

CLT 2 × 4

Version 1.002

[純木造混合造一貫計算プログラム]

建築物名称

構造設計例 I

構造設計者名

工 事 名 称	構造設計例 I
建 築 場 所 1	
建 築 場 所 2	
計 算 担 当	
略 称	
階 数	地上 6 階
ス パ ン 数	X方向 8 スパン Y方向 3 スパン
J O B 番号・計算終了日時	06872 ・ 25/02/14 17:19
構造計算プログラム実行機種	

プ ロ グ ラ ム 名 称 ・ 所 有 者	C L T 2 × 4 / (株) 木構ソフトウェア
国土交通大臣 認定年月日・番号	
(財)日本建築センター性能評価年月日・番号	
利 用 者 登 録 名 ・ 番 号	/

建 築 設 計 事 務 所 名 (確認申請上の設計者)	
担 当 者 名	
連 絡 先・電 話 番 号	TEL

構 造 設 計 事 務 所 名	
構 造 設 計 担 当 者 名	
連 絡 先・電 話 番 号	TEL

構 造 計 算 協 力 事 務 所 名	
構 造 設 計 担 当 者 名	
連 絡 先・電 話 番 号	TEL

名 称	構造設計例 I									
建 築 場 所							主 要 用 途			
階 数	地下 0 階		地上 6 階		塔屋 0 階		構 造 種 別 木造			
建 築 面 積	69.49 m ²		軒 の 高 さ		6.29 m		工 事 種 別 ○ 新築 ○ 増築			
延 べ 面 積	405.61 m ²		建 物 高 さ		6.79 m		増 築 予 定 ○ 無 ○ 有(階)			
耐力壁モデル	壁せん断剛性		ス パ ン 数		X方向 8 スパン		Y方向 3 スパン			
屋 根 形 式	陸屋根		勾配 X		0.00 / 10		勾配 Y		0.00 / 10	
基 礎 形 式	直接基礎		布基礎		基礎立上りの高さ (G L より)		mm		根入れ深さ 400 mm	
梁 階	RF	6F	5F	4F	3F	2F	1F	FS		
柱 階		6F	5F	4F	3F	2F	1F	F		
階 高 (mm)		2700	2700	2700	2700	2900	2900			
壁 高 (mm)		2450	2450	2450	2450	2690	2690			
構 造 種 別		枠組	枠組	枠組	枠組	CLT	CLT			
積 雪	短期で考慮		積雪量		50 cm		雪単位重量		20 N/m ² /cm	
風 圧	地表面粗度区分		IV		基準風速 (V ₀)		34 m/s			
地 盤	地耐力		100.0 kN/m ²							

● 1-(2) 設計方針

- ＊ 設計に準拠した指針・基準等
- ・建築基準法・同施行令・告示等

・木造軸組工法住宅の許容応力度設計

・鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説

・鋼構造設計規準－許容応力度設計法

・CLT関連告示等解説書

・CLTを用いた建築物の設計施工マニュアル

・2018年 枠組壁工法 建築物構造計算指針

・2018年 枠組壁工法 建築物設計の手引き

日本住宅・木材技術センター, 2008年

日本建築学会, 2010

日本建築学会, 2005

日本住宅・木材技術センター, 2016

日本住宅・木材技術センター, 2016

(社)日本ツーバイフォー建築協会

(社)日本ツーバイフォー建築協会
- ＊ 荷重計算方法
- ・風荷重を考慮した

・積雪荷重を短期で考慮した
- ＊ 断面の検定
- ・許容応力度計算による
- ＊ 偏心率の計算
- ・壁の剛性は面内せん断力による

● 仕様規定

壁 (つづき)	非耐力壁の仕口の釘の種類と本数 非耐力壁のたて枠の寸法 非耐力壁の下枠から床枠組の釘 床根太、天井根太その他の横架材の欠込み	仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による
小屋組	たるき及び天井根太の寸法 たるき相互の間隔 $\leq 65\text{cm}$ たるきつなぎの配置 トラス たるき又はトラスの緊結 小屋組の振れ止め 屋根版の安全性 屋根版に使用する屋根下地材 小屋組の部材と頭つなぎ又は屋根下地材の緊結 小屋の屋根又は外壁に設ける開口部 屋根等に設ける開口部の上部のまぐさ 母屋及び小屋つかを用いた小屋組の安全の確認	仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による
防腐措置	下地 土台の防腐処理 木材の虫による害を防ぐための措置 腐朽及び虫による害で構造耐力上支障がないか確認 金物のさび止めのための措置 薄板軽量形鋼の錆止め及び摩損防止の為の措置	仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による 仕様規定による

● 1-(3) 使用材料の強度 / C L T パネル

No.	名 称	ラミナ			層数	プライ数	パネル厚 (mm)	プライ		基 準 強 度 (N/mm2)											
		厚(mm)	幅(mm)	各層の 幅方向 最小数				層方向	ラミナ強度	面 内							面 外				
										軸	Fc	Ft	Fb	Fs	E	G	Fb	Fs	β	E	G
1	Mx60-3-3	30	120	3	3	90	1 平行 2 直交 3 平行	1. M60A 2. M30A 1. M60A	強 軸 弱 軸	10. 80 3. 90	8. 00 2. 87	10. 80 3. 90	1. 92	4000 1000	500	12. 67 0. 35	0. 90	1. 385 4. 500	5777 111	23. 8 62. 5	
3	S60-3-3	30	120	3	3	90	1 平行 2 直交 3 平行	1. M60A 1. M60A 1. M60A	強 軸 弱 軸	10. 80 5. 40	8. 00 4. 00	10. 80 5. 40	1. 92	4000 2000	500	12. 67 0. 48	0. 90	1. 385 4. 500	5777 222	45. 5 12. 5	

● 枠組材基準強度

No.	名 称	樹 種 群 名	樹種群	等 級	材種	形状	基 準 強 度 (N/mm2)					ヤング 係数 (kN/mm2)	めり込み 基準強度 (N/mm2)
							圧縮	引張	正曲げ	負曲げ	せん断		
1	S-P-F_T	S-P-F	S-P-F	たて枠用特級	単材	対称	20.4	16.8	30.0	0.0	1.8	10.500	6.000
3	S-P-F_2	S-P-F	S-P-F	甲種2級	単材	対称	17.4	11.4	21.6	0.0	1.8	9.600	6.000
5	S-P-F_C	S-P-F	S-P-F	乙種コンストラクション	単材	対称	18.6	8.4	16.2	0.0	1.8	9.800	6.000

● 寸法調整係数

No.	名 称	圧縮	引張り	曲げ	せん断
1	206	0.96	0.84	0.84	1.00
2	208	0.93	0.75	0.75	1.00
3	210	0.91	0.68	0.68	1.00
4	212	0.89	0.63	0.63	1.00
5	106	0.96	0.84	0.84	1.00
6	406	0.96	0.84	0.84	1.00
7	408	0.93	0.75	0.75	1.00
8	410	0.91	0.68	0.68	1.00
9	206t	0.96	0.84	0.84	1.00
10	208t	0.93	0.75	0.75	1.00
11	210t	0.91	0.68	0.68	1.00
12	212t	0.89	0.63	0.63	1.00
13	406t	0.96	0.84	0.84	1.00
14	408t	0.93	0.75	0.75	1.00
15	410t	0.91	0.68	0.68	1.00
17	412	0.89	0.63	0.63	1.00
18	414	0.89	0.63	0.63	1.00
19	416	0.89	0.63	0.63	1.00
20	606	1.00	1.00	1.00	1.00
21	610	0.91	0.68	0.68	1.00
22	612	0.89	0.63	0.63	1.00
23	614	0.89	0.63	0.63	1.00

