	1.00	3.546	7.316	0.908	2.33	OK				
				下端1	862.5	5350	0.99	3.546	9.244	0.908	2.88	862.5	5350	0.99	3.546	9.244	0.908	2.88					
Y7	X0	X5	RG2	上端1	862.5	5250	1.02	3.546	7.316	0.908	2.33	862.5	5250	1.02	3.546	7.316	0.908	2.33	OK				
				下端1	862.5	5250	1.02	3.546	9.244	0.908	2.88	862.5	5250	1.02	3.546	9.244	0.908	2.88					
	X5	X10	RG2	上端1	862.5	5350	1.00	3.546	7.316	0.908	2.33	862.5	5350	1.00	3.546	7.316	0.908	2.33	OK				
				下端1	862.5	5350	0.99	3.546	9.244	0.908	2.88	862.5	5350	0.99	3.546	9.244	0.908	2.88					
	X10	X15	RG2	上端1	862.5	5650	0.94	3.546	7.316	0.908	2.33	862.5	5650	0.94	3.546	7.316	0.908	2.33	OK				
				下端1	862.5	5650	0.94	3.546	9.244	0.908	2.88	862.5	5650	0.94	3.546	9.244	0.908	2.88					
	X15	X21	RG2	上端1	862.5	5350	1.00	3.546	7.316	0.908	2.33	862.5	5350	1.00	3.546	7.316	0.908	2.33	OK				
				下端1	862.5	5350	0.99	3.546	9.244	0.908	2.88	862.5	5350	0.99	3.546	9.244	0.908	2.88					

< 4SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
Y0	X0	X5	4G1	上端1	862.5	5250	1.03	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5250	1.03	2.978	7.316	0.621	1.91	OK				
				上端2	431.3	1643*	2.36	14.910		3.210	4.82	431.3	1643*	2.36	14.910		3.210	4.82					
				下端1	862.5	5250	1.03	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5250	1.03	2.978	9.244	0.621	2.35					
	X5	X10	4G1	上端1	862.5	5350	1.01	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5350	1.01	2.978	7.316	0.621	1.91	OK				
				上端2	431.3	1668*	2.31	14.910		3.210	4.82	431.3	1668*	2.31	14.910		3.210	4.82					
				下端1	862.5	5350	1.01	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5350	1.01	2.978	9.244	0.621	2.35					
	X10	X15	4G1	上端1	862.5	5650	0.95	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5650	0.95	2.978	7.316	0.621	1.91	OK				
				上端2	431.3	1743*	2.15	14.910		3.210	4.82	431.3	1743*	2.15	14.910		3.210	4.82					
				下端1	862.5	5650	0.95	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5650	0.95	2.978	9.244	0.621	2.35					
	X15	X21	4G1	上端1	862.5	5350	1.01	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5350	1.01	2.978	7.316	0.621	1.91	OK				
				上端2	431.3	1668*	2.31	14.910		3.210	4.82	431.3	1668*	2.31	14.910		3.210	4.82					
				下端1	862.5	5350	1.01	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5350	1.01	2.978	9.244	0.621	2.35					
Y7	X0	X5	4G2	上端1	862.5	5250	1.03	2.978	7.871	1.469	2.60	862.5	5250	1.03	2.978	7.871	1.469	2.60	NG				
				上端2	431.3	1643*	2.36	4.304		2.534	2.35	431.3	1643*	2.36	4.304		2.534	2.35		1647	1647		
				下端1	862.5	5250	1.03	2.978	9.799	1.469	3.20	862.5	5250	1.03	2.978	9.799	1.469	3.20					
				下端2	431.3	1643*	2.29	6.955		3.801	4.32	431.3	1643*	2.29	6.955		3.801	4.32					
			X5	X10	上端1	862.5	5350	1.01	2.978	7.871	1.469	2.60	862.5	5350	1.01	2.978	7.871	1.469	2.60	OK			
					上端2	431.3	1668*	2.30	4.304		2.534	2.35	431.3	1668*	2.30	4.304		2.534	2.35				
					下端1	862.5	5350	1.00	2.978	9.799	1.469	3.20	862.5	5350	1.00	2.978	9.799	1.469	3.20				
					下端2	431.3	1668*	2.23	6.955		3.801	4.32	431.3	1668*	2.23	6.955		3.801	4.32				
			X10	X15	上端1	862.5	5650	0.95	2.978	7.871	1.469	2.60	862.5	5650	0.95	2.978	7.871	1.469	2.60	OK			
					上端2	431.3	1743*	2.14	4.304		2.534	2.35	431.3	1743*	2.14	4.304		2.534	2.35				
					下端1	862.5	5650	0.95	2.978	9.799	1.469	3.20	862.5	5650	0.95	2.978	9.799	1.469	3.20				
					下端2	431.3	1743*	2.09	6.955		3.801	4.32	431.3	1743*	2.09	6.955		3.801	4.32				
X15	X21	4G2	上端1	862.5	5350	1.01	2.978	7.871	1.469	2.60	862.5	5350	1.01	2.978	7.871	1.469	2.60	OK					
			上端2	431.3	1668*	2.30	4.304		2.534	2.35	431.3	1668*	2.30	4.304		2.534	2.35						
			下端1	862.5	5350	1.00	2.978	9.799	1.469	3.20	862.5	5350	1.00	2.978	9.799	1.469	3.20						
			下端2	431.3	1668*	2.23	6.955		3.801	4.32	431.3	1668*	2.23	6.955		3.801	4.32						

< 3SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
Y0	X0	X5	3G1	上端1	862.5	5250	1.04	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5250	1.04	2.978	7.316	0.621	1.91	OK				
				上端2	431.3	1643*	2.49	14.910		3.210	4.82	431.3	1643*	2.49	14.910		3.210	4.82					
				下端1	862.5	5250	1.04	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5250	1.04	2.978	9.244	0.621	2.35					
	X5	X10	3G1	上端1	862.5	5350	1.02	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5350	1.02	2.978	7.316	0.621	1.91	OK				
				上端2	431.3	1668*	2.42	14.910		3.210	4.82	431.3	1668*	2.42	14.910		3.210	4.82					
				下端1	862.5	5350	1.02	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5350	1.02	2.978	9.244	0.621	2.35					
	X10	X15	3G1	上端1	862.5	5650	0.96	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5650	0.96	2.978	7.316	0.621	1.91	OK				
				上端2	431.3	1743*	2.25	14.910		3.210	4.82	431.3	1743*	2.25	14.910		3.210	4.82					
				下端1	862.5	5650	0.95	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5650	0.95	2.978	9.244	0.621	2.35					
	X15	X21	3G1	上端1	862.5	5350	1.02	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5350	1.02	2.978	7.316	0.621	1.91	OK				
				上端2	431.3	1668*	2.42	14.910		3.210	4.82	431.3	1668*	2.42	14.910		3.210	4.82					
				下端1	862.5	5350	1.02	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5350	1.02	2.978	9.244	0.621	2.35					
Y7	X0	X5	3G2	上端1	862.5	5250	1.04	3.091	7.871	1.866	2.96	862.5	5250	1.04	3.091	7.871	1.866	2.96	NG				
				上端2	431.3	1643*	2.48	4.114		2.851	2.46	431.3	1643*	2.48	4.114		2.851	2.46		1650	1650		
				下端1	862.5	5250	1.04	3.091	9.799	1.866	3.65	862.5	5250	1.04	3.091	9.799	1.866	3.65					
				下端2	431.3	1643*	2.40	5.819		3.801	4.03	431.3	1643*	2.40	5.819		3.801	4.03					
	X5	X10	3G2	上端1	862.5	5350	1.02	3.091	7.871	1.866	2.96	862.5	5350	1.02	3.091	7.871	1.866	2.96	OK				
				上端2	431.3	1668*	2.42	4.114		2.851	2.46	431.3	1668*	2.42	4.114		2.851	2.46					
				下端1	862.5	5350	1.02	3.091	9.799	1.866	3.65	862.5	5350	1.02	3.091	9.799	1.866	3.65					
				下端2	431.3	1668*	2.34	5.819		3.801	4.03	431.3	1668*	2.34	5.819		3.801	4.03					
	X10	X15	3G2	上端1	862.5	5650	0.96	3.091	7.871	1.866	2.96	862.5	5650	0.96	3.091	7.871	1.866	2.96	OK				
				上端2	431.3	1743*	2.24	4.114		2.851	2.46	431.3	1743*	2.24	4.114		2.851	2.46					
				下端1	862.5	5650	0.95	3.091	9.799	1.866	3.65	862.5	5650	0.95	3.091	9.799	1.866	3.65					
				下端2	431.3	1743*	2.18	5.819		3.801	4.03	431.3	1743*	2.18	5.819		3.801	4.03					
X15	X21	3G2	上端1	862.5	5350	1.02	3.091	7.871	1.866	2.96	862.5	5350	1.02	3.091	7.871	1.866	2.96	OK					
			上端2	431.3	1668*	2.42	4.114		2.851	2.46	431.3	1668*	2.42	4.114		2.851	2.46						
			下端1	862.5	5350	1.02	3.091	9.799	1.866	3.65	862.5	5350	1.02	3.091	9.799	1.866	3.65						
			下端2	431.3	1668*	2.34	5.819		3.801	4.03	431.3	1668*	2.34	5.819		3.801	4.03						

< 2SL層 >

フレーム	軸一軸	符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
				$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
Y0	X0	X5	2G1	上端1	862.5	5250	1.06	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5250	1.06	2.978	7.316	0.621	1.91	OK			
				上端2	431.3	1643*	2.62	14.910		3.210	4.82	431.3	1643*	2.62	14.910		3.210	4.82				
				下端1	862.5	5250	1.05	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5250	1.05	2.978	9.244	0.621	2.35				
	X5	X10	2G1	上端1	862.5	5350	1.03	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5350	1.03	2.978	7.316	0.621	1.91	OK			
				上端2	431.3	1668*	2.55	14.910		3.210	4.82	431.3	1668*	2.55	14.910		3.210	4.82				
				下端1	862.5	5350	1.03	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5350	1.03	2.978	9.244	0.621	2.35				
	X10	X15	2G1	上端1	862.5	5650	0.97	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5650	0.97	2.978	7.316	0.621	1.91	OK			
				上端2	431.3	1743*	2.36	14.910		3.210	4.82	431.3	1743*	2.36	14.910		3.210	4.82				
				下端1	862.5	5650	0.96	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5650	0.96	2.978	9.244	0.621	2.35				
	X15	X21	2G1	上端1	862.5	5350	1.03	2.978	7.316	0.621	1.91	862.5	5350	1.03	2.978	7.316	0.621	1.91	OK			
				上端2	431.3	1668*	2.55	14.910		3.210	4.82	431.3	1668*	2.55	14.910		3.210	4.82				
				下端1	862.5	5350	1.03	2.978	9.244	0.621	2.35	862.5	5350	1.03	2.978	9.244	0.621	2.35				
Y7	X0	X5	2G2	上端1	862.5	5250	1.06	2.788	7.871	1.469	2.53	862.5	5250	1.06	2.788	7.871	1.469	2.53	NG	1657	1657	
				上端2	431.3	1643*	2.61	4.682		2.851	2.58	431.3	1643*	2.61	4.682		2.851	2.58				
				下端1	862.5	5250	1.05	2.788	9.799	1.469	3.12	862.5	5250	1.05	2.788	9.799	1.469	3.12				
				下端2	431.3	1643*	2.53	6.576		3.801	4.22	431.3	1643*	2.53	6.576		3.801	4.22				
	X5	X10	2G2	上端1	862.5	5350	1.03	2.788	7.871	1.469	2.53	862.5	5350	1.03	2.788	7.871	1.469	2.53	OK			
				上端2	431.3	1668*	2.54	4.682		2.851	2.58	431.3	1668*	2.54	4.682		2.851	2.58				
				下端1	862.5	5350	1.03	2.788	9.799	1.469	3.12	862.5	5350	1.03	2.788	9.799	1.469	3.12				
				下端2	431.3	1668*	2.47	6.576		3.801	4.22	431.3	1668*	2.47	6.576		3.801	4.22				
	X10	X15	2G2	上端1	862.5	5650	0.97	2.788	7.871	1.469	2.53	862.5	5650	0.97	2.788	7.871	1.469	2.53	OK			
				上端2	431.3	1743*	2.36	4.682		2.851	2.58	431.3	1743*	2.36	4.682		2.851	2.58				
				下端1	862.5	5650	0.96	2.788	9.799	1.469	3.12	862.5	5650	0.96	2.788	9.799	1.469	3.12				
				下端2	431.3	1743*	2.29	6.576		3.801	4.22	431.3	1743*	2.29	6.576		3.801	4.22				
X15	X21	2G2	上端1	862.5	5350	1.03	2.788	7.871	1.469	2.53	862.5	5350	1.03	2.788	7.871	1.469	2.53	OK				
			上端2	431.3	1668*	2.54	4.682		2.851	2.58	431.3	1668*	2.54	4.682		2.851	2.58					
			下端1	862.5	5350	1.03	2.788	9.799	1.469	3.12	862.5	5350	1.03	2.788	9.799	1.469	3.12					
			下端2	431.3	1668*	2.47	6.576		3.801	4.22	431.3	1668*	2.47	6.576		3.801	4.22					

< 1SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld			
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm					
Y0	X0	X5	1G1A	上端1	690.0	5250	1.19	3.800	7.492	0.730	2.27	690.0	5250	1.19	3.800	7.492	0.730	2.27	NG						
				上端2	345.0	1688*	32.92	11.000		2.509	3.69									2208					
				下端1	690.0	5250	1.18	3.800	9.189	0.730	2.81	690.0	5250	1.18	3.800	9.189	0.730	2.81			2067				
				下端2	345.0	1688*	22.58	11.000		2.509	4.55														
	X5	X10	1G1	上端1	690.0	5350	1.16	4.000	7.492	0.970	2.54	690.0	5350	1.16	4.000	7.492	0.970	2.54	NG						
				上端2	345.0	1713*	23.83	19.000		5.018	6.53	345.0	1713*	23.83	19.000		5.018	6.53		1953	1953				
				下端1	690.0	5350	1.15	4.000	9.189	0.970	3.13	690.0	5350	1.15	4.000	9.189	0.970	3.13							
				下端2	690.0	5350	1.15	4.000	9.189	0.970	3.13	690.0	5350	1.15	4.000	9.189	0.970	3.13							
	X10	X15	1G1	上端1	690.0	5650	1.08	4.000	7.492	0.970	2.54	690.0	5650	1.08	4.000	7.492	0.970	2.54	NG						
				上端2	345.0	1788*	13.03	19.000		5.018	6.53	345.0	1788*	13.03	19.000		5.018	6.53		1953	1953				
				下端1	690.0	5650	1.07	4.000	9.189	0.970	3.13	690.0	5650	1.07	4.000	9.189	0.970	3.13							
				下端2	690.0	5650	1.16	3.800	7.492	0.730	2.27	690.0	5350	1.16	3.800	7.492	0.730	2.27		NG					
	X15	X21	1G1A	上端1	690.0	5350	1.16	3.800	7.492	0.730	2.27	690.0	5350	1.16	3.800	7.492	0.730	2.27	NG						
				上端2	345.0	1713*	23.83	11.000		2.509	3.69	345.0	1713*	23.83	11.000		2.509	3.69			2208	2067			
				下端1	690.0	5350	1.15	3.800	9.189	0.730	2.81	690.0	5350	1.15	3.800	9.189	0.730	2.81					2.509	4.55	
				下端2	345.0	1713*	17.90	11.000		2.509	4.55														
Y7	X0	X5	1G2A	上端1	690.0	5250	1.19	3.800	7.492	0.730	2.27	690.0	5250	1.19	3.800	7.492	0.730	2.27	OK						
				上端2	517.5	5250	0.90	11.000		2.509	3.69	517.5	5250	0.90	11.000		2.509	3.69							
				下端1	690.0	5250	1.18	3.800	9.189	0.730	2.81	690.0	5250	1.18	3.800	9.189	0.730	2.81							
				下端2	517.5	5250	0.89	11.000		2.509	4.55	517.5	5250	0.89	11.000		2.509	4.55							
	X5	X10	1G2C	上端1	690.0	5350	1.16	4.000	7.492	0.970	2.54	690.0	5350	1.16	4.000	7.492	0.970	2.54	NG					2604	1953
				上端2	345.0	1713*	23.83	5.667		1.673	2.20	345.0	1713*	23.83	19.000		5.018	6.53							
				下端1	690.0	5350	1.15	4.000	9.189	0.970	3.13	690.0	5350	1.15	4.000	9.189	0.970	3.13							
				下端2	690.0	5350	1.15	4.000	9.189	0.970	3.13	690.0	5350	1.15	4.000	9.189	0.970	3.13							
	X10	X15	1G2	上端1	690.0	5650	1.08	4.000	7.492	0.970	2.54	690.0	5650	1.08	4.000	7.492	0.970	2.54	NG					1953	1953
				上端2	345.0	1788*	13.03	19.000		5.018	6.53	345.0	1788*	13.03	19.000		5.018	6.53							
				下端1	690.0	5650	1.07	4.000	9.189	0.970	3.13	690.0	5650	1.07	4.000	9.189	0.970	3.13							
				下端2	690.0	5650	1.16	3.800	7.492	0.730	2.27	690.0	5350	1.16	3.800	7.492	0.730	2.27							
X15	X21	1G2B	上端1	690.0	5350	1.16	3.800	7.492	0.730	2.27	690.0	5350	1.16	3.800	7.492	0.730	2.27	NG							
			上端2	345.0	1713*	23.83	11.000		2.509	3.69	345.0	1713*	23.83	11.000		2.509	3.69								
			下端1	690.0	5350	1.15	3.800	9.189	0.730	2.81	690.0	5350	1.15	3.800	9.189	0.730	2.81								
			下端2	345.0	1713*	17.90	11.000		2.509	4.55															

(2) 柱

方向 : x方向またはy方向 後ろに付く数字は1段目、2段目 (寄筋) を表します。

 $\Delta\sigma$: 終局限界状態における部材両端部の主筋の応力度の差

丸鋼を使用している場合は、“丸鋼”と表示します。

主筋を断面積入力している場合は、“断面積”と表示します。

L - d(有効せい)が0以下となる場合は、“短スパン”と表示します。

L : 内法長さ カットオフ筋の場合は、付着長さLdとし、数値の後に“*”を表示します。

 τf : 設計用付着応力度

bsi : 割裂線長さ比 (サイドスプリット破壊時)

bci : 割裂線長さ比 (コーナースプリット破壊時)

kst : 横補強筋の効果による係数

 τbu : 付着信頼強度判定 : OKまたはNG 部材のいずれかの箇所 $\tau f \geq \tau bu$ となる場合にNGとします。

通し筋とカットオフ筋の両方を検討し、不利な方を出力します。

必要Ld : 必要付着長さ カットオフ筋でNGとなった場合に出力します。

通し筋もNGで、通し筋の方が厳しい検定結果の場合、数値の後に“*”を表示します。

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	方向	柱頭								柱脚								判定	必要Ld	
				$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	柱頭 mm	柱脚 mm			
X0	Y0	4C1	x1	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				
X5	Y0	4C1	x1	776.3	3050	1.81	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	3050	1.81	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				
X10	Y0	4C1	x1	776.3	3050	1.81	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	3050	1.81	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				
X15	Y0	4C1	x1	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				
X21	Y0	4C1	x1	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				
X0	Y7	4C1	x1	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				
X5	Y7	4C1	x1	776.3	3050	1.81	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	3050	1.81	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				
X10	Y7	4C1	x1	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				
X15	Y7	4C1	x1	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				
X21	Y7	4C1	x1	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3050	1.61	4.682	8.134	1.325	3.77	OK				

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	方向	柱頭							柱脚							判定	必要Ld	
				$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2		柱頭 mm	柱脚 mm
X0	Y0	3C1	x1	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X5	Y0	3C1	x1	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X10	Y0	3C1	x1	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X15	Y0	3C1	x1	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X21	Y0	3C1	x1	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X0	Y7	3C1	x1	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X5	Y7	3C1	x1	776.3	3000	1.85	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	3000	1.85	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X10	Y7	3C1	x1	776.3	3000	1.85	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	3000	1.85	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X15	Y7	3C1	x1	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X21	Y7	3C1	x1	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	3000	1.64	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	方向	柱頭							柱脚							判定	必要Ld	
				$\Delta \sigma$ N/mm ²	L mm	τ f N/mm ²	bsi	bci	kst	τ bu N/mm ²	$\Delta \sigma$ N/mm ²	L mm	τ f N/mm ²	bsi	bci	kst	τ bu N/mm ²		柱頭 mm	柱脚 mm
X0	Y0	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X5	Y0	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X10	Y0	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X15	Y0	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X21	Y0	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X0	Y7	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X5	Y7	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X10	Y7	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X15	Y7	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X21	Y7	2C1	x1	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	690.0	2950	1.91	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		

< 1F階 >

X軸	Y軸	符号	方向	柱頭						柱脚						判定	必要Ld			
				$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci		kst	τbu N/mm2	柱頭 mm	柱脚 mm
X0	Y0	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X5	Y0	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X10	Y0	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X15	Y0	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X21	Y0	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X0	Y7	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X5	Y7	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X10	Y7	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X15	Y7	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		
X21	Y7	1C1	x1	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	776.3	3300	1.86	4.000	7.109	1.939	4.10	OK		

< Y加力 >

(1) 梁

位置 : 上端または下端 後ろに付く数字は1段目、2段目を表します。

$\Delta\sigma$: 終局限界状態における部材両端部の主筋の応力度の差
丸鋼を使用している場合は、“丸鋼”と表示します。
主筋を断面積入力している場合は、“断面積”と表示します。
L - d(有効せい)が0以下となる場合は、“短スパン”と表示します。

L : 内法長さ カットオフ筋の場合は、付着長さLdとし、数値の後に“*”を表示します。

τ_f : 設計用付着応力度

bsi : 割裂線長さ比 (サイドスプリット破壊時)

bci : 割裂線長さ比 (コーナースプリット破壊時)

kst : 横補強筋の効果による係数

τ_{bu} : 付着信頼強度

判定 : OKまたはNG 部材のいずれかの箇所 $\tau_f \geq \tau_{bu}$ となる場合にNGとします。
通し筋とカットオフ筋の両方を検討し、不利な方を出力します。

必要Ld : 必要付着長さ カットオフ筋でNGとなった場合に出力します。
通し筋もNGで、通し筋の方が厳しい検定結果の場合、数値の後に“*”を表示します。

< RSL層 >

ﾌﾚｰﾑ	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
X0	Y0	Y7	RG11	上端1	862.5	7050	0.85	3.000	8.624	0.970	2.20	862.5	7050	0.85	3.000	8.624	0.970	2.20	OK				
				下端1	862.5	7050	0.85	3.000	6.927	0.970	2.71	862.5	7050	0.85	3.000	6.927	0.970	2.71					
X5	Y0	Y7	RG12	上端1	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.730	1.87	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.730	1.87	OK				
				下端1	862.5	7050	0.85	2.600	6.927	0.730	2.31	862.5	7050	0.85	2.600	6.927	0.730	2.31					
X10	Y0	Y7	RG12	上端1	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.730	1.87	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.730	1.87	OK				
				下端1	862.5	7050	0.85	2.600	6.927	0.730	2.31	862.5	7050	0.85	2.600	6.927	0.730	2.31					
X15	Y0	Y7	RG12	上端1	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.730	1.87	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.730	1.87	OK				
				下端1	862.5	7050	0.85	2.600	6.927	0.730	2.31	862.5	7050	0.85	2.600	6.927	0.730	2.31					
X21	Y0	Y7	RG13	上端1	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.730	1.87	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.730	1.87	OK				
				下端1	862.5	7050	0.85	2.600	6.927	0.730	2.31	862.5	7050	0.85	2.600	6.927	0.730	2.31					

< 4SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
X0	Y0	Y7	4G11	上端1	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.88	17.000		6.690	6.93	431.3	2138*	1.88	17.000		6.690	6.93					
				下端1	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55					
X5	Y0	Y7	4G12	上端1	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.88	8.000		3.345	3.49	431.3	2138*	1.88	8.000		3.345	3.49					
				下端1	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55					
X10	Y0	Y7	4G12	上端1	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.88	8.000		3.345	3.49	431.3	2138*	1.88	8.000		3.345	3.49					
				下端1	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55					
X15	Y0	Y7	4G12	上端1	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.88	8.000		3.345	3.49	431.3	2138*	1.88	8.000		3.345	3.49					
				下端1	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55					
X21	Y0	Y7	4G13	上端1	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	862.5	7050	0.85	2.600	8.624	0.974	2.07	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.88	8.000		3.345	3.49	431.3	2138*	1.88	8.000		3.345	3.49					
				下端1	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55	862.5	7050	0.86	2.600	6.927	0.974	2.55					
				下端2	431.3	5788*	0.54	17.000		6.690	8.56												

< 3SL層 >

フレーム	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
X0	Y0	Y7	3G11	上端1	862.5	7050	0.86	2.600	8.624	0.974	2.07	862.5	7050	0.86	2.600	8.624	0.974	2.07	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.95	8.000		3.345	3.49	431.3	2138*	1.95	8.000		3.345	3.49					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.600	6.927	0.974	2.55	862.5	7050	0.87	2.600	6.927	0.974	2.55					
X5	Y0	Y7	3G12	上端1	862.5	7050	0.86	2.600	8.624	1.643	2.61	862.5	7050	0.86	2.600	8.624	1.643	2.61	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.95	5.000		3.345	2.88	431.3	2138*	1.95	5.000		3.345	2.88					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.600	6.927	1.643	3.22	862.5	7050	0.87	2.600	6.927	1.643	3.22					
X10	Y0	Y7	3G12	上端1	862.5	7050	0.86	2.600	8.624	1.643	2.61	862.5	7050	0.86	2.600	8.624	1.643	2.61	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.95	5.000		3.345	2.88	431.3	2138*	1.95	5.000		3.345	2.88					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.600	6.927	1.643	3.22	862.5	7050	0.87	2.600	6.927	1.643	3.22					
X15	Y0	Y7	3G12	上端1	862.5	7050	0.86	2.600	8.624	1.643	2.61	862.5	7050	0.86	2.600	8.624	1.643	2.61	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.95	5.000		3.345	2.88	431.3	2138*	1.95	5.000		3.345	2.88					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.600	6.927	1.643	3.22	862.5	7050	0.87	2.600	6.927	1.643	3.22					
X21	Y0	Y7	3G13	上端1	862.5	7050	0.86	2.334	8.624	1.293	2.24	862.5	7050	0.86	2.334	8.624	1.293	2.24	OK				
				上端2	431.3	2138*	1.95	9.000		5.018	4.50	431.3	2138*	1.95	9.000		5.018	4.50					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	1.293	2.76	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	1.293	2.76					
				下端2	431.3	2138*	1.99	9.000		5.018	5.56	431.3	2138*	1.99	9.000		5.018	5.56					

< 2SL層 >

ﾌﾚｰﾑ	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
X0	Y0	Y7	2G11	上端1	862.5	7050	0.87	2.334	8.624	0.778	1.82	862.5	7050	0.87	2.334	8.624	0.778	1.82	OK				
				上端2	431.3	2138*	2.02	9.000		3.345	3.69	431.3	2138*	2.02	9.000		3.345	3.69					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	0.778	2.24	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	0.778	2.24					
X5	Y0	Y7	2G12	上端1	862.5	7050	0.87	2.334	8.624	1.293	2.24	862.5	7050	0.87	2.334	8.624	1.293	2.24	OK				
				上端2	431.3	2138*	2.02	9.000		5.018	4.50	431.3	2138*	2.02	9.000		5.018	4.50					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	1.293	2.76	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	1.293	2.76					
X10	Y0	Y7	2G12	上端1	862.5	7050	0.87	2.334	8.624	1.293	2.24	862.5	7050	0.87	2.334	8.624	1.293	2.24	OK				
				上端2	431.3	2138*	2.02	9.000		5.018	4.50	431.3	2138*	2.02	9.000		5.018	4.50					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	1.293	2.76	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	1.293	2.76					
X15	Y0	Y7	2G12	上端1	862.5	7050	0.87	2.334	8.624	1.293	2.24	862.5	7050	0.87	2.334	8.624	1.293	2.24	OK				
				上端2	431.3	2138*	2.02	9.000		5.018	4.50	431.3	2138*	2.02	9.000		5.018	4.50					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	1.293	2.76	862.5	7050	0.87	2.334	6.927	1.293	2.76					

フレム	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
X21	Y0	Y7	2G13	上端1	862.5	7050	0.87	2.715	8.624	1.062	2.18	862.5	7050	0.87	2.715	8.624	1.062	2.18	OK				
				上端2	431.3	2138*	2.02	12.000		5.018	5.11	431.3	2138*	2.02	12.000		5.018	5.11					
				下端1	862.5	7050	0.87	2.715	6.927	1.062	2.69	862.5	7050	0.87	2.715	6.927	1.062	2.69					
				下端2	431.3	2138*	2.07	25.000		10.035	12.57	431.3	2138*	2.07	25.000		10.035	12.57					

< 1SL層 >

フレム	軸一軸		符号	位置	左端								右端								判定	必要Ld	
					$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	左端 mm	右端 mm			
X0	Y0	Y7	1G11	上端1	690.0	7050	0.80	3.800	9.189	0.730	2.27	690.0	7050	0.80	3.800	9.189	0.730	2.27	NG	2466	2466		
				上端2	345.0	2138*	3.96	7.000		1.673	2.47	345.0	2138*	3.96	7.000		1.673	2.47					
				下端1	690.0	7050	0.80	3.800	7.492	0.730	2.81	690.0	7050	0.80	3.800	7.492	0.730	2.81					
				下端2	345.0	2138*	4.19	23.000		5.018	9.06	345.0	2138*	4.19	23.000		5.018	9.06					
X5	Y0	Y7	1G12	上端1	690.0	7050	0.80	3.800	9.189	0.730	2.27	690.0	7050	0.80	3.800	9.189	0.730	2.27	NG	2466	2466		
				上端2	345.0	2138*	3.96	7.000		1.673	2.47	345.0	2138*	3.96	7.000		1.673	2.47					
				下端1	690.0	7050	0.80	3.800	7.492	0.730	2.81	690.0	7050	0.80	3.800	7.492	0.730	2.81					
				下端2	345.0	2138*	4.19	11.000		2.509	4.55	345.0	2138*	4.19	11.000		2.509	4.55					
X10	Y0	Y7	1G12	上端1	690.0	7050	0.80	3.800	9.189	0.730	2.27	690.0	7050	0.80	3.800	9.189	0.730	2.27	NG	2466	2466		
				上端2	345.0	2138*	3.96	7.000		1.673	2.47	345.0	2138*	3.96	7.000		1.673	2.47					
				下端1	690.0	7050	0.80	3.800	7.492	0.730	2.81	690.0	7050	0.80	3.800	7.492	0.730	2.81					
				下端2	345.0	2138*	4.19	11.000		2.509	4.55	345.0	2138*	4.19	11.000		2.509	4.55					
X15	Y0	Y7	1G12	上端1	690.0	7050	0.80	3.800	9.189	0.730	2.27	690.0	7050	0.80	3.800	9.189	0.730	2.27	NG	2466	2466		
				上端2	345.0	2138*	3.96	7.000		1.673	2.47	345.0	2138*	3.96	7.000		1.673	2.47					
				下端1	690.0	7050	0.80	3.800	7.492	0.730	2.81	690.0	7050	0.80	3.800	7.492	0.730	2.81					
				下端2	345.0	2138*	4.19	11.000		2.509	4.55	345.0	2138*	4.19	11.000		2.509	4.55					
X21	Y0	Y7	1G13	上端1	690.0	7050	0.80	4.600	9.189	1.232	2.95	690.0	7050	0.80	4.600	9.189	1.232	2.95	NG	2278	2278		
				上端2	345.0	2138*	3.96	8.334		2.509	3.15	345.0	2138*	3.96	8.334		2.509	3.15					
				下端1	690.0	7050	0.80	4.600	7.492	1.232	3.64	690.0	7050	0.80	4.600	7.492	1.232	3.64					
				下端2	345.0	2138*	4.19	13.000		3.763	5.80	345.0	2138*	4.19	13.000		3.763	5.80					

(2) 柱

方向 : x方向またはy方向 後ろに付く数字は1段目、2段目（寄筋）を表します。

$\Delta\sigma$: 終局限界状態における部材両端部の主筋の応力度の差

丸鋼を使用している場合は、“丸鋼”と表示します。

主筋を断面積入力している場合は、“断面積”と表示します。

L - d(有効せい)が0以下となる場合は、“短スパン”と表示します。

L : 内法長さ カットオフ筋の場合は、付着長さLdとし、数値の後に“*”を表示します。

τf : 設計用付着応力度

bsi : 割裂線長さ比（サイドスプリット破壊時）

bci : 割裂線長さ比（コーナースプリット破壊時）

kst : 横補強筋の効果による係数

τbu : 付着信頼強度

判定 : OKまたはNG 部材のいずれかの箇所 $\tau f \geq \tau bu$ となる場合にNGとします。

通し筋とカットオフ筋の両方を検討し、不利な方を出力します。

必要Ld : 必要付着長さ カットオフ筋でNGとなった場合に出力します。

通し筋もNGで、通し筋の方が厳しい検定結果の場合、数値の後に“*”を表示します。

< 4F階 >

X軸	Y軸	符号	方向	柱頭							柱脚							判定	必要Ld	
				$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2		柱頭 mm	柱脚 mm
X0	Y0	4C1	y1	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X5	Y0	4C1	y1	776.3	2950	1.89	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2950	1.89	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X10	Y0	4C1	y1	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X15	Y0	4C1	y1	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X21	Y0	4C1	y1	776.3	2950	1.89	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2950	1.89	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X0	Y7	4C1	y1	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X5	Y7	4C1	y1	776.3	2950	1.89	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2950	1.89	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X10	Y7	4C1	y1	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X15	Y7	4C1	y1	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	2950	1.68	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X21	Y7	4C1	y1	776.3	2950	1.89	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2950	1.89	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		

< 3F階 >

X軸	Y軸	符号	方向	柱頭							柱脚							判定	必要Ld	
				$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2		柱頭 mm	柱脚 mm
X0	Y0	3C1	y1	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X5	Y0	3C1	y1	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X10	Y0	3C1	y1	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X15	Y0	3C1	y1	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X21	Y0	3C1	y1	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X0	Y7	3C1	y1	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X5	Y7	3C1	y1	690.0	2900	1.72	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	2900	1.72	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X10	Y7	3C1	y1	690.0	2900	1.72	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	2900	1.72	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X15	Y7	3C1	y1	690.0	2900	1.72	4.682	8.134	1.325	3.77	690.0	2900	1.72	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		
X21	Y7	3C1	y1	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	776.3	2900	1.93	4.682	8.134	1.325	3.77	OK		

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	方向	柱頭							柱脚							判定	必要Ld	
				$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2		柱頭 mm	柱脚 mm
X0	Y0	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X5	Y0	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X10	Y0	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X15	Y0	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X21	Y0	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X0	Y7	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X5	Y7	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X10	Y7	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X15	Y7	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X21	Y7	2C1	y1	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	690.0	2850	1.99	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		