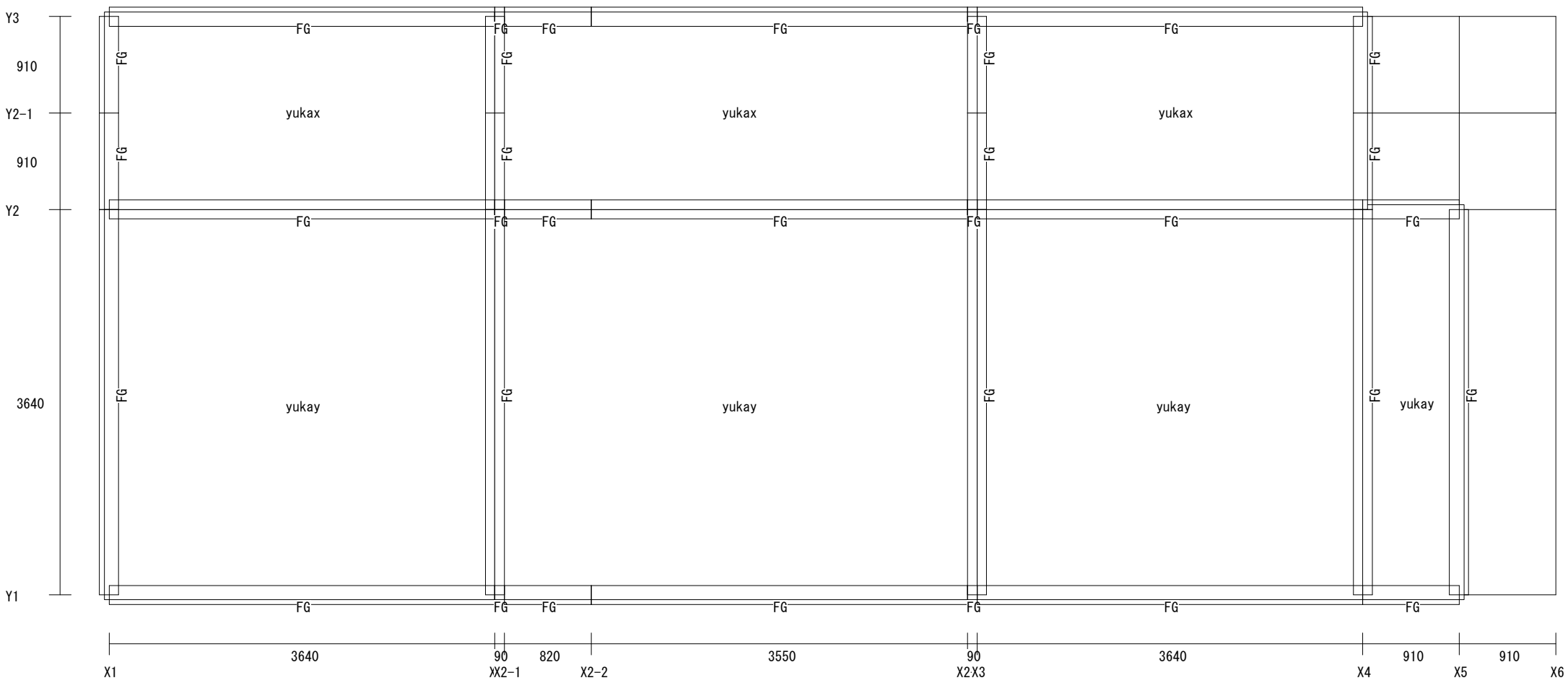
● 1-(3) 使用材料の強度 / コンクリートの許容応力度

No	種 別	F c	長 期 (N/mm2)				短 期 (N/mm2)			
			圧 縮	せん断	付 着 fa		圧 縮	せん断	付 着 fa	
			fc	fs	上端筋	その他	fc	fs	上端筋	その他
1	普通コンクリート	21.00	7.000	0.700	1.400	2.100	14.000	1.050	2.100	3.150

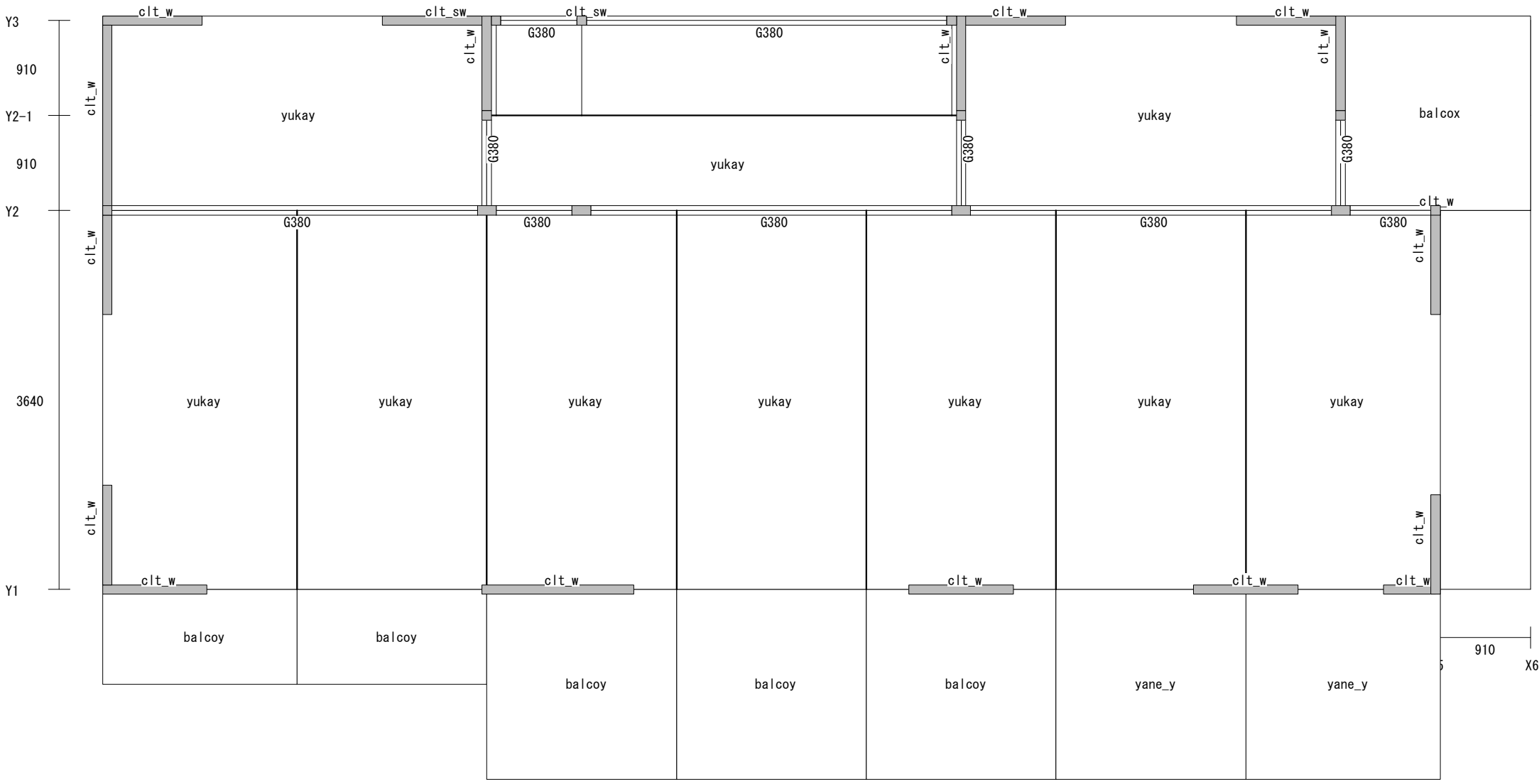
● 1-(3) 使用材料の強度 / 鉄筋の許容応力度

No	名 称	長 期 (N/mm2)		短 期 (N/mm2)	
		引張・圧縮 ft	せん断補強 fs	引張・圧縮 ft	せん断補強 fs
1	SD295	195	195	295	295
2	SD345	215	195	345	345

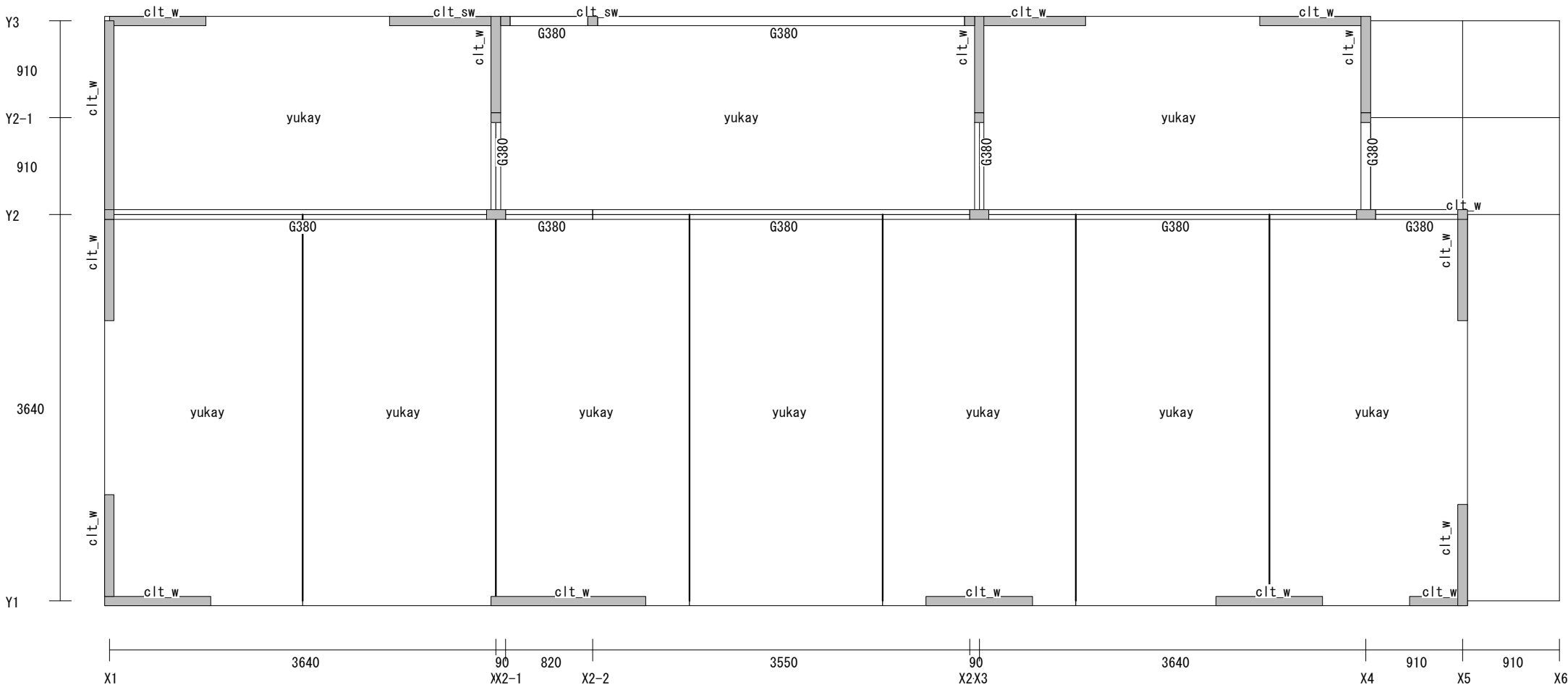
[1F]



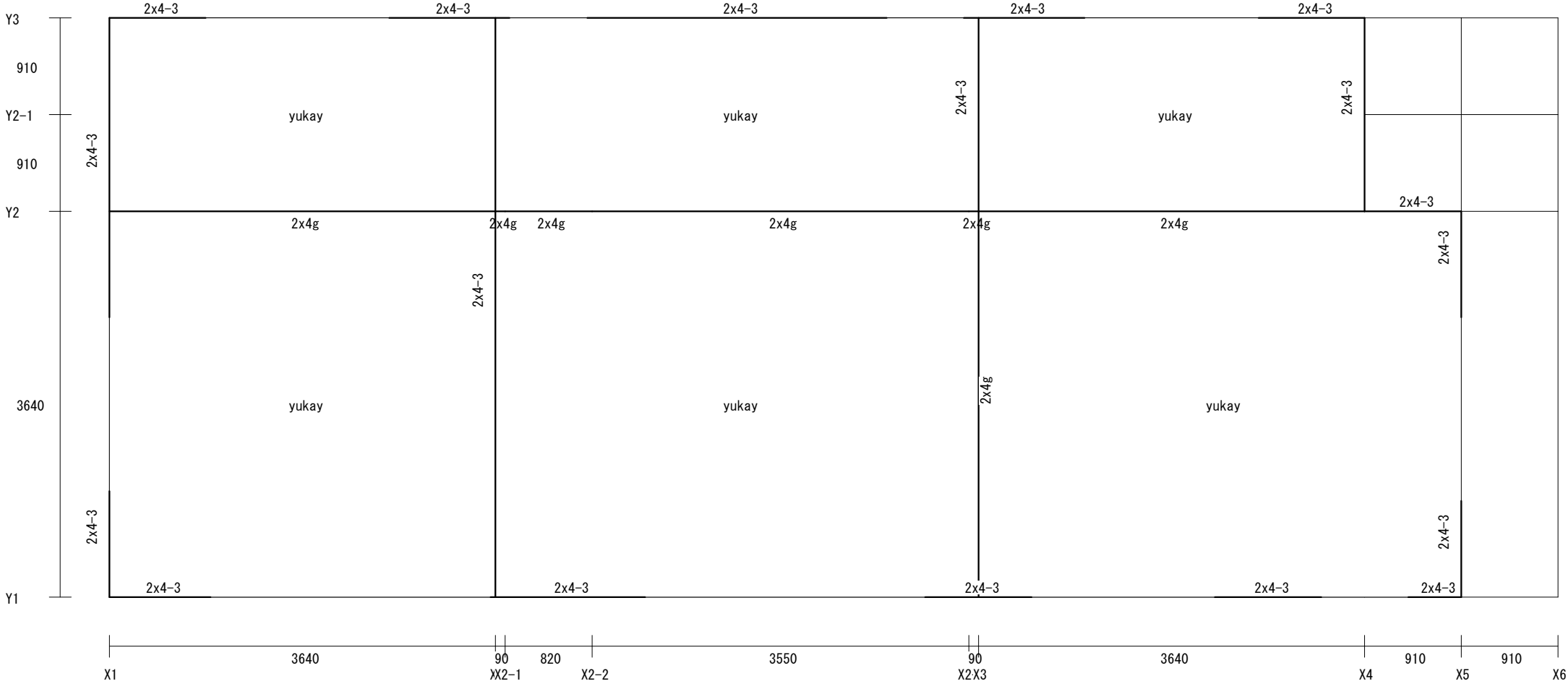
[2F]



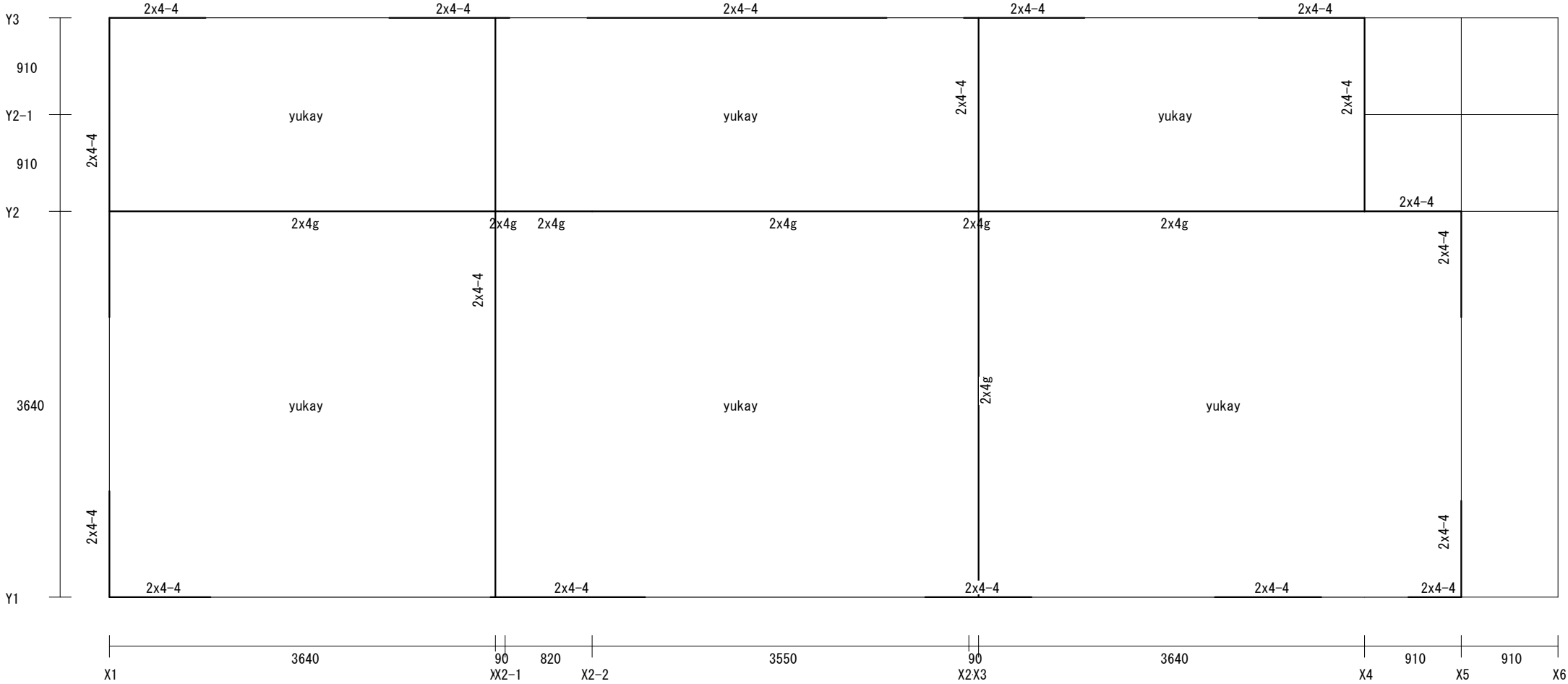
[3F]