< 1F階 >

X軸	Y軸	符号	方向	柱頭							柱脚							判定	必要Ld	
				$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2	$\Delta \sigma$ N/mm2	L mm	τf N/mm2	bsi	bci	kst	τbu N/mm2		柱頭 mm	柱脚 mm
X0	Y0	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X5	Y0	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X10	Y0	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X15	Y0	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X21	Y0	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X0	Y7	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X5	Y7	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X10	Y7	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X15	Y7	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		
X21	Y7	1C1	y1	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	776.3	3200	1.93	4.000	7.109	1.166	3.33	OK		

11.6.5 柱はり接合部の検定

【記号説明】

K	: 接合部の形状による係数 (十字形1.0, ト形及び丁形0.7, L形0.4)	Tu'	: 一方の梁端下端に生ずる引張力 (柱崩壊の場合は接合部上側柱による引張力)
ϕ	: 直交梁の有無による係数 (両側直交梁有り1.0, 左記以外0.85)		応力解析結果によるとした場合は、接合部に接続する 梁端下端に生ずる引張力
崩壊形	: 設計用せん断力の算出方法 (梁崩壊, 柱崩壊) 耐震壁周りの接合部の場合は, "耐震壁" と表記します。	$Mb1, Mb1'$	: 接合部に接続する梁の節点モーメント (Mb1: 左側の梁 Mb1': 右側の梁) 柱崩壊の場合は柱の節点モーメント (Mb1: 上側の柱 Mb1': 下側の柱)
hc, hc'	: 接合部に接続する上下の柱の階高 (柱崩壊の場合は左の梁のスパン長さ)		応力解析結果によるとした場合は、節点位置における 左右の梁曲げ応力 (初期応力含む)
Tu	: 梁端上端主筋と梁の曲げ強度に有効な範囲内のスラブ筋の 材料強度に基づく引張力 (柱崩壊の場合は接合部下側柱による引張力) 応力解析結果によるとした場合は、接合部に接続する 梁端上端に生ずる引張力	Qcu	: 接合部に接続する上下柱のメカニズム時せん断力
		QDu	: 接合部の設計用せん断力 割増率は含みません。
		Vju	: 接合部の終局せん断強度
		α	: 保証設計の応力割増率
		判定	: 保証設計用の割増率との比較による判定

< X方向正加力 >

Ds算定時	: 指定最大層間変形角に達した【	2F階	X0-Y0	】 (1/ 50)	最終ステップ=	27
保有水平耐力時	: 指定最大層間変形角に達した【	2F階	X0-Y0	】 (1/ 100)	最終ステップ=	25

＜RSL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.4	0.85	梁	0	3725	0	441	0	260	140	302	624	2.06	1.10	OK
X5	Y0	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	357	259	331	712	1610	2.26	1.10	OK
X10	Y0	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	356	257	329	714	1610	2.25	1.10	OK
X15	Y0	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	354	259	329	714	1610	2.25	1.10	OK
X21	Y0	0.4	0.85	梁	0	3725	602	0	356	0	191	411	624	1.51	1.10	OK
X0	Y7	0.4	0.85	梁	0	3725	0	441	0	260	140	302	624	2.06	1.10	OK
X5	Y7	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	357	259	331	712	1610	2.26	1.10	OK
X10	Y7	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	356	257	329	714	1610	2.25	1.10	OK
X15	Y7	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	354	259	329	714	1610	2.25	1.10	OK
X21	Y7	0.4	0.85	梁	0	3725	602	0	356	0	191	411	624	1.51	1.10	OK

＜4SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	588	0	380	102	486	1216	2.50	1.10	OK
X5	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	565	379	254	1230	2536	2.06	1.10	OK
X10	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	564	376	253	1231	2536	2.06	1.10	OK
X15	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	561	379	253	1231	2536	2.06	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	896	0	564	0	152	744	1216	1.63	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	882	0	537	145	738	1216	1.64	1.10	OK
X5	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1029	882	637	542	317	1594	2536	1.59	1.10	OK
X10	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1189	882	735	538	342	1729	2536	1.46	1.10	OK
X15	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1189	882	731	542	342	1729	2536	1.46	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	1189	0	735	0	198	992	1216	1.22	1.10	OK

＜3SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	588	0	411	111	478	1216	2.54	1.10	OK
X5	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	610	410	274	1210	2536	2.09	1.10	OK
X10	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	609	407	273	1211	2536	2.09	1.10	OK
X15	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	606	410	273	1211	2536	2.09	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	896	0	609	0	164	732	1216	1.66	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	1176	0	772	208	969	1463	1.51	1.10	OK
X5	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1323	1176	887	777	447	2051	2831	1.38	1.10	OK
X10	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1483	1176	992	772	474	2185	2831	1.29	1.10	OK
X15	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1483	1176	986	777	474	2185	2831	1.29	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	1483	0	992	0	267	1217	1463	1.20	1.10	OK

＜2SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	4531	0	588	0	443	108	481	1216	2.52	1.10	OK
X5	Y0	1.0	0.85	梁	3725	4531	896	588	655	441	266	1218	2536	2.08	1.10	OK
X10	Y0	1.0	0.85	梁	3725	4531	896	588	654	438	265	1219	2536	2.08	1.10	OK
X15	Y0	1.0	0.85	梁	3725	4531	896	588	650	441	265	1219	2536	2.08	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	4531	896	0	654	0	159	737	1216	1.64	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	4531	0	1323	0	940	228	1095	1548	1.41	1.10	OK
X5	Y7	1.0	0.85	梁	3725	4531	1470	1323	1065	945	487	2305	2949	1.27	1.10	OK
X10	Y7	1.0	0.85	梁	3725	4531	1630	1323	1177	938	513	2440	2949	1.20	1.10	OK
X15	Y7	1.0	0.85	梁	3725	4531	1630	1323	1170	945	513	2440	2949	1.20	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	4531	1630	0	1177	0	286	1345	1548	1.15	1.10	OK

＜1SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.4	0.85	柱	0	6000	0	1759	1587	0	529	543	956	1.76	1.10	OK
X5	Y0	0.7	0.85	柱	6000	6100	0	2232	2013	0	333	838	2147	2.56	1.10	OK
X10	Y0	0.7	0.85	柱	6100	6400	0	2245	2025	0	324	848	2064	2.43	1.10	OK
X15	Y0	0.7	0.85	柱	6400	6100	0	2185	1971	0	316	825	2147	2.60	1.10	OK
X21	Y0	0.4	0.85	柱	6100	0	0	2340	2111	0	692	727	956	1.31	1.10	OK
X0	Y7	0.4	0.85	柱	0	6000	0	1477	1332	0	444	456	956	2.09	1.10	OK
X5	Y7	0.7	0.85	柱	6000	6100	0	2284	2061	0	341	858	2147	2.50	1.10	OK
X10	Y7	0.7	0.85	柱	6100	6400	0	2339	2110	0	338	883	2064	2.33	1.10	OK
X15	Y7	0.7	0.85	柱	6400	6100	0	2304	2079	0	333	870	2147	2.46	1.10	OK
X21	Y7	0.4	0.85	柱	6100	0	0	2674	2412	0	791	831	956	1.14	1.10	OK

< X方向負加力 >

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
 保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

<RSL層>

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.4	0.85	梁	0	3725	602	0	0	357	192	410	624	1.52	1.10	OK
X5	Y0	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	260	356	331	712	1610	2.26	1.10	OK
X10	Y0	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	259	354	329	714	1610	2.25	1.10	OK
X15	Y0	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	257	356	329	714	1610	2.25	1.10	OK
X21	Y0	0.4	0.85	梁	0	3725	0	441	259	0	139	302	624	2.06	1.10	OK
X0	Y7	0.4	0.85	梁	0	3725	602	0	0	357	192	410	624	1.52	1.10	OK
X5	Y7	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	260	356	331	712	1610	2.26	1.10	OK
X10	Y7	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	259	354	329	714	1610	2.25	1.10	OK
X15	Y7	0.7	0.85	梁	0	3725	602	441	257	356	329	714	1610	2.25	1.10	OK
X21	Y7	0.4	0.85	梁	0	3725	0	441	259	0	139	302	624	2.06	1.10	OK

<4SL層>

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	896	0	0	565	152	744	1216	1.63	1.10	OK
X5	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	380	564	254	1230	2536	2.06	1.10	OK
X10	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	379	561	253	1231	2536	2.06	1.10	OK
X15	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	376	564	253	1231	2536	2.06	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	588	379	0	102	486	1216	2.50	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	1029	0	0	637	171	858	1216	1.41	1.10	OK
X5	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1189	882	537	735	342	1730	2536	1.46	1.10	OK
X10	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1189	882	542	731	342	1729	2536	1.46	1.10	OK
X15	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1189	882	538	735	342	1729	2536	1.46	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	882	542	0	146	736	1216	1.65	1.10	OK

<3SL層>

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	896	0	0	610	164	732	1216	1.66	1.10	OK
X5	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	411	609	274	1210	2536	2.09	1.10	OK
X10	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	410	606	273	1211	2536	2.09	1.10	OK
X15	Y0	1.0	0.85	梁	3725	3725	896	588	407	609	273	1211	2536	2.09	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	588	410	0	111	478	1216	2.54	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	1323	0	0	887	238	1085	1463	1.34	1.10	OK
X5	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1483	1176	772	992	474	2185	2831	1.29	1.10	OK
X10	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1483	1176	777	986	474	2185	2831	1.29	1.10	OK
X15	Y7	1.0	0.85	梁	3725	3725	1483	1176	772	992	474	2185	2831	1.29	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	1176	777	0	209	967	1463	1.51	1.10	OK

<2SL層>

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	4531	896	0	0	655	159	737	1216	1.64	1.10	OK
X5	Y0	1.0	0.85	梁	3725	4531	896	588	443	654	266	1218	2536	2.08	1.10	OK
X10	Y0	1.0	0.85	梁	3725	4531	896	588	441	650	265	1219	2536	2.08	1.10	OK
X15	Y0	1.0	0.85	梁	3725	4531	896	588	438	654	265	1219	2536	2.08	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	4531	0	588	441	0	107	481	1216	2.52	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	4531	1470	0	0	1065	258	1212	1548	1.27	1.10	OK
X5	Y7	1.0	0.85	梁	3725	4531	1630	1323	940	1177	513	2440	2949	1.20	1.10	OK
X10	Y7	1.0	0.85	梁	3725	4531	1630	1323	945	1170	513	2440	2949	1.20	1.10	OK
X15	Y7	1.0	0.85	梁	3725	4531	1630	1323	938	1177	513	2440	2949	1.20	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	4531	0	1323	945	0	229	1094	1548	1.41	1.10	OK

<1SL層>

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.4	0.85	柱	0	6000	0	2333	2104	0	702	720	956	1.32	1.10	OK
X5	Y0	0.7	0.85	柱	6000	6100	0	2169	1957	0	324	815	2147	2.63	1.10	OK
X10	Y0	0.7	0.85	柱	6100	6400	0	2199	1983	0	318	830	2064	2.48	1.10	OK
X15	Y0	0.7	0.85	柱	6400	6100	0	2250	2030	0	325	850	2147	2.52	1.10	OK
X21	Y0	0.4	0.85	柱	6100	0	0	1817	1639	0	538	565	956	1.69	1.10	OK
X0	Y7	0.4	0.85	柱	0	6000	0	2612	2356	0	786	806	956	1.18	1.10	OK
X5	Y7	0.7	0.85	柱	6000	6100	0	2364	2132	0	353	888	2147	2.41	1.10	OK
X10	Y7	0.7	0.85	柱	6100	6400	0	2293	2068	0	331	866	2064	2.38	1.10	OK

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X15	Y7	0.7	0.85	柱	6400	6100	0	2333	2105	0	337	881	2147	2.43	1.10	OK
X21	Y7	0.4	0.85	柱	6100	0	0	1485	1340	0	440	462	956	2.07	1.10	OK

＜Y方向正加力＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
 保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 24

＜RSL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.4	0.85	梁	0	3725	0	770	0	527	283	487	766	1.57	1.10	OK
X5	Y0	0.4	1.00	梁	0	3725	0	962	0	663	356	606	984	1.62	1.10	OK
X10	Y0	0.4	1.00	梁	0	3725	0	962	0	663	356	606	1000	1.64	1.10	OK
X15	Y0	0.4	1.00	梁	0	3725	0	962	0	663	356	606	1000	1.64	1.10	OK
X21	Y0	0.4	0.85	梁	0	3725	0	962	0	657	353	609	836	1.37	1.10	OK
X0	Y7	0.4	0.85	梁	0	3725	930	0	606	0	326	605	766	1.26	1.10	OK
X5	Y7	0.4	1.00	梁	0	3725	1283	0	836	0	449	835	984	1.17	1.10	OK
X10	Y7	0.4	1.00	梁	0	3725	1283	0	836	0	449	835	1000	1.19	1.10	OK
X15	Y7	0.4	1.00	梁	0	3725	1283	0	836	0	449	835	1000	1.19	1.10	OK
X21	Y7	0.4	0.85	梁	0	3725	1123	0	731	0	393	730	836	1.14	1.10	OK

＜4SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	962	0	706	190	773	1463	1.89	1.10	OK
X5	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	0	717	193	770	1721	2.23	1.10	OK
X10	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	0	723	194	768	1749	2.27	1.10	OK
X15	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	0	723	194	768	1749	2.27	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	1154	0	839	226	929	1463	1.57	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	1154	0	790	0	212	942	1463	1.55	1.10	OK
X5	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	1507	0	1019	0	274	1234	1721	1.39	1.10	OK
X10	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	1668	0	1131	0	304	1364	1749	1.28	1.10	OK
X15	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	1668	0	1131	0	304	1364	1749	1.28	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	1507	0	1025	0	275	1232	1463	1.18	1.10	OK

＜3SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	962	0	760	205	758	1463	1.93	1.10	OK
X5	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	0	773	208	755	1721	2.28	1.10	OK
X10	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	0	779	209	753	1749	2.32	1.10	OK
X15	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	0	779	209	753	1749	2.32	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	1539	0	1177	316	1223	1548	1.26	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	1347	0	972	0	261	1086	1463	1.34	1.10	OK
X5	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	1699	0	1217	0	327	1373	1721	1.25	1.10	OK
X10	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	1860	0	1338	0	359	1501	1749	1.16	1.10	OK
X15	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	1860	0	1338	0	359	1501	1749	1.16	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	1699	0	1250	0	336	1364	1548	1.13	1.10	OK

＜2SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	4531	0	1154	0	968	235	920	1548	1.68	1.10	OK
X5	Y0	0.7	1.00	梁	3725	4531	0	1154	0	975	237	918	1822	1.98	1.10	OK
X10	Y0	0.7	1.00	梁	3725	4531	0	1154	0	981	238	917	1822	1.98	1.10	OK
X15	Y0	0.7	1.00	梁	3725	4531	0	1154	0	981	238	917	1822	1.98	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	4531	0	1539	0	1273	309	1230	1734	1.40	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	4531	1539	0	1192	0	289	1250	1548	1.23	1.10	OK
X5	Y7	0.7	1.00	梁	3725	4531	1699	0	1320	0	320	1380	1822	1.32	1.10	OK
X10	Y7	0.7	1.00	梁	3725	4531	1860	0	1448	0	351	1509	1822	1.20	1.10	OK
X15	Y7	0.7	1.00	梁	3725	4531	1860	0	1448	0	351	1509	1822	1.20	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	4531	1892	0	1481	0	359	1533	1734	1.13	1.10	OK

＜1SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.4	0.85	柱	0	7800	0	1634	1489	0	382	553	956	1.73	1.10	OK
X5	Y0	0.4	1.00	柱	0	7800	0	1665	1518	0	390	563	1124	1.99	1.10	OK
X10	Y0	0.4	1.00	柱	0	7800	0	1635	1491	0	383	553	1124	2.03	1.10	OK
X15	Y0	0.4	1.00	柱	0	7800	0	1658	1511	0	388	561	1124	2.00	1.10	OK
X21	Y0	0.4	0.85	柱	0	7800	0	1415	1290	0	331	479	1027	2.14	1.10	OK
X0	Y7	0.4	0.85	柱	7800	0	0	2446	2230	0	572	827	956	1.15	1.10	OK
X5	Y7	0.4	1.00	柱	7800	0	0	2769	2525	0	648	936	1124	1.20	1.10	OK
X10	Y7	0.4	1.00	柱	7800	0	0	2774	2529	0	649	938	1124	1.19	1.10	OK
X15	Y7	0.4	1.00	柱	7800	0	0	2786	2540	0	652	942	1124	1.19	1.10	OK
X21	Y7	0.4	0.85	柱	7800	0	0	2697	2459	0	631	912	1027	1.12	1.10	OK

＜ Y方向負加力 ＞

Ds算定時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 50) 最終ステップ= 27
 保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X0-Y0 】(1/ 100) 最終ステップ= 25

＜RSL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.4	0.85	梁	0	3725	930	0	0	606	326	605	766	1.26	1.10	OK
X5	Y0	0.4	1.00	梁	0	3725	1283	0	0	836	449	835	984	1.17	1.10	OK
X10	Y0	0.4	1.00	梁	0	3725	1283	0	0	836	449	835	1000	1.19	1.10	OK
X15	Y0	0.4	1.00	梁	0	3725	1283	0	0	836	449	835	1000	1.19	1.10	OK
X21	Y0	0.4	0.85	梁	0	3725	1123	0	0	731	393	730	836	1.14	1.10	OK
X0	Y7	0.4	0.85	梁	0	3725	0	770	527	0	283	487	766	1.57	1.10	OK
X5	Y7	0.4	1.00	梁	0	3725	0	962	663	0	356	606	984	1.62	1.10	OK
X10	Y7	0.4	1.00	梁	0	3725	0	962	663	0	356	606	1000	1.64	1.10	OK
X15	Y7	0.4	1.00	梁	0	3725	0	962	663	0	356	606	1000	1.64	1.10	OK
X21	Y7	0.4	0.85	梁	0	3725	0	962	657	0	353	609	836	1.37	1.10	OK