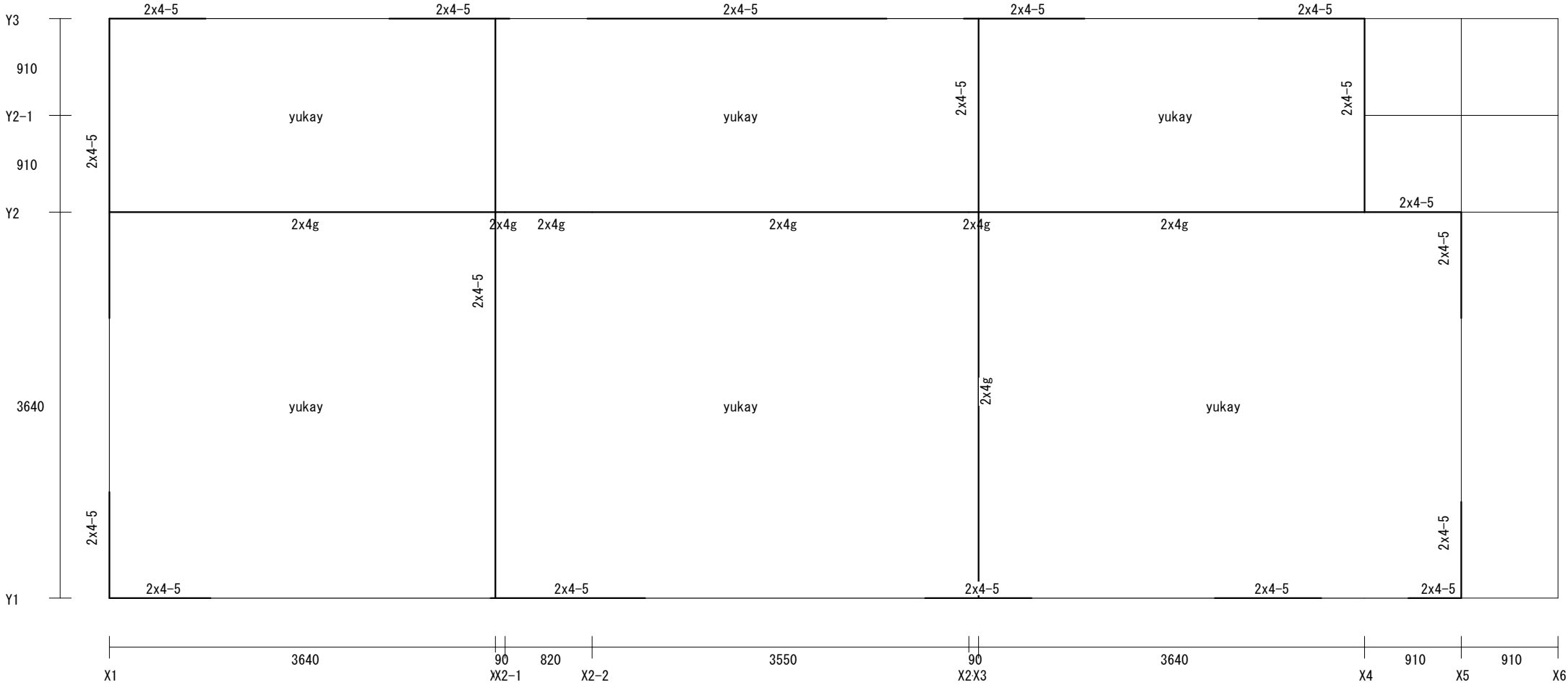
[4F]



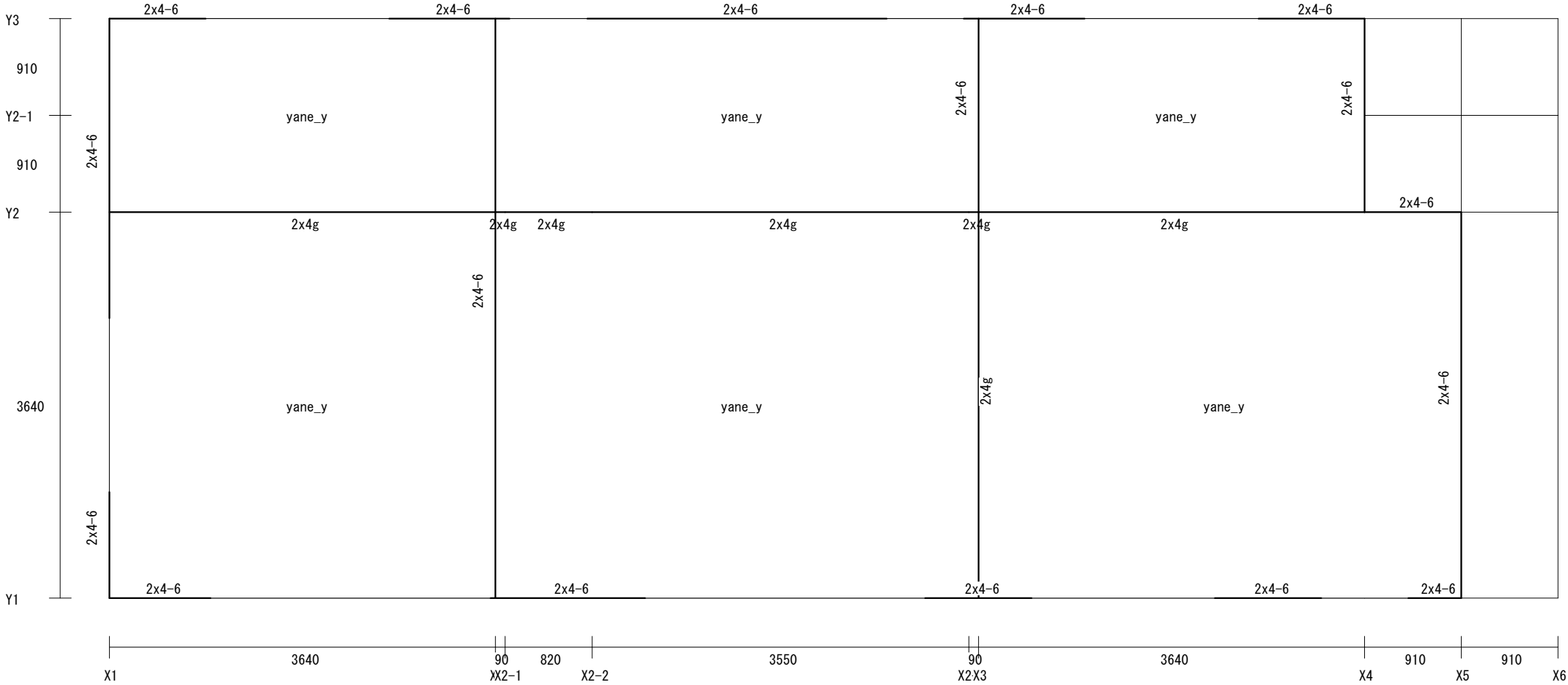
[5F]



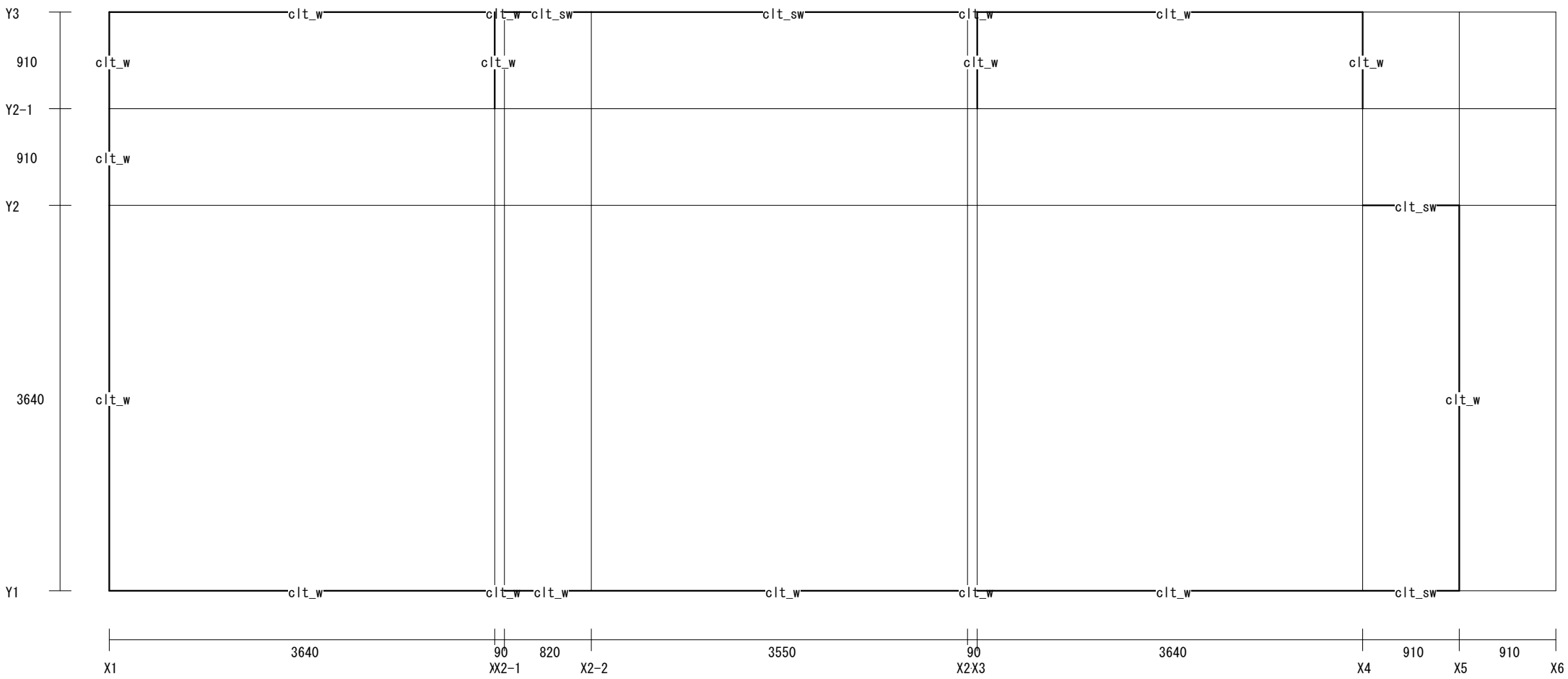
[6F]



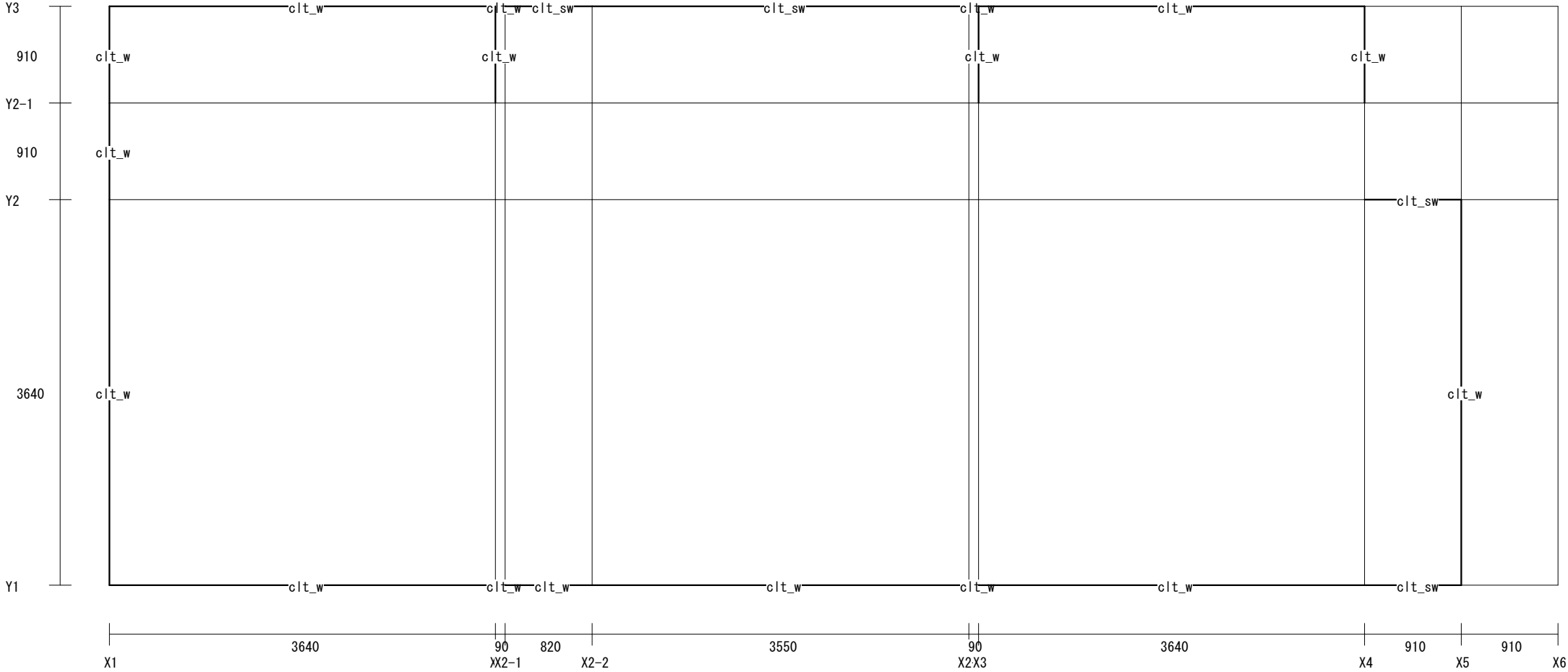
[RF]



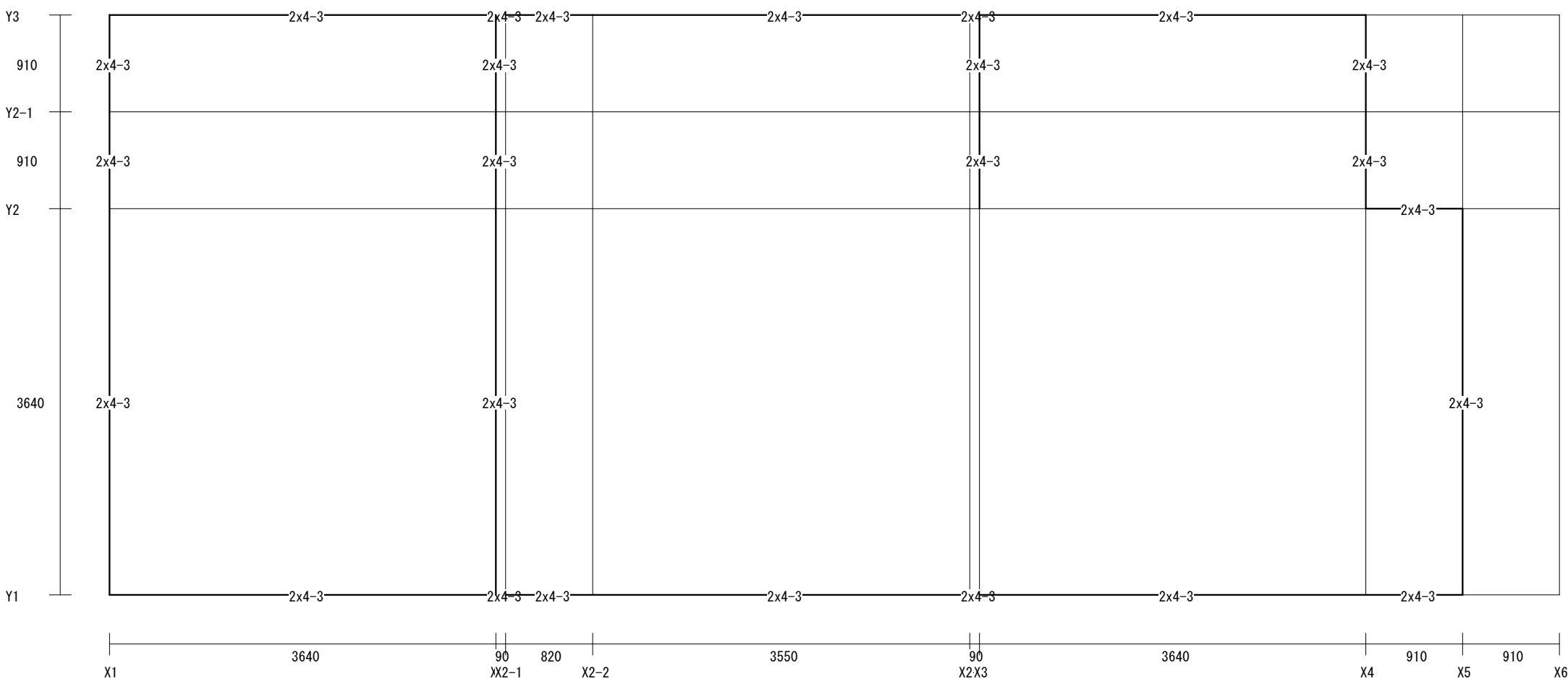
[1F]