＜4SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	1315	0	0	903	243	1073	1463	1.36	1.10	OK
X5	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	1668	0	0	1131	304	1364	1721	1.26	1.10	OK
X10	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	1668	0	0	1131	304	1364	1749	1.28	1.10	OK
X15	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	1668	0	0	1131	304	1364	1749	1.28	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	1507	0	0	1019	274	1234	1463	1.18	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	962	711	0	191	771	1463	1.89	1.10	OK
X5	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	723	0	194	768	1721	2.24	1.10	OK
X10	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	723	0	194	768	1749	2.27	1.10	OK
X15	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	723	0	194	768	1749	2.27	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	962	717	0	193	770	1463	1.90	1.10	OK

＜3SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	1507	0	0	1092	294	1214	1463	1.20	1.10	OK
X5	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	1860	0	0	1338	359	1501	1721	1.14	1.10	OK
X10	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	1860	0	0	1338	359	1501	1749	1.16	1.10	OK
X15	Y0	0.7	1.00	梁	3725	3725	1860	0	0	1338	359	1501	1749	1.16	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	3725	1699	0	0	1250	336	1364	1548	1.13	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	962	766	0	206	756	1463	1.93	1.10	OK
X5	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	779	0	209	753	1721	2.28	1.10	OK
X10	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	779	0	209	753	1749	2.32	1.10	OK
X15	Y7	0.7	1.00	梁	3725	3725	0	962	779	0	209	753	1749	2.32	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	3725	0	1539	1177	0	316	1223	1548	1.26	1.10	OK

＜2SL層＞

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.7	0.85	梁	3725	4531	1699	0	0	1320	320	1380	1548	1.12	1.10	OK
X5	Y0	0.7	1.00	梁	3725	4531	1860	0	0	1448	351	1509	1822	1.20	1.10	OK
X10	Y0	0.7	1.00	梁	3725	4531	1860	0	0	1448	351	1509	1822	1.20	1.10	OK
X15	Y0	0.7	1.00	梁	3725	4531	1860	0	0	1448	351	1509	1822	1.20	1.10	OK
X21	Y0	0.7	0.85	梁	3725	4531	1892	0	0	1481	359	1533	1734	1.13	1.10	OK
X0	Y7	0.7	0.85	梁	3725	4531	0	1154	975	0	237	918	1548	1.68	1.10	OK
X5	Y7	0.7	1.00	梁	3725	4531	0	1154	981	0	238	917	1822	1.98	1.10	OK
X10	Y7	0.7	1.00	梁	3725	4531	0	1154	981	0	238	917	1822	1.98	1.10	OK

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X15	Y7	0.7	1.00	梁	3725	4531	0	1154	981	0	238	917	1822	1.98	1.10	OK
X21	Y7	0.7	0.85	梁	3725	4531	0	1539	1273	0	309	1230	1734	1.40	1.10	OK

<1SL層>

X軸	Y軸	κ	ϕ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu kN	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X0	Y0	0.4	0.85	柱	0	7800	0	2454	2237	0	574	830	956	1.15	1.10	OK
X5	Y0	0.4	1.00	柱	0	7800	0	2683	2446	0	628	907	1124	1.23	1.10	OK
X10	Y0	0.4	1.00	柱	0	7800	0	2697	2459	0	631	912	1124	1.23	1.10	OK
X15	Y0	0.4	1.00	柱	0	7800	0	2696	2458	0	631	912	1124	1.23	1.10	OK
X21	Y0	0.4	0.85	柱	0	7800	0	2647	2413	0	619	895	1027	1.14	1.10	OK
X0	Y7	0.4	0.85	柱	7800	0	0	1621	1478	0	379	548	956	1.74	1.10	OK
X5	Y7	0.4	1.00	柱	7800	0	0	1787	1629	0	418	604	1124	1.86	1.10	OK
X10	Y7	0.4	1.00	柱	7800	0	0	1761	1605	0	412	596	1124	1.88	1.10	OK
X15	Y7	0.4	1.00	柱	7800	0	0	1788	1630	0	418	605	1124	1.86	1.10	OK
X21	Y7	0.4	0.85	柱	7800	0	0	1459	1330	0	341	494	1027	2.08	1.10	OK

11. 6. 6 層の耐力比(冷間成形角形鋼管)

該当するデータはありません。

11. 6. 7 柱脚の検定

該当するデータはありません。

§ 12 基礎・地盤

12.1 基礎・くい

12.1.1 基本事項

- ・基礎を考慮する。
- ・基礎形式：既製杭基礎
- ・検討項目
 - 杭の水平抵抗と断面算定
 - 偏心および杭頭曲げによる基礎梁応力計算
 - 支持力度の検定（支持力を自動計算する）
- ・地盤データは支点ごとに指定する。（地盤符号を使用）
- ・基礎自重は土とコンクリートの平均単位重量（平均単位重量：20.0 kN/m3）による。
- ・基礎梁荷重の扱い
 - 通常の梁と同様に扱う
 - ※ 布基礎・べた基礎が取り付く梁は、通常の梁と同様に扱います。
- ・偏心基礎における杭の施工誤差は100mmとする。
- ・基礎梁モデルの振り剛性を考慮しない。
- ・偏心基礎の梁端部モーメントの補正をする。

12.1.2 使用材料

(1) 基礎フーチング

材料：コンクリートまたは鉄筋の材料名
() 内にはコンクリートの種類 または 使用鉄筋径を表示します。

材料	Fc または F値 N/mm2	長期許容応力度			短期許容応力度				
		圧縮	引張	せん断	圧縮	引張	せん断	付着 (fb)	
		N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	上端筋	その他
Fc24 (普通)	24	8.0		0.73	16.0		1.10	1.20	1.50
SD295A (D13)	295	195	195	195	295	295	295		
SD345 (D19)	345	215	215	195	345	345	345		

(3) PHC杭

- ・仕様識別名 PHC杭
- ・タイプ PHC杭
- ・コメント 代表メーカーの製品の平均値

コンクリート		PC鋼棒	
・ヤング係数 [kN/mm2]	40.0	・ヤング係数 [kN/mm2]	200.0
・圧縮破壊ひずみ	0.0025	・引張強度 [N/mm2]	1420.0
		・降伏点応力度 [N/mm2]	1275.0
		・破断ひずみ	0.0200

種別	Fc N/mm2	σe N/mm2	短期fc N/mm2	短期fb N/mm2	短期σd N/mm2
A種	80.0	4.0	44.0	2.0	1.8
C種	85.0	10.0	48.0	5.0	1.8

径	肉厚 mm	種別	Ae cm2	Ie cm4
800	110	A種	2446	1495000
		C種	2562	1561000

12.1.3 断面リスト

(6) 独立杭基礎

配置タイプ：杭が2本以上の場合に表示します。隅切りがある場合は、“隅切”と表示します。
杭間隔：負値は杭径の倍率となります。
へりあき：正値は有効へりあき、負値は杭径の倍率となります。
Df：根入れ深さ(基礎自重計算用) 0は自動計算を表します。

符号	杭 本数-符号	コンクリート								配筋					
		杭間隔		へりあき		せい mm	Df mm	材料	埋込長 mm	X方向			Y方向		
		Px mm	Py mm	Ex mm	Ey mm					本数-径	材料	dt mm	本数-径	材料	dt mm
F1	1-P1			-1.25	-1.25	1200	1900	Fc24	100	10-D13	SD295A	100	10-D13	SD295A	100
F2	1-P1			-1.25	-1.25	1200	1900	Fc24	100	10-D19	SD345	100	20-D19	SD345	100

(9) 既製杭

符号	部位	種類	杭径・杭種/鋼管厚 mm	杭長 m	杭解析長 m
P1	上杭	PHC杭	φ800 C種	6.00	20.900
	中杭	PHC杭	φ800 A種	0.00	

(10) 既製杭設計支持力

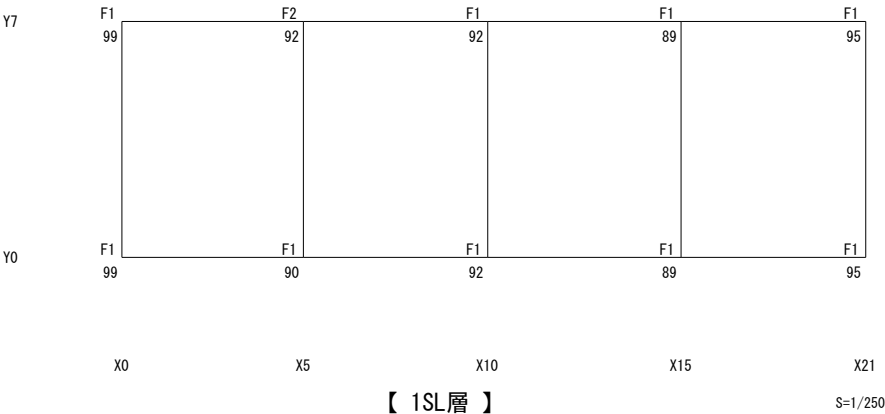
支持力：長期設計支持力 0：長期・短期とも計算しない、-1：長期・短期とも自動計算 を表します。
短期設計支持力 0：長期設計支持力の2倍 を表します。
引き抜き力：長期設計引き抜き力 0：長期・短期とも計算しない、-1：長期・短期とも自動計算 を表します。
短期設計引き抜き力 0：長期設計引き抜き力の2倍 を表します。
杭全長：杭天端～杭先端の長さ
継手数：杭の継手箇所数
低減率 中間層：中間層等に支持する場合の低減率
設計指針が東京または神奈川の場合で、かつ、杭工法が打込みまたは埋込み（セメントミルク工法）の場合に有効です。
単杭：単杭による低減率
設計指針が東京または神奈川の場合で、かつ、杭工法が打込みの場合に有効です。
短杭：短杭による低減率
設計指針が東京の場合で、かつ、杭工法が打込みの場合に有効です。
設計指針が東京または神奈川の場合で、かつ、杭工法が埋込み（セメントミルク工法）の場合に有効です。
任意：その他任意の低減率
根固め部 径：根固め部の径 設計指針が学会2019の場合で、かつ、
上端位置：杭先端位置から根固め部上端位置までの距離 杭工法が埋込み（プレボーリング）または
先端位置：杭先端位置から根固め部先端位置までの距離 埋込み（中掘り）の場合に有効です。
負の摩擦力 圧密層下面までの深度(La)：地表面（地盤データの基点）から圧密層下面までの深さ
群杭効果 杭本数：群杭効果を考慮した負の摩擦力の計算に用いる杭本数
間隔：群杭効果を考慮した負の摩擦力の計算に用いる杭間隔
負値の場合は杭径の倍率となります。
支持力：負の摩擦力を考慮した長期許容支持力 0：計算しない、-1：自動計算 を表します。
支持力、引き抜き力は、支持力の検定をする場合に表示します。ただし、短期は、長期を直接入力した場合に表示します。
杭全長、継手数、低減率、根固め部は、支持力を自動計算する場合に表示します。
負の摩擦力は、負の摩擦力を考慮する場合に表示します。

符号	支持力		引き抜き力		杭全長 m	継手数	低減率			
	長期	短期	長期	短期			中間層	単杭	短杭	任意
	kN	kN	kN	kN			%	%	%	%
P1	-1		-1		21.000	1				

12.1.4 基礎自重 <見上げ> [S=自動スケール]

【記号説明】

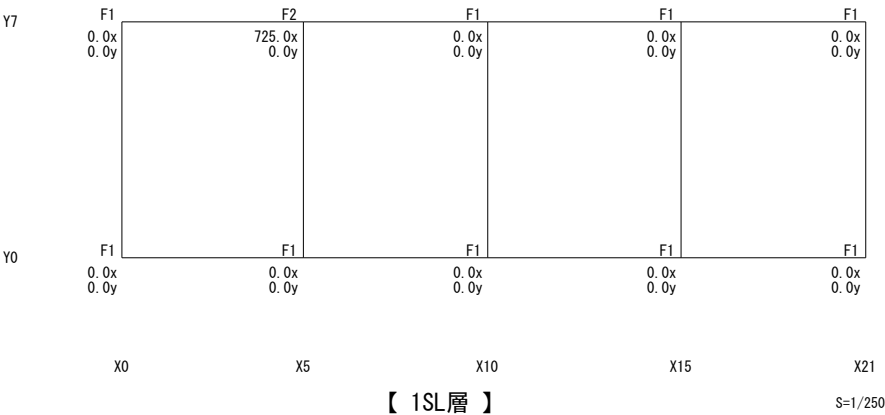
基礎符号
基礎フーチングの重量 [kN]
フーチングと重複する部分の基礎梁自重を除きます。
直接入力した場合はその値を出力します



12.1.5 偏心距離 <見上げ> [S=自動スケール]

【記号説明】

基礎符号
x : 柱心と基礎重心のX方向距離 (杭基礎の場合は施工誤差を考慮した値です。) [mm]
y : 柱心と基礎重心のY方向距離 (杭基礎の場合は施工誤差を考慮した値です。) [mm]



12.1.6 杭の水平抵抗

- 杭の水平抵抗と断面算定
- 各層水平力の分担は、同一層とする。
 - 杭の水平抵抗の計算を行う。(基礎部分の水平震度kは0.100)
 - 基礎スラブ根入れによる水平力の低減：無視
 - すべての支点の杭頭固定度 αr は、1.000(固定)とする。
 - すべての支点の杭先端の状態をピンにする。
 - 杭の設計応力割り増し。
 - 曲げモーメントの割増率：1.00、せん断力の割増率：1.50
 - 杭頭モーメントの低減率：1.00
 - 杭頭モーメントを基礎梁へ考慮する際に、杭頭－基礎梁心の(Q・h)増分を考慮する。
 - 杭反力計算におけるフーチングでの杭頭曲げの考慮は、基礎梁応力結果の支点応力による。

- kh分布と算定方法
- ・khの分布を一定とし、N値より算出する。
 - ・液状化によるkhの低減はしない。
 - ・N値、Eoによるkhの算定式 $kh = 80 \times Eo \times B^{-3/4}$ B：無次元化杭径（杭径をcmで表した無次元数値）
 - ・群杭の影響は考慮しない。
 - ・khは線形とする。

12. 1. 6. 3 杭のkh分布

- Eo

変形係数

直接入力した場合は数値の横に”*”を表示します。
- β

khの低減率
- α

kh算定式の定数（ $kh = \alpha Eo B^{-3/4}$ ）
- ξ

khに群杭の影響を考慮する係数

群杭の影響を考慮した場合に表示します。
- kho

水平地盤反力係数の初期値

khの非線形を考慮した場合に表示します。
- y

地盤バネの変形量（杭と地盤の水平変位の差）

khの非線形を考慮した場合に表示します。
- kh

水平地盤反力係数
- $\sigma z'$

有効上載圧
- ϕ

砂質土の内部摩擦角
- cu

粘性土の非排水せん断強度
- py

塑性水平地盤反力度

$\sigma z'$ 、 ϕ 、cu、pyは塑性水平地盤反力度を考慮した場合に表示します。

杭符号 < P1 >

地盤符号 < G1 >

深度[m] (基礎底から)	N値	Eo	β	α	kh kN/m3
0.00 ~ 5.90	5.0	3500	1.000	80	10468
5.90 ~ 20.90	5.0	3500	1.000	80	10468

12. 1. 6. 4 杭の水平時応力

- 上階せん断力

基礎直上階の水平せん断力

直接入力した場合は数値の横に “*” を表示します。
- 基礎重量

基礎部分の地震用重量 基礎自重を含みます。

直接入力した場合は数値の横に “*” を表示します。
- 水平震度

基礎部分の水平震度
- H

地上部分の建物高さ
- Df

根入れ深さ Df<2mの場合は水平力の低減は行いません。
- $1 - \alpha$

低減率 α ：基礎スラブ根入れに部分の水平力分担率

$\alpha = 1 - 0.2 \cdot (\sqrt{H} / (Df^{1/4}))$ かつ 0.7以下
- 杭水平力

杭の負担水平力、低減率（ $1 - \alpha$ ）を考慮した値です。

直接入力した場合は数値の横に “*” を表示します。

方向	上階せん断力 kN	基礎重量 kN	水平震度	H m	Df m	$1 - \alpha$	杭水平力 kN
X加力	2316.5	5630.6	0.100				2879.5
Y加力	2316.5	5630.6	0.100				2879.5

- αr

杭頭の固定度

負値の場合は、回転バネ剛性となります。
- 先端

杭先端の状態
- 杭解析長

基礎底から支持層までの長さ
- E

ヤング係数
- I

断面2次モーメント
- kh

水平地盤反力係数
- $1/\beta$

杭の水平抵抗に支配的な影響を与える深さ

βL ：3.0以上ならば長杭、3.0未満ならば短杭
- M

最大曲げモーメント
- Q

最大せん断力

本数には、群杭の影響および塑性水平地盤反力度を考慮した場合、前方杭または後方杭の割合が掛かります。
杭長(部位)、杭径、E、I、M、Qは各部位の値を表示します。
場所打ち杭の場合は上から順に杭頭部、杭中間部、杭拡底部の値です。
既製杭の場合は上から順に上杭、中杭、下杭の値です。
杭先端の状態は、地盤の水平変位を考慮した場合水平方向を自由とします。
kh、 $1/\beta$ 、 βL は、khが一定でない場合、杭頭位置の値を表示します。

< X加力 >

杭符号	地盤 符号	本数	αr -kNm/rad	先端	杭解析長 m	杭長 部位ごと m	杭径 mm	E kN/mm2	I $cm^4 \times 10^4$	kh kN/m3	$1/\beta$ m	βL	杭頭変位 mm	M kNm/本	Q kN/本
P1	G1	10	固定	ピン	20.900	5.900 15.000	800 800	40.0 40.0	145.52 145.52	10468	4.084	5.118	8.43	588.0 120.5	288.0 19.3

＜ Y加力 ＞

杭符号	地盤 符号	本数	αr -kNm/rad	先端	杭解析長 m	杭長 部位ごと m	杭径 mm	E kN/mm2	I cm4 × 10 ⁴	kh kN/m3	1/β m	β L	杭頭変位 mm	M kNm/本	Q kN/本
P1	G1	10	固定	ピン	20.900	5.900 15.000	800 800	40.0 40.0	145.52 145.52	10468	4.084	5.118	8.43	588.0 120.5	288.0 19.3

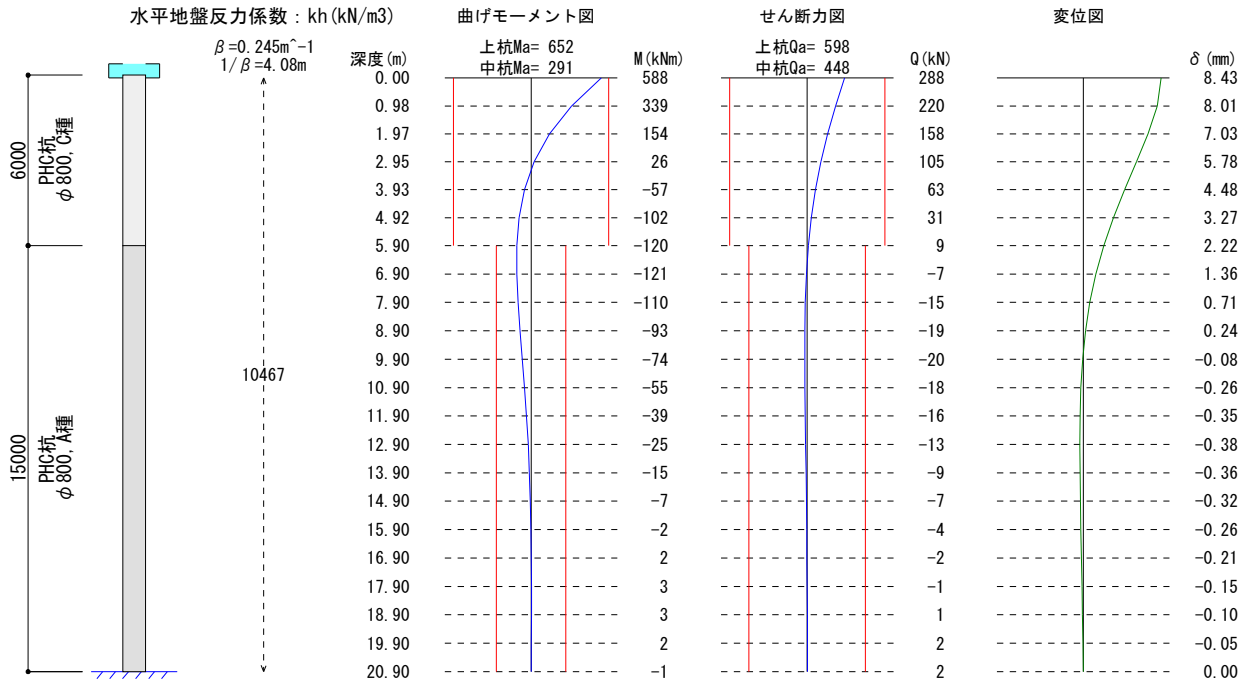
12. 1. 6. 5 杭応力図・変位図

杭符号 : P1
支点位置 : X21 - Y7

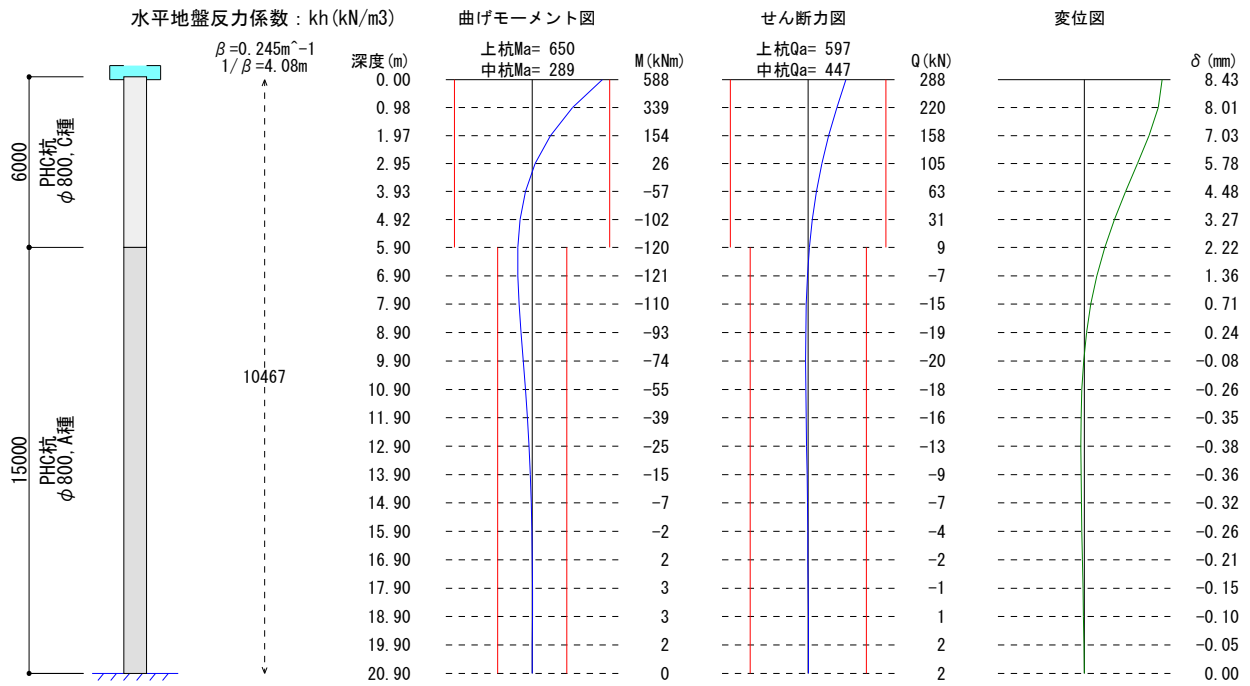
杭頭固定度 : 1.000
杭先端の状態 : ピン

決定ケース 曲げ : L-Ex
軸力 (kN) : 435

せん断 : L-Ex
435

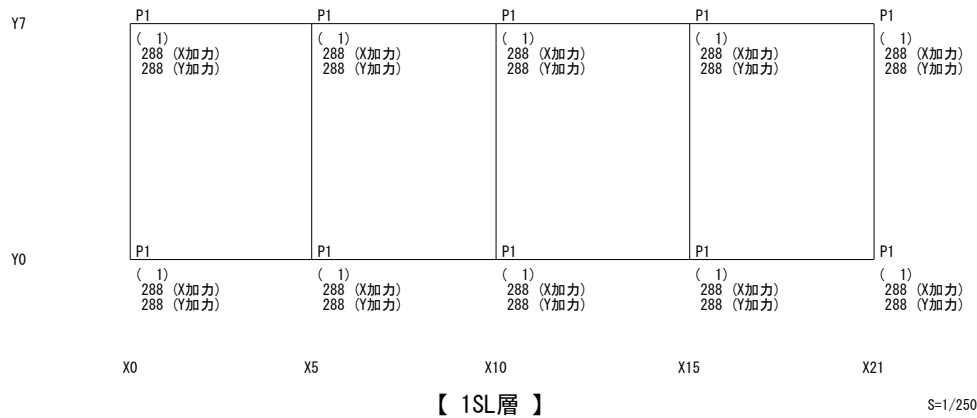


杭符号 : P1 杭頭固定度 : 1.000 決定ケース 曲げ : L+Ey せん断 : L+Ey
支点位置 : X21 - Y0 杭先端の状態 : ピン 軸力 (kN) : 421 421



12.1.6.6 杭の水平力分担図 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

【記号説明】
杭符号
(本数)
負担水平力 X加力 [kN]
負担水平力 Y加力 [kN]
※支点毎の合計値です。
※水平力の作用角度で指定した方向の値です。



12. 1. 6. 7 基礎梁への曲げ戻し応力図

<見上げ>

[S=自動スケール]

【記号説明】

- 杭符号
- 杭頭から基礎梁心までの距離 [mm]
- 杭頭モーメント(支点ごとの合計) [kNm]

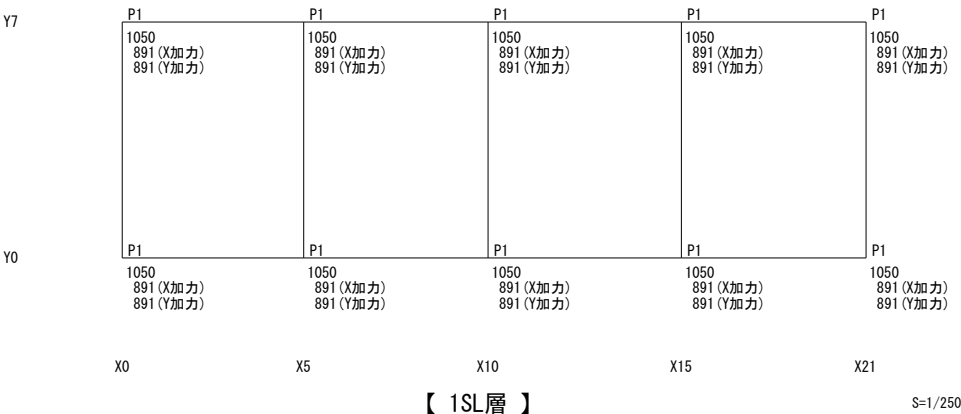
杭頭モーメントによる基礎梁への曲げ戻し応力です。

杭頭から基礎梁心までの距離による増分 (Q・h) および杭頭モーメントの低減率を考慮した値です。

水平力の作用角度で指定した方向の曲げモーメントを示します。

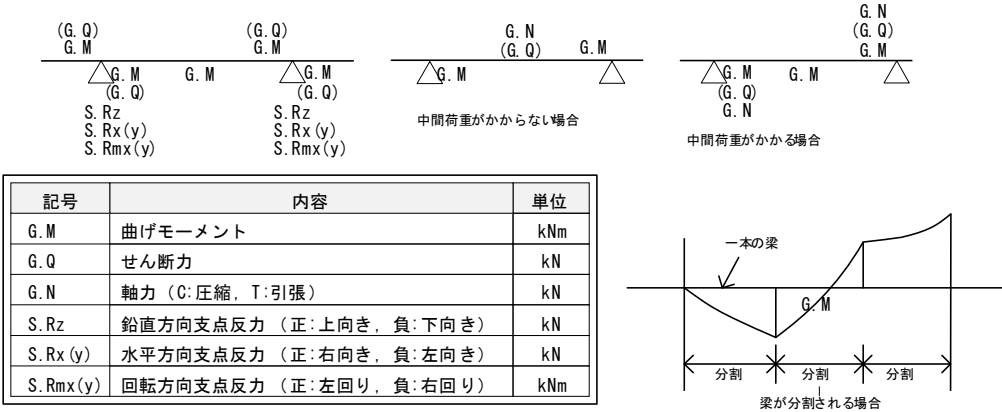
杭頭モーメントや杭頭から基礎梁心までの距離を直接入力した場合は、値の横に”*”を表示します。

()内の記号は水平力の方向を表します。



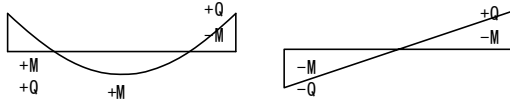
12.1.7 基礎梁応力図 [S=自動スケール]

【凡例】

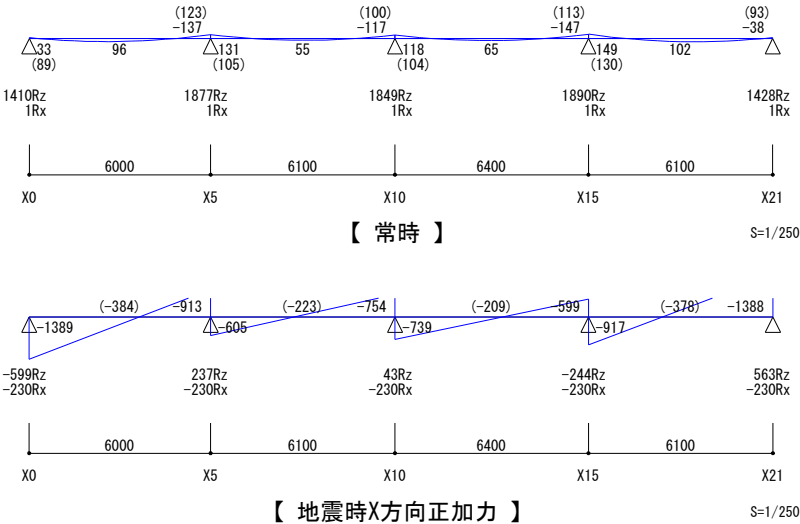


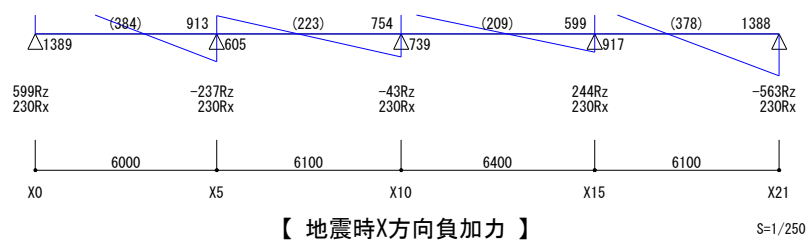
- ※ 出力する応力には、初期応力を含みません。
- ※ 端部の応力は、節点位置の値です。
- ※ 0となる応力は出力しません。
- ※ 梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。左端の応力を出力します。
- ※ K形ブレースや相持ち梁により梁が分割された場合、分割位置の曲げモーメントのうち 最大となる曲げモーメントを、中央に出力します。
- ※ モーメントの 向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

・ 応力の符号

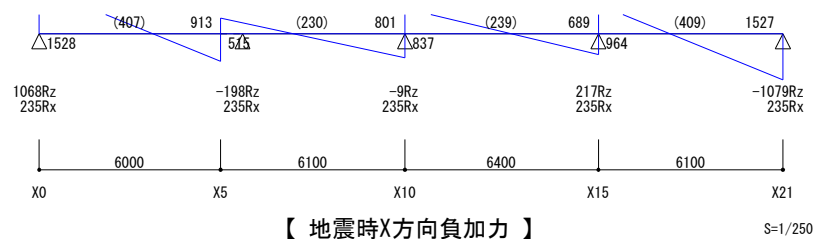
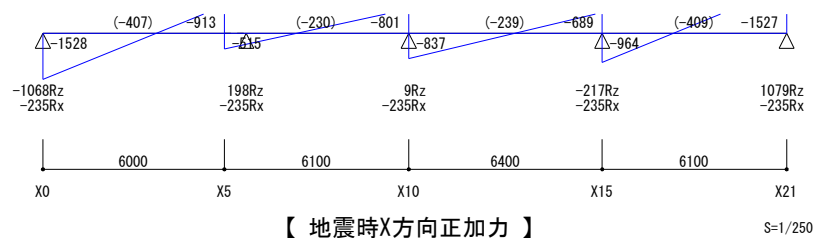
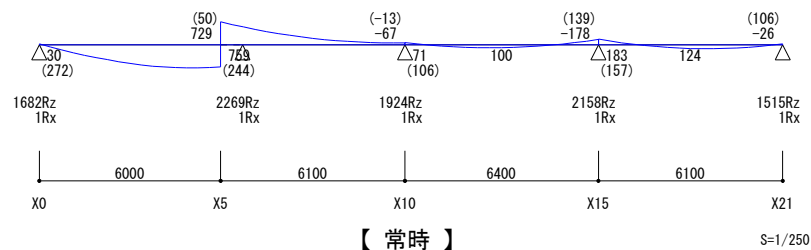


< Y0フレーム >

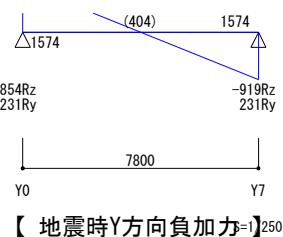
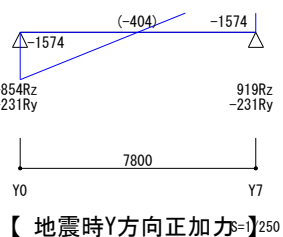
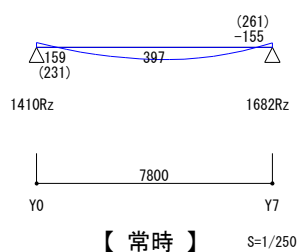




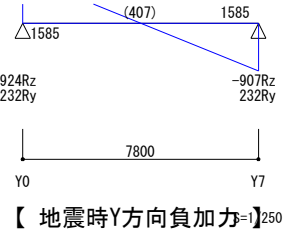
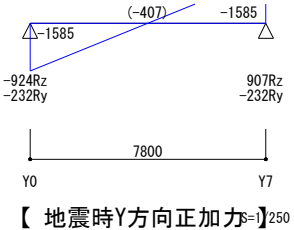
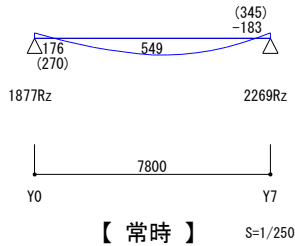
< Y7フレーム >