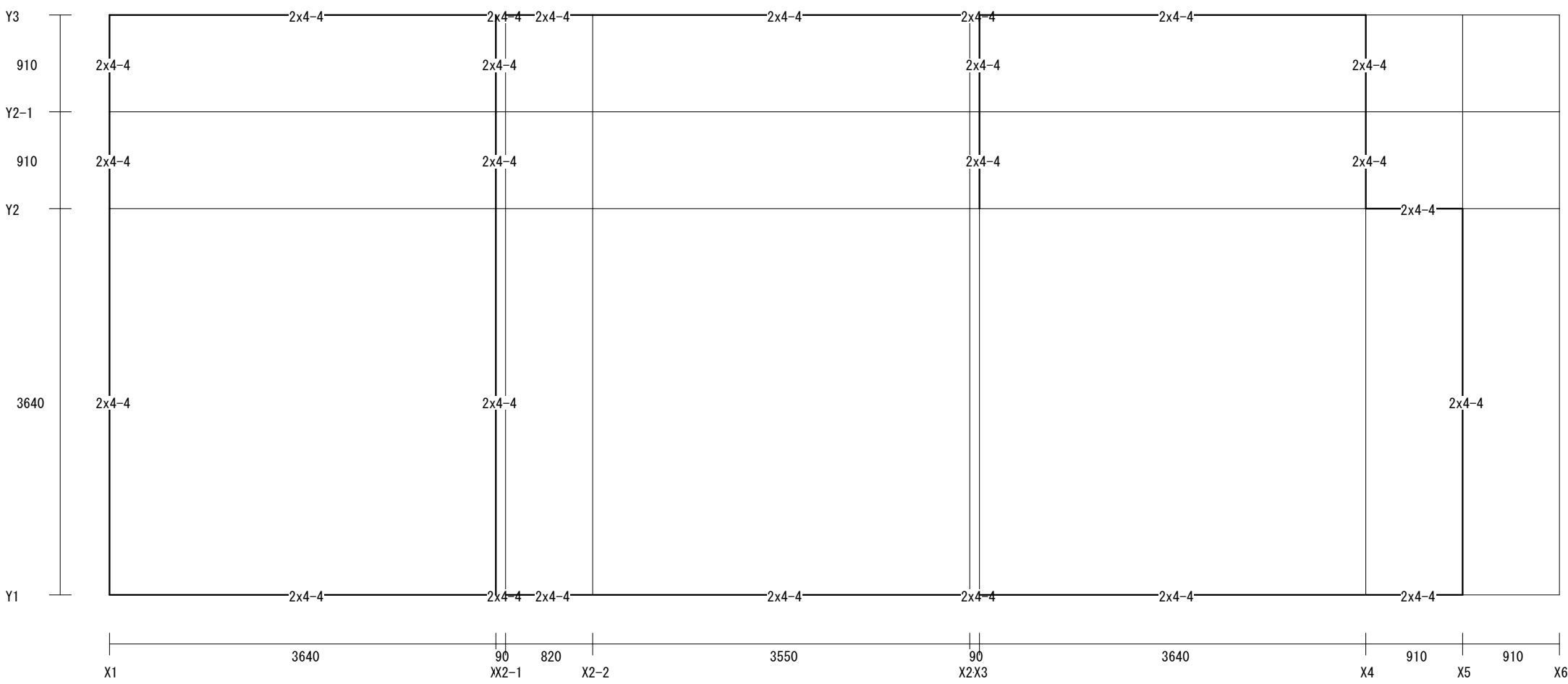
[2F]



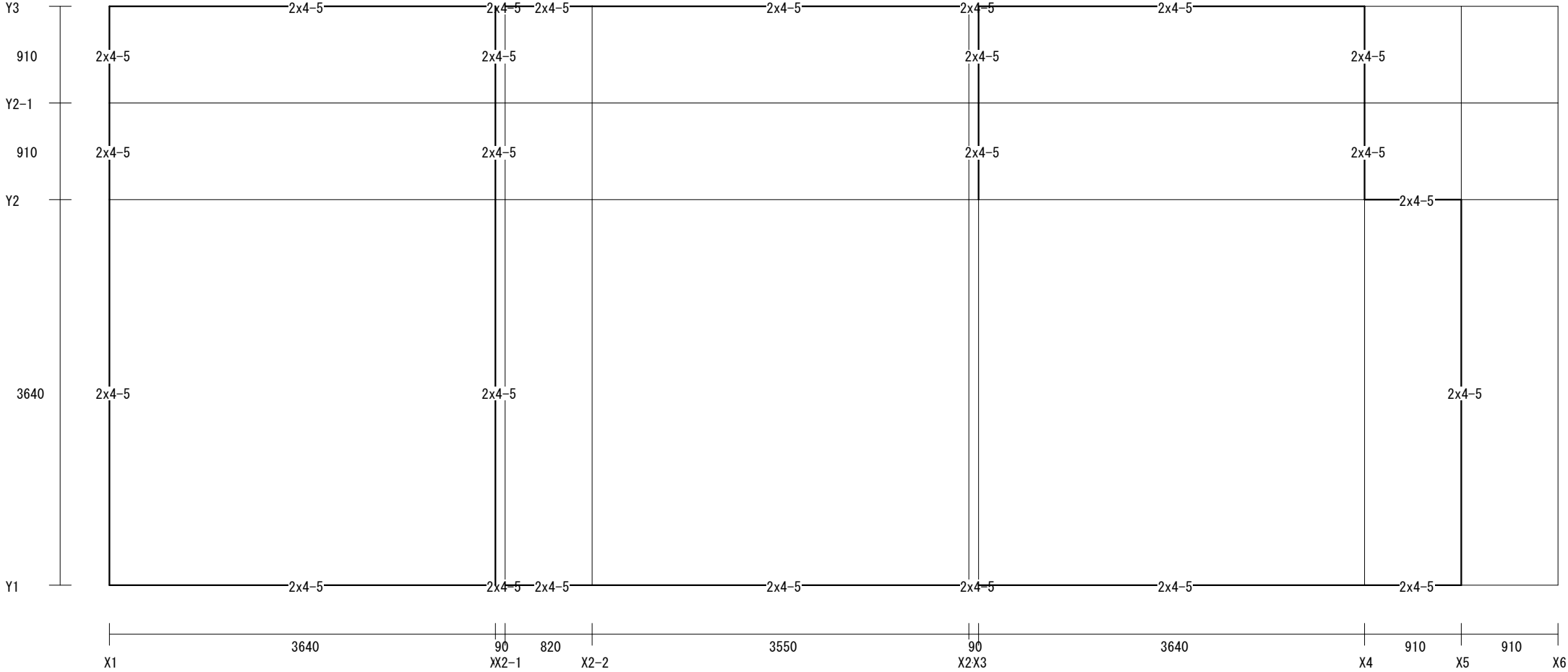
[3F]