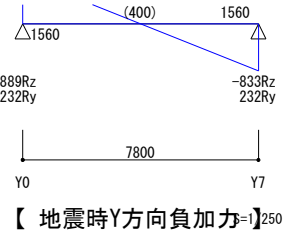
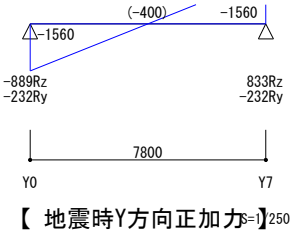
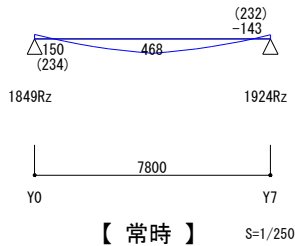
< X0フレーム >



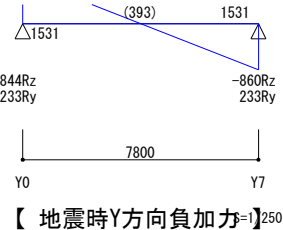
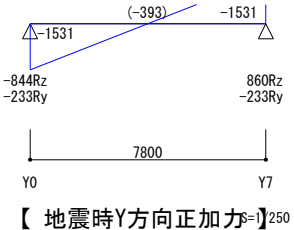
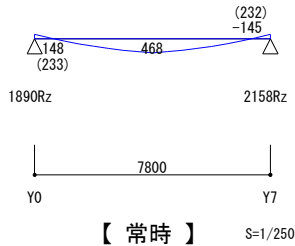
＜ X5フレーム ＞



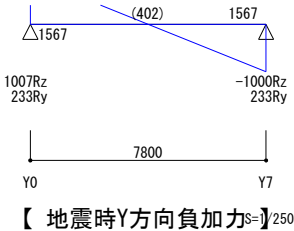
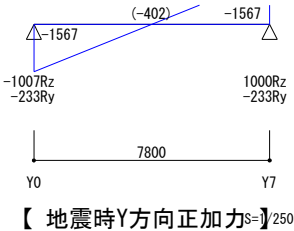
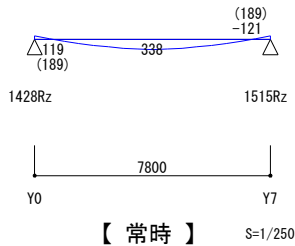
＜ X10フレーム ＞



＜ X15フレーム ＞



＜ X21フレーム ＞



12.1.9 基礎梁応力表

分割No. : 腰折れ、梁の平行移動、K形ブレースなどにより分割された各材を表すNo.
 梁の場合は左端から右端へ、柱の場合は柱脚から柱頭へ1から順に番号を振ります。

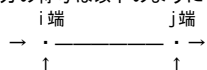
タイプ : 応力の内訳を表します。

上部 : 上部からの荷重による応力 偏心 : 基礎の偏心モーメント
 杭頭M : 杭頭モーメントによる応力 接地圧 : 接地圧による応力

M : 曲げモーメント N : 軸力
 Q : せん断 T : 振りモーメント

初期応力は含みません。
 端部の応力は、節点位置の値です。

応力の符号は以下のように表します。



せん断力、軸力は、矢印の方向を正とします。曲げモーメントは反時計回りを正とします。
 左端をi端、右端をj端とします。中央の曲げモーメントは下端引張を正とします。
 振りモーメントは、i端からj端に向かい時計回りを正とします。

< Y0フレーム >

< 常時 >

層	軸一軸		符号	分割No.	部材長mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	X0	X5	1G1A	1	6000	上部	32.4	95.1	-136.4	88.2	122.9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X5	X10	1G1	1	6100	上部	130.7	54.8	-116.2	104.4	99.6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X10	X15	1G1	1	6400	上部	117.5	65.0	-146.9	103.5	112.7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X15	X21	1G1A	1	6100	上部	148.7	101.4	-37.2	129.6	93.0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

< 地震時X方向正加力 >

層	軸一軸		符号	分割No.	部材長mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	X0	X5	1G1A	1	6000	上部	-498.2	66.6	-365.1	-143.9	143.9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-890.3	171.3	-547.9	-239.7	239.7	0.0	0.0
	X5	X10	1G1	1	6100	上部	-262.3	-20.9	-304.0	-92.9	92.9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-342.5	-53.6	-449.6	-129.9	129.9	0.0	0.0
	X10	X15	1G1	1	6400	上部	-298.2	19.7	-258.9	-87.1	87.1	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-440.8	50.7	-339.4	-121.9	121.9	0.0	0.0
	X15	X21	1G1A	1	6100	上部	-365.5	-65.8	-497.1	-141.4	141.4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-550.9	-169.7	-890.3	-236.3	236.3	0.0	0.0

< 地震時X方向負加力 >

層	軸一軸		符号	分割No.	部材長mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	X0	X5	1G1A	1	6000	上部	498.2	-66.6	365.1	143.9	-143.9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	890.3	-171.3	547.9	239.7	-239.7	0.0	0.0
	X5	X10	1G1	1	6100	上部	262.3	20.9	304.0	92.9	-92.9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	342.5	53.6	449.6	129.9	-129.9	0.0	0.0
	X10	X15	1G1	1	6400	上部	298.2	-19.7	258.9	87.1	-87.1	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	440.8	-50.7	339.4	121.9	-121.9	0.0	0.0
	X15	X21	1G1A	1	6100	上部	365.5	65.8	497.1	141.4	-141.4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	550.9	169.7	890.3	236.3	-236.3	0.0	0.0

< Y7フレーム >

< 常時 >

層	軸一軸		符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	X0	X5	1G2A	1	6000	上部 偏心	29.1 0.0	162.2 456.8	-185.1 913.6	119.1 152.3	201.4 -152.3	0.0 0.0	0.0 0.0
	X5	X10	1G2C	1	6100	上部 偏心	180.1 578.9	48.3 -259.1	-127.2 60.8	124.2 119.0	107.0 -119.0	0.0 0.0	0.0 0.0
	X10	X15	1G2	1	6400	上部 偏心	131.1 -60.8	74.6 25.2	-166.8 -10.6	116.5 -11.2	127.6 11.2	0.0 0.0	0.0 0.0
	X15	X21	1G2B	1	6100	上部 偏心	172.1 10.6	128.3 -5.3	-26.0 0.0	155.0 1.8	107.1 -1.8	0.0 0.0	0.0 0.0

< 地震時X方向正加力 >

層	軸一軸		符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	X0	X5	1G2A	1	6000	上部	-637.5	101.2	-435.2	-178.8	178.8	0.0	0.0
						偏心	0.0	17.3	34.5	5.8	-5.8	0.0	0.0
						杭頭M	-890.3	189.5	-511.4	-233.7	233.7	0.0	0.0
	X5	X10	1G2C	1	6100	上部	-327.2	-24.5	-376.1	-115.3	115.3	0.0	0.0
						偏心	21.9	-9.8	2.3	4.5	-4.5	0.0	0.0
						杭頭M	-209.6	-108.8	-427.1	-118.5	118.5	0.0	0.0
	X10	X15	1G2	1	6400	上部	-370.7	23.1	-324.7	-108.7	108.7	0.0	0.0
						偏心	-2.3	1.0	-0.4	-0.5	0.5	0.0	0.0
						杭頭M	-463.2	50.1	-363.0	-129.1	129.1	0.0	0.0
	X15	X21	1G2B	1	6100	上部	-436.3	-100.0	-636.1	-175.8	175.8	0.0	0.0
						偏心	0.4	-0.2	0.0	0.1	-0.1	0.0	0.0
						杭頭M	-527.3	-181.5	-890.3	-232.4	232.4	0.0	0.0

< 地震時X方向負加力 >

層	軸一軸		符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	X0	X5	1G2A	1	6000	上部	637.5	-101.2	435.2	178.8	-178.8	0.0	0.0
						偏心	0.0	-17.3	-34.5	-5.8	5.8	0.0	0.0
						杭頭M	890.3	-189.5	511.4	233.7	-233.7	0.0	0.0
	X5	X10	1G2C	1	6100	上部	327.2	24.5	376.1	115.3	-115.3	0.0	0.0
						偏心	-21.9	9.8	-2.3	-4.5	4.5	0.0	0.0
						杭頭M	209.6	108.8	427.1	118.5	-118.5	0.0	0.0
	X10	X15	1G2	1	6400	上部	370.7	-23.1	324.7	108.7	-108.7	0.0	0.0
						偏心	2.3	-1.0	0.4	0.5	-0.5	0.0	0.0
						杭頭M	463.2	-50.1	363.0	129.1	-129.1	0.0	0.0
	X15	X21	1G2B	1	6100	上部	436.3	100.0	636.1	175.8	-175.8	0.0	0.0
						偏心	-0.4	0.2	0.0	-0.1	0.1	0.0	0.0
						杭頭M	527.3	181.5	890.3	232.4	-232.4	0.0	0.0

< X0フレーム >

< 常時 >

層	軸一軸		符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G11	1	7800	上部 偏心	158.3 0.0	396.8 0.0	-154.4 0.0	231.0 0.0	260.1 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0

< 地震時Y方向正加力 >

層	軸一軸		符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G11	1	7800	上部	-683.8	0.0	-683.8	-175.4	175.4	0.0	0.0
						偏心	0.1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-890.3	0.0	-890.3	-228.3	228.3	0.0	0.0

< 地震時Y方向負加力 >

層	軸一軸		符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G11	1	7800	上部	683.8	0.0	683.8	175.4	-175.4	0.0	0.0
						偏心	-0.1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	890.3	0.0	890.3	228.3	-228.3	0.0	0.0

< X5フレーム >

< 常時 >

層	軸一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G12	1	7800	上部 偏心	175.2 0.0	548.1 0.0	-182.8 0.0	269.2 0.0	344.6 0.0	0.0 0.0

< 地震時Y方向正加力 >

層	軸一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G12	1	7800	上部 偏心 杭頭M	-694.1 0.0 -890.3	0.0 0.0 0.0	-694.1 0.0 -890.3	-178.0 0.0 228.3	178.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

< 地震時Y方向負加力 >

層	軸一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G12	1	7800	上部 偏心 杭頭M	694.1 0.0 890.3	0.0 0.0 0.0	694.1 0.0 890.3	178.0 0.0 -228.3	-178.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

< X10フレーム >

< 常時 >

層	軸一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G12	1	7800	上部 偏心	150.0 0.0	467.4 0.0	-142.4 0.0	233.1 0.0	231.2 0.0	0.0 0.0

< 地震時Y方向正加力 >

層	軸一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G12	1	7800	上部 偏心 杭頭M	-669.2 0.1 -890.3	0.0 0.0 0.0	-669.2 0.1 -890.3	-171.6 0.0 228.3	171.6 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

< 地震時Y方向負加力 >

層	軸一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G12	1	7800	上部 偏心 杭頭M	669.2 -0.1 890.3	0.0 0.0 0.0	669.2 -0.1 890.3	171.6 0.0 -228.3	-171.6 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

< X15フレーム >

< 常時 >

層	軸一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G12	1	7800	上部 偏心	147.8 0.0	467.4 0.0	-144.6 0.0	232.6 0.0	231.7 0.0	0.0 0.0

< 地震時Y方向正加力 >

層	軸一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G12	1	7800	上部 偏心 杭頭M	-640.5 0.0 -890.3	0.0 0.0 0.0	-640.5 0.0 -890.3	-164.3 0.0 228.3	164.3 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

< 地震時Y方向負加力 >

層	軸一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G12	1	7800	上部 偏心 杭頭M	640.5 0.0 890.3	0.0 0.0 0.0	640.5 0.0 890.3	164.3 0.0 -228.3	-164.3 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

＜ X21フレーム ＞

＜ 常時 ＞

層	軸一軸		符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G13	1	7800	上部 偏心	118.9 0.0	338.0 0.0	-120.1 0.0	188.6 0.0	188.9 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0

＜ 地震時Y方向正加力 ＞

層	軸一軸		符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G13	1	7800	上部 偏心 杭頭M	-676.2 0.0 -890.3	0.0 0.0 0.0	-676.2 0.0 -890.3	-173.4 0.0 -228.3	173.4 0.0 228.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

＜ 地震時Y方向負加力 ＞

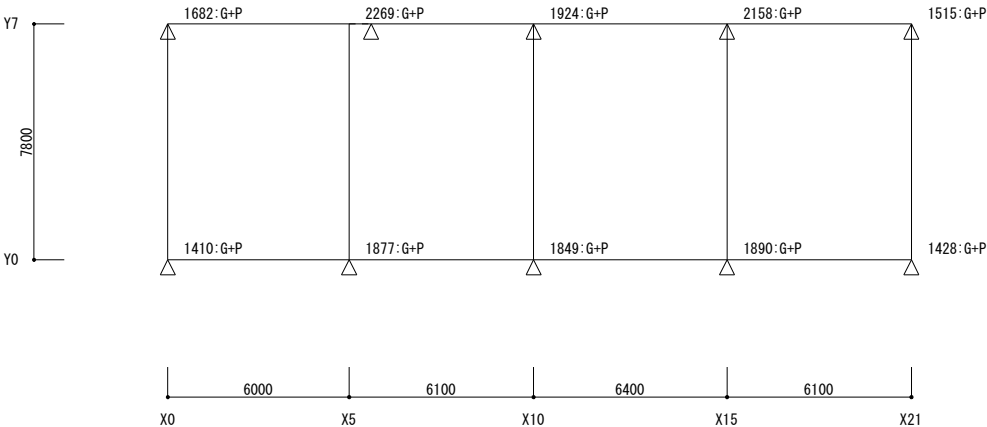
層	軸一軸		符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T kNm	右端T kNm
1SL	Y0	Y7	1G13	1	7800	上部 偏心 杭頭M	676.2 0.0 890.3	0.0 0.0 0.0	676.2 0.0 890.3	173.4 0.0 228.3	-173.4 0.0 -228.3	0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0

12.1.10 基礎反力図 ＜見上げ＞ [S=自動スケール]

【記号説明】

鉛直反力[kN]

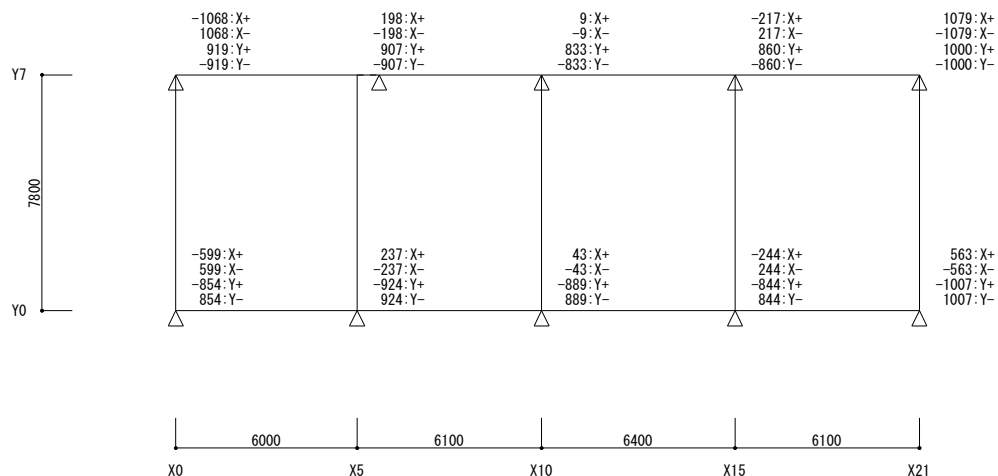
＜ 鉛直荷重時 ＞



【 1SL層 】

S=1/250

< 地震荷重時 >



【 1SL層 】

S=1/250

12.1.11 基礎反力表

Rz : 鉛直反力 Mx : y軸まわりの回転反力 θX : y軸まわりの回転変位My : x軸まわりの回転反力 θY : x軸まわりの回転変位

< 常時 >

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz kN	Mx kNm	My kNm	θX rad	θY rad
1SL	X0	Y0	上部	1410.0	0.0	0.0	-0.00002	-0.00010
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X5	Y0	上部	1876.4	0.0	0.0	0.00000	-0.00012
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	-0.00001
	X10	Y0	上部	1848.3	0.0	0.0	0.00000	-0.00009
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X15	Y0	上部	1890.0	0.0	0.0	0.00000	-0.00010
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X21	Y0	上部	1427.6	0.0	0.0	0.00002	-0.00007
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X0	Y7	上部	1529.6	0.0	0.0	-0.00001	0.00011
			偏心	152.3	0.0	0.0	-0.00005	0.00000
	X5	Y7	上部	2302.0	0.0	0.0	0.00000	0.00014
			偏心	-33.3	0.0	0.0	0.00011	-0.00001
	X10	Y7	上部	2053.3	0.0	0.0	0.00000	0.00010
			偏心	-130.2	0.0	0.0	0.00000	0.00000

< 地震時X方向正加力 >

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz kN	Mx kNm	My kNm	θX rad	θY rad
1SL	X0	Y0	上部	-358.8	0.0	0.0	-0.00011	0.00001
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-239.7	0.0	0.0	-0.00020	0.00000
	X5	Y0	上部	126.9	0.0	0.0	-0.00005	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	109.9	0.0	0.0	-0.00005	0.00000
	X10	Y0	上部	34.5	0.0	0.0	-0.00007	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	8.0	0.0	0.0	-0.00011	0.00000
	X15	Y0	上部	-128.8	0.0	0.0	-0.00005	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-114.4	0.0	0.0	-0.00006	0.00000
	X21	Y0	上部	326.3	0.0	0.0	-0.00011	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	236.3	0.0	0.0	-0.00021	0.00000
	X0	Y7	上部	-839.7	0.0	0.0	-0.00007	0.00001
			偏心	5.8	0.0	0.0	0.00000	0.00000