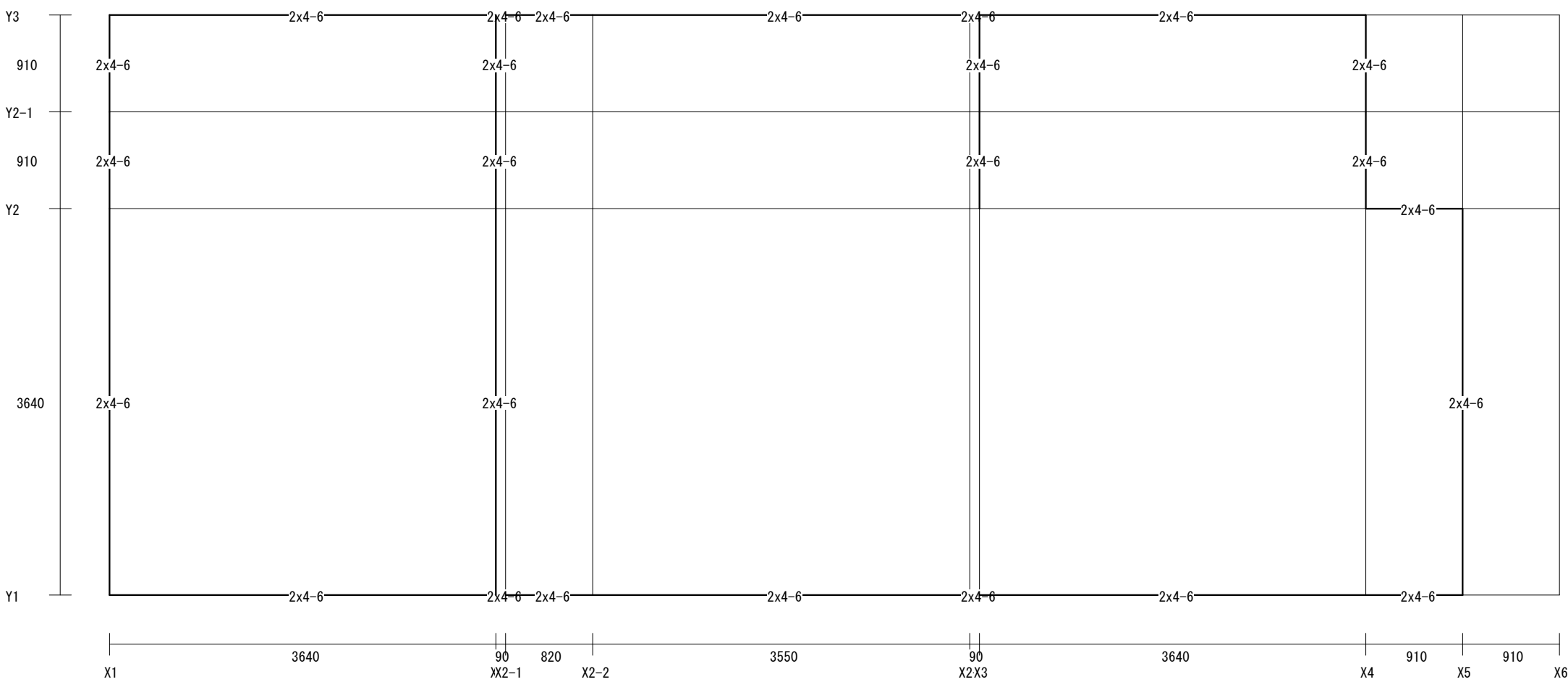
[4F]



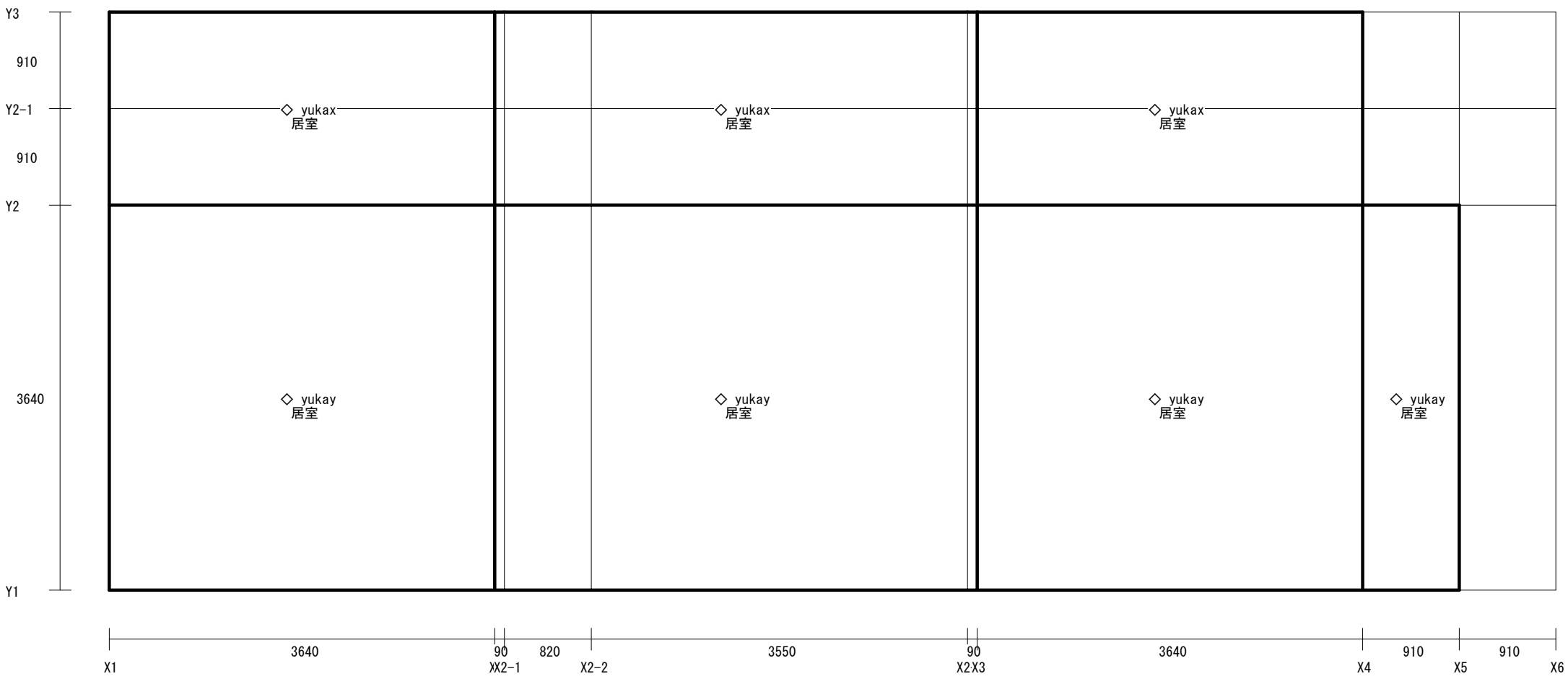
[5F]



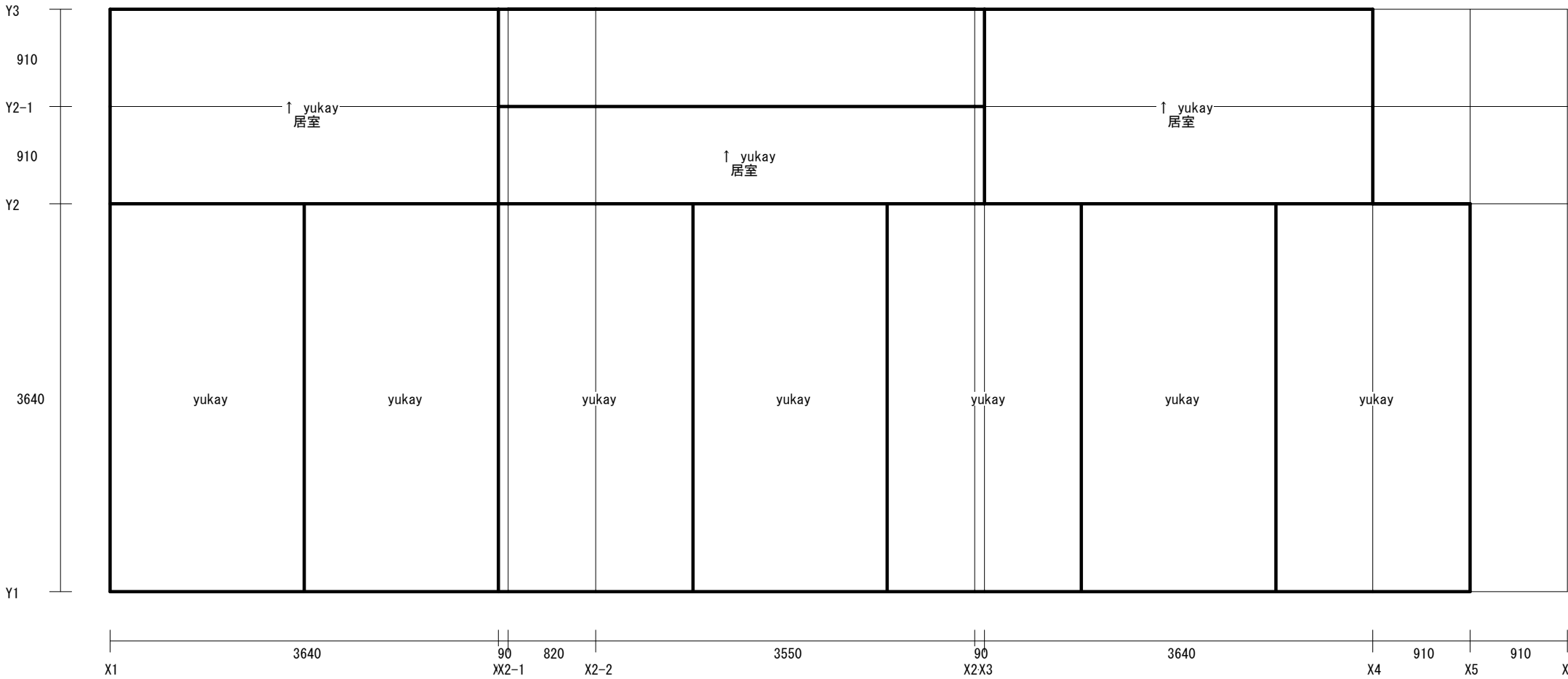
[6F]