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz kN	Mx kNm	My kNm	θ X rad	θ Y rad
1SL	X0	Y7	杭頭M	-233.7	0.0	0.0	-0.00009	0.00000
			上部	83.5	0.0	0.0	-0.00003	0.00000
			偏心	-1.3	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X10	Y7	杭頭M	115.2	0.0	0.0	-0.00002	0.00000
			上部	23.8	0.0	0.0	-0.00004	0.00000
			偏心	-5.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X15	Y7	杭頭M	-10.7	0.0	0.0	-0.00005	0.00000
			上部	-114.2	0.0	0.0	-0.00003	0.00000
			偏心	0.5	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X21	Y7	杭頭M	-103.3	0.0	0.0	-0.00003	0.00000
			上部	846.7	0.0	0.0	-0.00007	0.00000
			偏心	-0.1	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	232.4	0.0	0.0	-0.00010	0.00000

＜ 地震時X方向負加力 ＞

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz kN	Mx kNm	My kNm	θ X rad	θ Y rad
1SL	X0	Y0	上部	358.8	0.0	0.0	0.00011	-0.00001
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	239.7	0.0	0.0	0.00020	0.00000
	X5	Y0	上部	-126.9	0.0	0.0	0.00005	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-109.9	0.0	0.0	0.00005	0.00000
	X10	Y0	上部	-34.5	0.0	0.0	0.00007	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-8.0	0.0	0.0	0.00011	0.00000
	X15	Y0	上部	128.8	0.0	0.0	0.00005	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	114.4	0.0	0.0	0.00006	0.00000
	X21	Y0	上部	-326.3	0.0	0.0	0.00011	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-236.3	0.0	0.0	0.00021	0.00000
	X0	Y7	上部	839.7	0.0	0.0	0.00007	-0.00001
			偏心	-5.8	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	233.7	0.0	0.0	0.00009	0.00000
	X5	Y7	上部	-83.5	0.0	0.0	0.00003	0.00000
			偏心	1.3	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-115.2	0.0	0.0	0.00002	0.00000
	X10	Y7	上部	-23.8	0.0	0.0	0.00004	0.00000
			偏心	5.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	10.7	0.0	0.0	0.00005	0.00000
	X15	Y7	上部	114.2	0.0	0.0	0.00003	0.00000
			偏心	-0.5	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	103.3	0.0	0.0	0.00003	0.00000
	X21	Y7	上部	-846.7	0.0	0.0	0.00007	0.00000
			偏心	0.1	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-232.4	0.0	0.0	0.00010	0.00000

＜ 地震時Y方向正加力 ＞

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz kN	Mx kNm	My kNm	θ X rad	θ Y rad
1SL	X0	Y0	上部	-625.7	0.0	0.0	0.00000	-0.00014
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-228.3	0.0	0.0	0.00000	-0.00018
	X5	Y0	上部	-695.4	0.0	0.0	0.00000	-0.00012
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-228.3	0.0	0.0	0.00000	-0.00016
	X10	Y0	上部	-660.2	0.0	0.0	0.00000	-0.00012
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-228.3	0.0	0.0	0.00000	-0.00016
	X15	Y0	上部	-615.7	0.0	0.0	0.00000	-0.00011
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-228.3	0.0	0.0	0.00000	-0.00016
	X21	Y0	上部	-778.1	0.0	0.0	0.00000	-0.00012
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-228.3	0.0	0.0	0.00000	-0.00016
	X0	Y7	上部	626.7	0.0	0.0	0.00000	-0.00014
			偏心	47.7	0.0	0.0	-0.00001	0.00000
			杭頭M	244.0	0.0	0.0	0.00000	-0.00018
	X5	Y7	上部	691.7	0.0	0.0	0.00000	-0.00012
			偏心	-10.5	0.0	0.0	0.00003	0.00000
			杭頭M	224.9	0.0	0.0	0.00001	-0.00016
	X10	Y7	上部	658.6	0.0	0.0	0.00000	-0.00012
			偏心	-40.8	0.0	0.0	0.00000	0.00000

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz kN	Mx kNm	My kNm	θX rad	θY rad
1SL	X10	Y7	杭頭M	214.9	0.0	0.0	0.00000	-0.00016
			上部	626.0	0.0	0.0	0.00000	-0.00011
			偏心	4.1	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X21	Y7	杭頭M	229.6	0.0	0.0	0.00000	-0.00016
			上部	772.0	0.0	0.0	0.00000	-0.00012
			偏心	-0.6	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	228.1	0.0	0.0	0.00000	-0.00016

< 地震時Y方向負加力 >

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz kN	Mx kNm	My kNm	θX rad	θY rad
1SL	X0	Y0	上部	625.7	0.0	0.0	0.00000	0.00014
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	228.3	0.0	0.0	0.00000	0.00018
	X5	Y0	上部	695.4	0.0	0.0	0.00000	0.00012
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	228.3	0.0	0.0	0.00000	0.00016
	X10	Y0	上部	660.2	0.0	0.0	0.00000	0.00012
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	228.3	0.0	0.0	0.00000	0.00016
	X15	Y0	上部	615.7	0.0	0.0	0.00000	0.00011
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	228.3	0.0	0.0	0.00000	0.00016
	X21	Y0	上部	778.1	0.0	0.0	0.00000	0.00012
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	228.3	0.0	0.0	0.00000	0.00016
	X0	Y7	上部	-626.7	0.0	0.0	0.00000	0.00014
			偏心	-47.7	0.0	0.0	0.00001	0.00000
			杭頭M	-244.0	0.0	0.0	0.00000	0.00018
	X5	Y7	上部	-691.7	0.0	0.0	0.00000	0.00012
			偏心	10.5	0.0	0.0	-0.00003	0.00000
			杭頭M	-224.9	0.0	0.0	-0.00001	0.00016
	X10	Y7	上部	-658.6	0.0	0.0	0.00000	0.00012
			偏心	40.8	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-214.9	0.0	0.0	0.00000	0.00016
	X15	Y7	上部	-626.0	0.0	0.0	0.00000	0.00011
			偏心	-4.1	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-229.6	0.0	0.0	0.00000	0.00016
	X21	Y7	上部	-772.0	0.0	0.0	0.00000	0.00012
			偏心	0.6	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-228.1	0.0	0.0	0.00000	0.00016

12.1.12 基礎の接地圧・支持力・断面算定

■基礎の断面算定

・杭基礎

断面算定を行わない。

12.1.12.1 支持力検定比図 <見上げ> [S=自動スケール]

(1) 支持力

【記号説明】

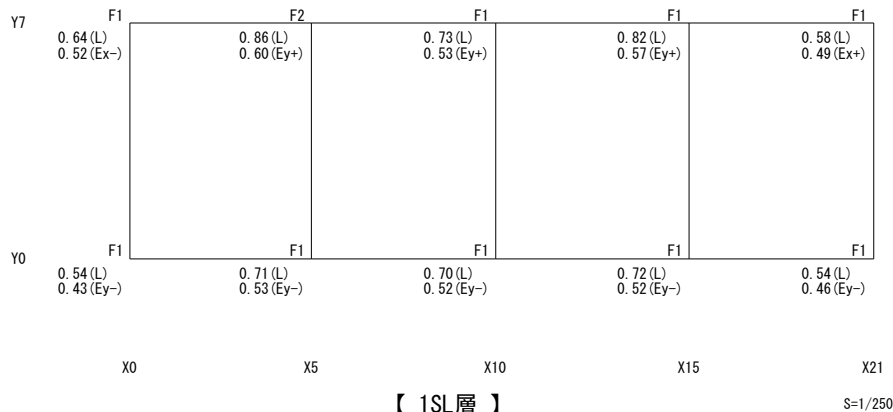
基礎符号

長期支持力

長期支持力（引抜）※引き抜きが生じた場合に負値で表示します。

短期支持力

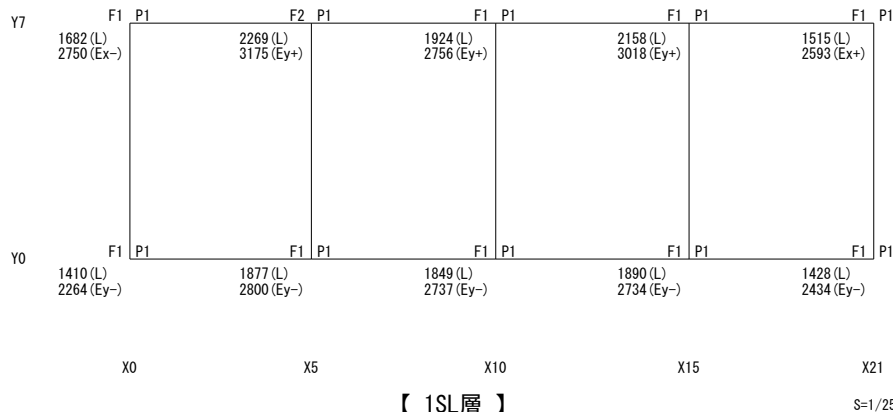
短期支持力（引抜）※引き抜きが生じた場合に負値で表示します。



12.1.12.3 支持力検討用軸力図 <見上げ> [S=自動スケール]

【記号説明】

基礎符号および杭符号 ※杭基礎の場合、杭符号を表示します。
支持力検定の決定ケースに対する軸力[kN]です。



12.1.12.4 支持力検討用軸力表

層	X軸	Y軸	符号	杭符号	N [kN]				
					L	L+Ex	L-Ex	L+Ey	L-Ey
1SL	X0	Y0	F1	P1	1410.0	811.6	2008.4	556.1	2264.0
	X5	Y0	F1	P1	1876.4	2113.1	1639.7	952.8	2800.0
	X10	Y0	F1	P1	1848.3	1890.7	1806.0	959.9	2736.8
	X15	Y0	F1	P1	1890.0	1646.9	2133.1	1046.1	2733.9
	X21	Y0	F1	P1	1427.6	1990.1	865.2	421.3	2434.0
	X0	Y7	F1	P1	1681.8	614.3	2749.4	2600.2	763.5
	X5	Y7	F2	P1	2268.7	2466.0	2071.4	3174.8	1362.6
	X10	Y7	F1	P1	1923.2	1931.4	1915.0	2755.8	1090.5
	X15	Y7	F1	P1	2158.0	1941.0	2374.9	3017.6	1298.4
	X21	Y7	F1	P1	1514.1	2593.0	435.1	2513.6	514.6

12.1.12.6 基礎設計用軸力表

層	X軸	Y軸	符号	N [kN]				
				L	L+Ex	L-Ex	L+Ey	L-Ey
1SL	X0	Y0	F1	1258.0	659.6	1856.4	404.1	2112.0
	X5	Y0	F1	1724.4	1961.1	1487.7	800.8	2648.0
	X10	Y0	F1	1696.3	1738.7	1654.0	807.9	2584.8
	X15	Y0	F1	1738.0	1494.9	1981.1	894.1	2581.9
	X21	Y0	F1	1275.6	1838.1	713.2	269.3	2282.0
	X0	Y7	F1	1529.8	462.3	2597.4	2448.2	611.5
	X5	Y7	F2	2116.7	2314.0	1919.4	3022.8	1210.6
	X10	Y7	F1	1771.2	1779.4	1763.0	2603.8	938.5
	X15	Y7	F1	2006.0	1789.0	2222.9	2865.6	1146.4
	X21	Y7	F1	1362.1	2441.0	283.1	2361.6	362.6

12. 1. 12. 10 基礎の支持力

■杭の支持力計算

- ・設計指針は、告示を採用する。
- ・杭工法は、埋込み（セメントミルク工法）を採用する。
- ・算定式の係数を直接入力しない。
 $L_{Ra} = 1/3 [200 \cdot \text{平均}N \cdot A_p + (10/3 \cdot \text{平均}N_s \cdot L_s + 0.5 \cdot \text{平均}q_u \cdot L_c) \phi]$
- ・低減率(任意)を地盤Raに考慮しない。
- ・低減率(任意)を杭体Naに考慮しない。
- ・負の摩擦力を考慮しない。
- ・『SoilBase2008』データの採用方法
 - ・杭先端N値の採用方法は、全体とする。(採用範囲は1D4Dとする)
 - ・シルト層の摩擦を考慮しない。
 - ・地盤データの上下限值を設定しない。

(10) 杭

杭径	軸部、拡底	: 中間部、拡底部の杭径	(場所打ち杭の場合)
	摩擦部、先端部	: 中杭、下杭の杭径	(既製杭の場合)
Df		: GLから基礎底までの距離	
杭先端位置		: GLから杭先端までの距離	
支持力	地盤Ra	: 地盤の支持力	
	行政上限	: 行政指導による上限値	
	杭体Na	: 杭体の圧縮耐力	
	設計Ra	: 設計支持力	自動計算した場合は、min(地盤Ra, 行政上限, 杭体Na)となります。

行政上限は、以下の場合に有効となります。

- ・場所打ち杭で、設計指針が東京A、大阪の場合
- ・既製杭（RC・PC・PHC杭）で、設計指針が東京、工法が打込みの場合
- ・既製杭（RC・PC・PHC杭）で、設計指針が東京または大阪、工法が埋込み（セメントミルク工法）の場合

杭体Naは、場所打ち杭、既製コンクリート杭（RC・PC・PHC・節付PHC）の場合に有効となります。

杭径（先端部）は、設計指針が学会2019、工法が埋込み（プレボーリング）または埋込み（中掘り）の場合、根固め部の径となります。

< 1SL層 >

X軸	Y軸	杭 符号	地盤 符号	杭径		Df	杭先端 位置	ケース	支持力			
				摩擦部 mm	先端部 mm				地盤Ra kN	行政上限 kN	杭体Na kN	設計Ra kN
X0	Y0	P1	G1	800	800	2.10	23.00	長期	2648		3172	2648
								短期	5295		8608	5295

(11) 杭（詳細）

β 、 λ	: 杭先端支持力にかかる係数 (場所打ち杭の場合)	L/d	: 杭の長さ径比 (L: 杭長/d: 中間部の杭径) 杭の長さ径比 (L: 杭長/d: 中杭の杭径)	(場所打ち杭の場合) (既製コンクリート杭 (RC・PC・PHC・節付PHC) の場合)
平均N	: 杭先端の指定範囲での平均N値	$\alpha 1$	: 長さ径比による低減率	(場所打ち杭、 既製コンクリート杭 (RC・PC・PHC・節付PHC) の場合)
A_p	: 杭先端断面積	継手数	: 杭の継手箇所数	(既製コンクリート杭 (RC・PC・PHC・節付PHC) の場合)
R_p	: 先端支持力	$\alpha 2$	: 継手による低減率	(既製コンクリート杭 (RC・PC・PHC・節付PHC) の場合)
平均 N_s	: 砂質土部分の平均N値	$\beta 1$	: 長さ径比による低減値	(既製コンクリート杭 (RC・PC・PHC・節付PHC) の場合)
L_s	: 砂質土部分の杭長さ			(場所打ち杭の場合)
平均 q_u	: 粘性土部分の平均一軸圧縮強度		単杭による低減率	(既製杭の場合)
L_c	: 粘性土部分の杭長さ	$\beta 2$	: 中間層等に支持する場合の低減率	
ϕ	: 杭の周長	$\beta 3$	: 隣地による低減率	(場所打ち杭の場合)
R_f	: 周面摩擦力		短杭による低減率	(既製杭の場合)
γ	: 杭の自重の平均単位重量	$\beta 4$	: その他任意の低減率	
	(場所打ち杭の場合)			
W_p	: 杭自重			(場所打ち杭の場合)

平均Nにおいて、各指針における支持層への根入れ深さの規定を適用した場合は、負値で表示します。

平均N、平均 N_s 、 L_s 、平均 q_u 、 L_c 、 γ は、『SoilBase2008』データより自動計算した値を採用した場合、値の横に*を表示します。

$\beta 1 \sim \beta 4$ は、以下のように考慮します。考慮しない場合は、空白となります。

$$\text{地盤}Ra = L_{Ra} \times (1 - \beta 4 / 100)$$

$$\text{杭体}Na = Na \times (1 - \beta 4 / 100)$$

＜ 1SL層 ＞

X軸	Y軸	杭 符号	地盤 符号	地盤Ra									低減率							
				先端支持力			周面摩擦力						L/d	α 1	継手数	α 2	β 1	β 2	β 3	β 4
				平均N	Ap m2	Rp kN	平均Ns	Ls m	平均qu kN/m2	Lc m	ϕ m	Rf kN								
X0	Y0	P1	G1	57.0	0.503	5731	26.4	10.00	0.0	0.00	2.52	2212	26.13	0	1	5				

(12) 杭（引き抜き力）

- 杭径 軸部、拡底 : 中間部、拡底部の杭径 (場所打ち杭の場合)
- 摩擦部、先端部 : 中杭、下杭の杭径 (既製杭の場合)
- Df : GLから基礎底までの距離
- 平均Ns : 砂質土部分の平均N値
- Ls : 砂質土部分の杭長さ
- 平均qu : 粘性土部分の平均一軸圧縮強度
- Lc : 粘性土部分の杭長さ
- 杭先端位置 : GLから杭先端までの距離
- Rf : 基礎ぐいとその周囲の地盤との摩擦力
- γ' : 杭の自重の平均単位重量（排土重量を減じていない値） (場所打ち杭の場合)
- Wp' : 杭自重（排土重量を減じていない値） (場所打ち杭の場合)
- 引き抜き力 地盤Rat : 地盤の引き抜き方向の支持力
- 設計Rat : 設計引き抜き力

平均Ns、Ls、平均qu、Lc、 γ' は、『SoilBase2008』データより自動計算した値を採用した場合、値の横に*を表示します。

＜ 1SL層 ＞

X軸	Y軸	杭 符号	地盤 符号	杭径		Df	杭先端 位置	平均Ns	Ls	平均qu	Lc	Rf	ケース	引き抜き力	
				摩擦部 mm	先端部 mm									地盤Rat kN	設計Rat kN
X0	Y0	P1	G1	800	800	2.10	23.00	26.4	10.00	0.0	0.00	2212	長期	590	590
													短期	1180	1180

12.1.12.17 断面算定表 (杭基礎)

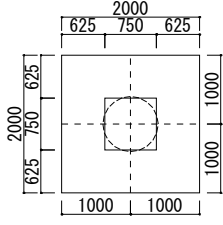
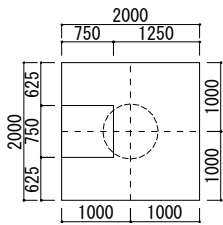
Df	: 根入れ深さ	[mm]			
D	: 基礎せい	[mm]			
dt	: 鉄筋重心位置	[mm]	基礎底から鉄筋重心位置までの距離。杭の埋込長を加算した値です。		
N	: 設計軸力	[kN]	ld	: 必要付着長さld+b+d	[mm]
Wf	: 基礎自重	[kN]	許容Ma	: 許容曲げモーメント	[kNm]
R	: 杭反力	[kN]	設計Qd	: 設計せん断力	[kN]
Ra	: 許容支持(引抜)力	[kN]	M/Qd	: せん断スパン比	
設計Md	: 設計曲げモーメント	[kNm]		柱心から杭心までの距離/(D-dt)	
			α	: せん断スパンによる割増し係数	
			設計 τ	: 設計せん断応力度	[N/mm ²]
			許容 τ	: 許容せん断応力度	[N/mm ²]
			設計Qpd	: 設計バンチング力	[kN]
			許容Qpa	: 許容バンチング力	[kN]

決定ケース : バンチングの検討において、柱面より45° 範囲内に杭が収まっている場合は、” 45° 範囲内” と表示します。

付加曲げ : 付加曲げモーメント [kNm]
支持力検討用は基礎底位置、断面算定用は基礎中心位置の値です。

負の摩擦力 Ra, 検定比 : 長期の支持力検討結果において、負の摩擦力を考慮した場合、負の摩擦力の検討結果を出力します。

許容Maにおいて、(D-dt)/柱面から杭心までの距離が2.0以上の場合、値の横に*を表示します。

基礎符号 [F1]	支点位置 [X15 -Y7]		長期	短期
Df=1900[mm] 杭径=800[mm]	D=1200[mm]	支持力 検討	決定ケース N Wf N + Wf 付加曲げMx 付加曲げMy R Ra 検定比	L 2006 152 2158 2158 2648 0.82 OK
				L+Ey 2866 3018 3018 5295 0.57 OK
基礎符号 [F2]	支点位置 [X5 -Y7]		長期	短期
Df=1900[mm] 杭径=800[mm]	D=1200[mm]	支持力 検討	決定ケース N Wf N + Wf 付加曲げMx 付加曲げMy R Ra 検定比	L 2117 152 2269 2269 2648 0.86 OK
				L+Ey 3023 152 3175 3175 5295 0.60 OK

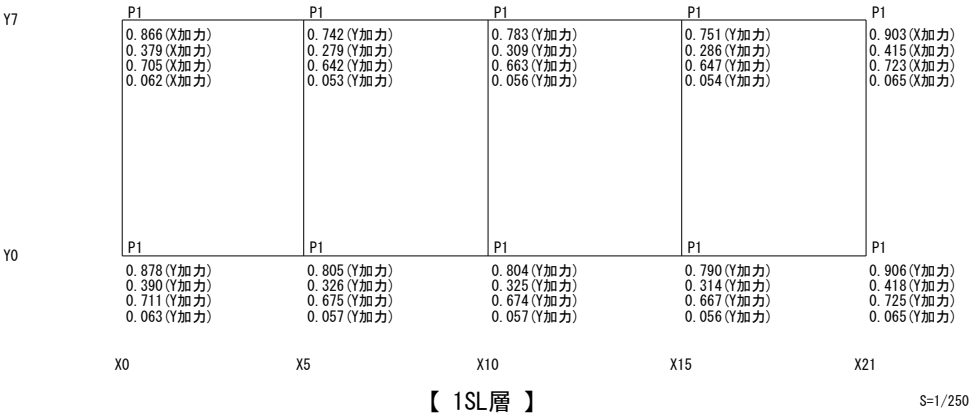
12.1.13 杭の断面算定

- 杭の断面算定
- ・ 杭の断面算定を行う。
 - 曲げモーメントの割増率 : 1.00、せん断力の割増率 : 1.50

12.1.13.1 杭検定比図 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

【記号説明】

- M1 : 上杭曲げ検定比
- M2 : 中間曲げ検定比
- Q1 : 上杭せん断検定比
- Q2 : 中間せん断検定比

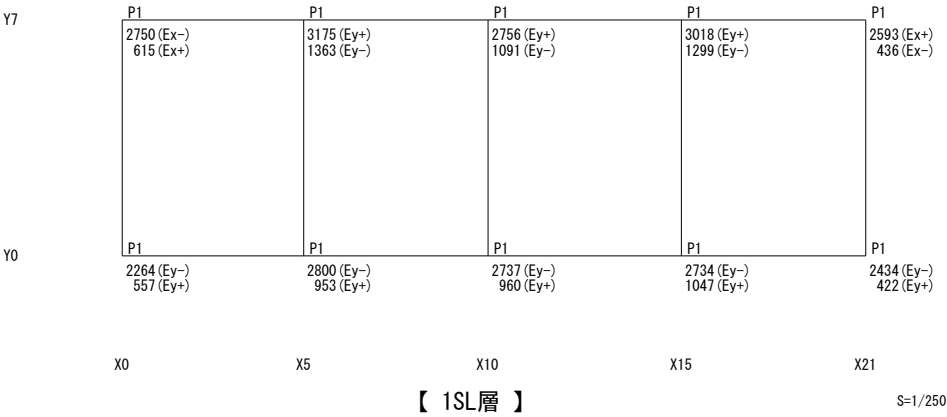


12. 1. 13. 2 杭設計用軸力図 ＜見上げ＞ [S=自動スケール]

【記号説明】

杭符号
短期最大軸力 [kN/本]
短期最小軸力 [kN/本]

杭断面算定の決定ケース（方向）に対する最大軸力と最小軸力です。



12. 1. 13. 3 杭設計用軸力表

フーチングが曲げを負担する場合は、各杭に作用する軸力のうち、最大と最小の軸力をそれぞれ表示します。

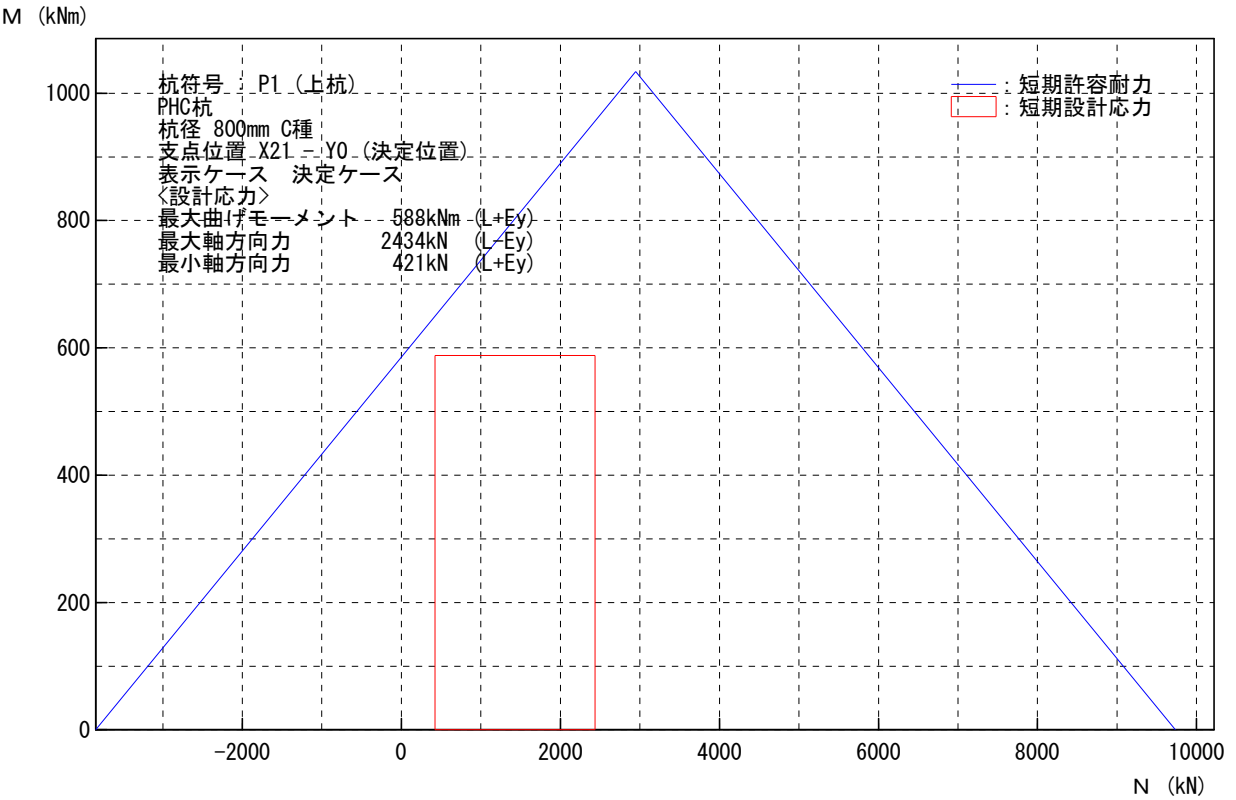
層	X軸	Y軸	符号	本数	N [kN/本]			
					L+Ex	L-Ex	L+Ey	L-Ey
1SL	X0	Y0	P1	1	811. 6	2008. 4	556. 1	2264. 0
	X5	Y0	P1	1	2113. 1	1639. 7	952. 8	2800. 0
	X10	Y0	P1	1	1890. 7	1806. 0	959. 9	2736. 8
	X15	Y0	P1	1	1646. 9	2133. 1	1046. 1	2733. 9
	X21	Y0	P1	1	1990. 1	865. 2	421. 3	2434. 0
	X0	Y7	P1	1	614. 3	2749. 4	2600. 2	763. 5
	X5	Y7	P1	1	2466. 0	2071. 4	3174. 8	1362. 6
	X10	Y7	P1	1	1931. 4	1915. 0	2755. 8	1090. 5
	X15	Y7	P1	1	1941. 0	2374. 9	3017. 6	1298. 4
	X21	Y7	P1	1	2593. 0	435. 1	2513. 6	514. 6

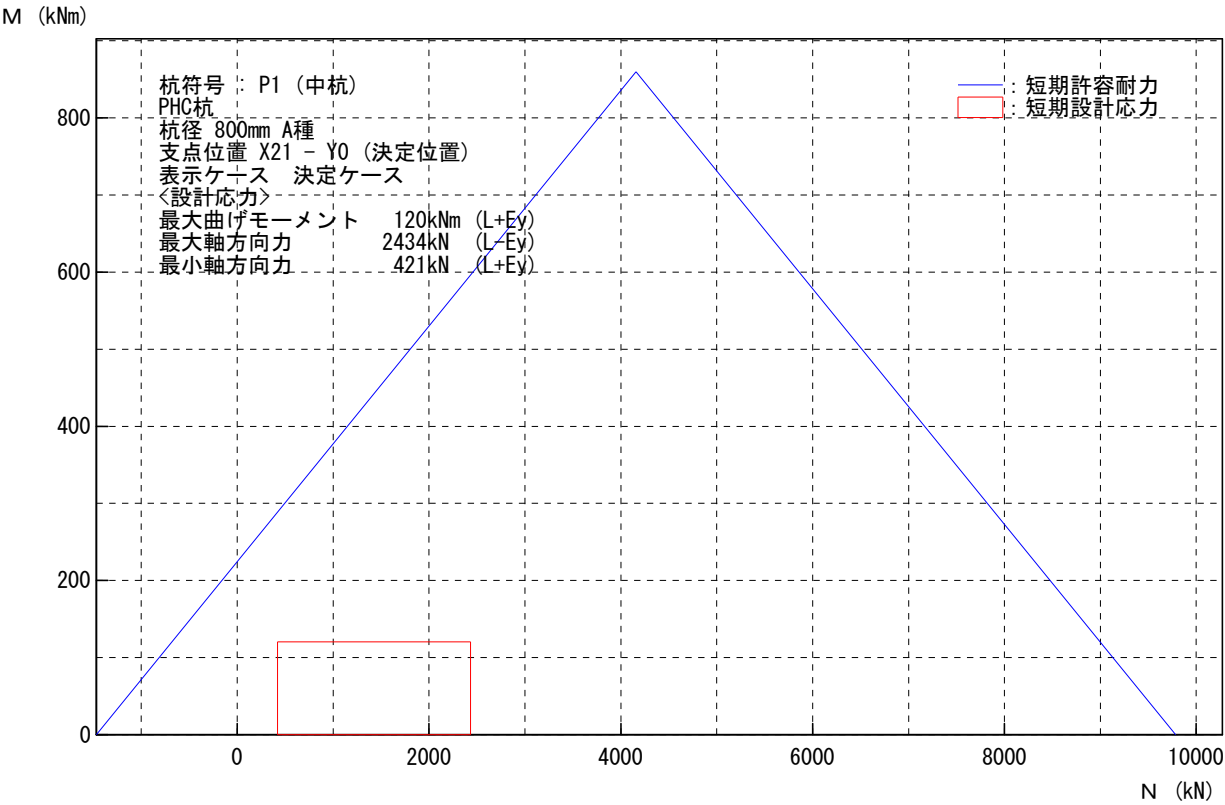
12.1.13.5 断面算定表(既製杭)

符号 : 杭符号
決定ケース : 検定比が最大となる検討方向
Nmax : 最大設計軸力 下に軸力のケースを表示します。
Nmin : 最小設計軸力 下に軸力のケースを表示します。
部位 : 杭の部位 括弧内に杭の種類を表示します。
設計Md : 設計曲げモーメント
許容Ma : 許容曲げモーメント
設計Qd : 設計せん断力
許容Qa : 許容せん断力

符号	支点位置	決定ケース	設計軸力		部位	曲げモーメント				せん断力		
			Nmax kN	Nmin kN		設計Md kNm	杭種	許容Ma kNm	検定比	設計Qd kN	許容Qa kN	検定比
P1	X21 -Y0	Y加力	2434	422	上杭	588	C種	650	0.91	432	597	0.73
			L-Ey	L+Ey	PHC杭				OK			OK
					中杭	121	A種	289	0.42	29	447	0.07
					PHC杭				OK			OK

12.1.13.6 M-N関係図





12. 1. 13. 8 杭頭定着筋選定(既製杭)

設計dt : 定着筋の重心距離
設計Md : 設計用曲げモーメント
必要Pg : 必要鉄筋比

層	X軸	Y軸	符号	杭符号	設計杭径 mm	設計dt mm	鉄筋		設計Md kNm	必要Pg %	必要 本数
							径	材料			
1SL	X0	Y0	F1	P1	1000	155	D25	SD345	588	0.58	9
	X5	Y0	F1	P1	1000	155	D25	SD345	588	0.38	8
	X10	Y0	F1	P1	1000	155	D25	SD345	588	0.37	8
	X15	Y0	F1	P1	1000	155	D25	SD345	588	0.33	8
	X21	Y0	F1	P1	1000	155	D25	SD345	588	0.65	11
	X0	Y7	F1	P1	1000	155	D25	SD345	588	0.55	9
	X5	Y7	F2	P1	1000	155	D25	SD345	-588	0.16	8
	X10	Y7	F1	P1	1000	155	D25	SD345	-588	0.31	8
	X15	Y7	F1	P1	1000	155	D25	SD345	-588	0.20	8
	X21	Y7	F1	P1	1000	155	D25	SD345	-588	0.65	10

12.2 地盤

12.2.1 地盤符号

- N値 : kh一定または2層地盤の場合に、khをN値より算出したときに表示します。
2層地盤の場合は上層と下層の値をそれぞれ表示し、上層の層厚を括弧書きで表示します。
- 杭先端N値 : 杭先端支持力計算用のN値
- 砂質土Ns : 砂質土の杭周面摩擦力計算用Ns値
- 砂質土Ls : 砂質土の杭周面摩擦力計算対象杭長Ls値
- 粘性土qu : 粘性土の杭周面摩擦力計算用qu値
- 粘性土Lc : 粘性土の杭周面摩擦力計算対象杭長Lc値
- 摩擦無視 : 摩擦を無視する長さ 『SoilBase2008』データを指定した場合に有効です。

杭自重γ、杭先端N値、砂質土Ns、砂質土Ls、粘性土qu、粘性土Lcにおいて、『SoilBase2008』データを指定した場合、0は自動計算を表します。

地盤 符号	kh算定用	支持力算定用						『SoilBase2008』データ
	N 値	杭先端 N値 回	砂質土 Ns 回	砂質土 Ls m	粘性土 qu kN/m2	粘性土 Lc m	摩擦 無視 m	
G1	5.0	57.0	26.4	10.00	0.0	0.00	0.00	なし

§ 13 その他の部材

本プログラムでは検定を行っていない。(別途検定)

§ 14 総合所見

出力日時	2021/08/16 17:42:20
------	---------------------