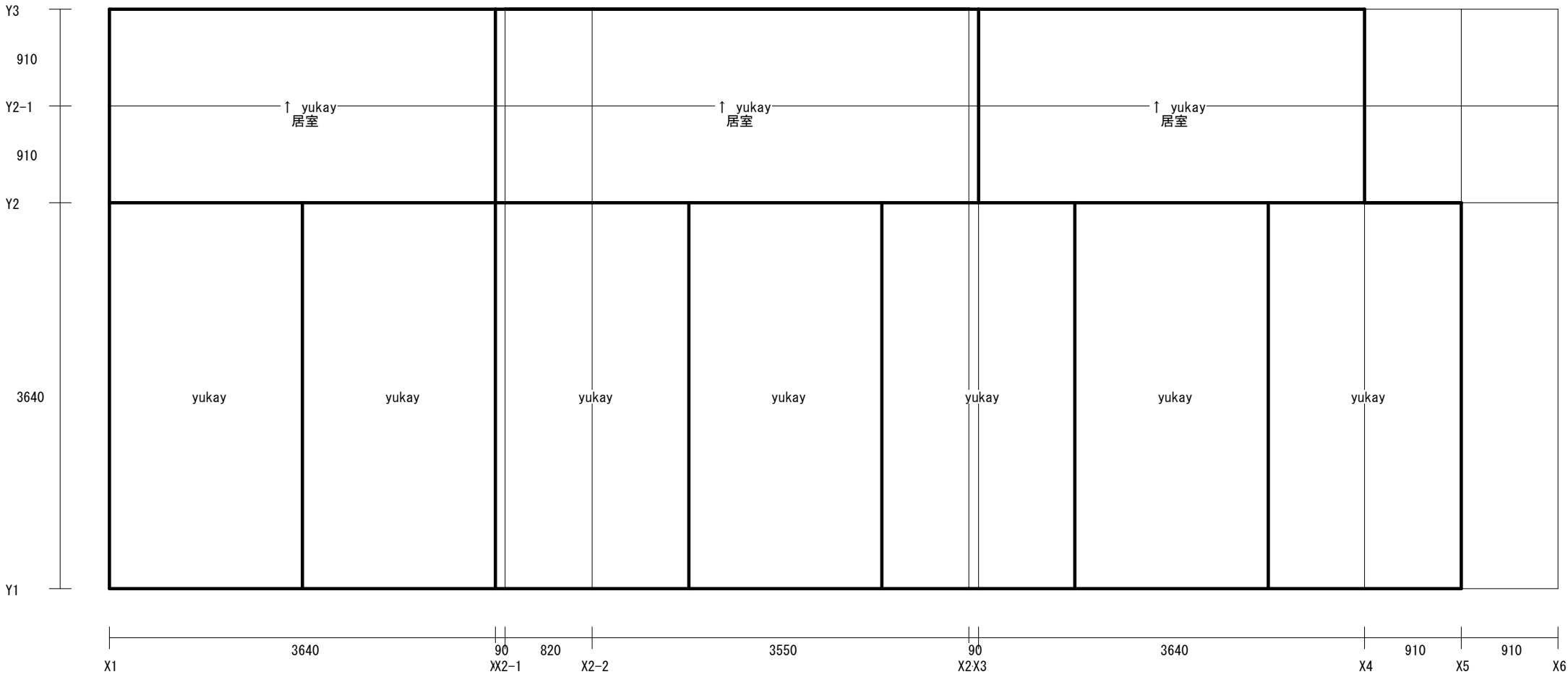
[1F]



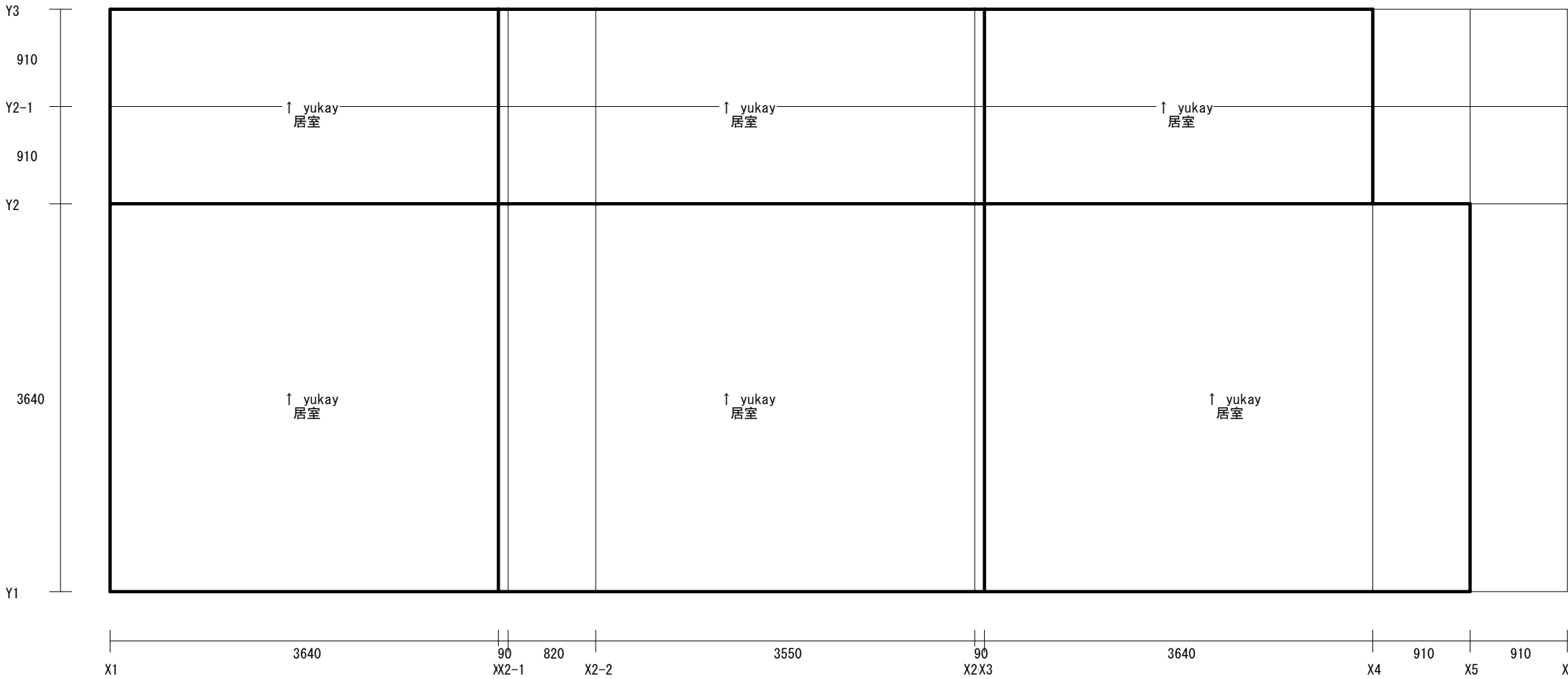
[2F]



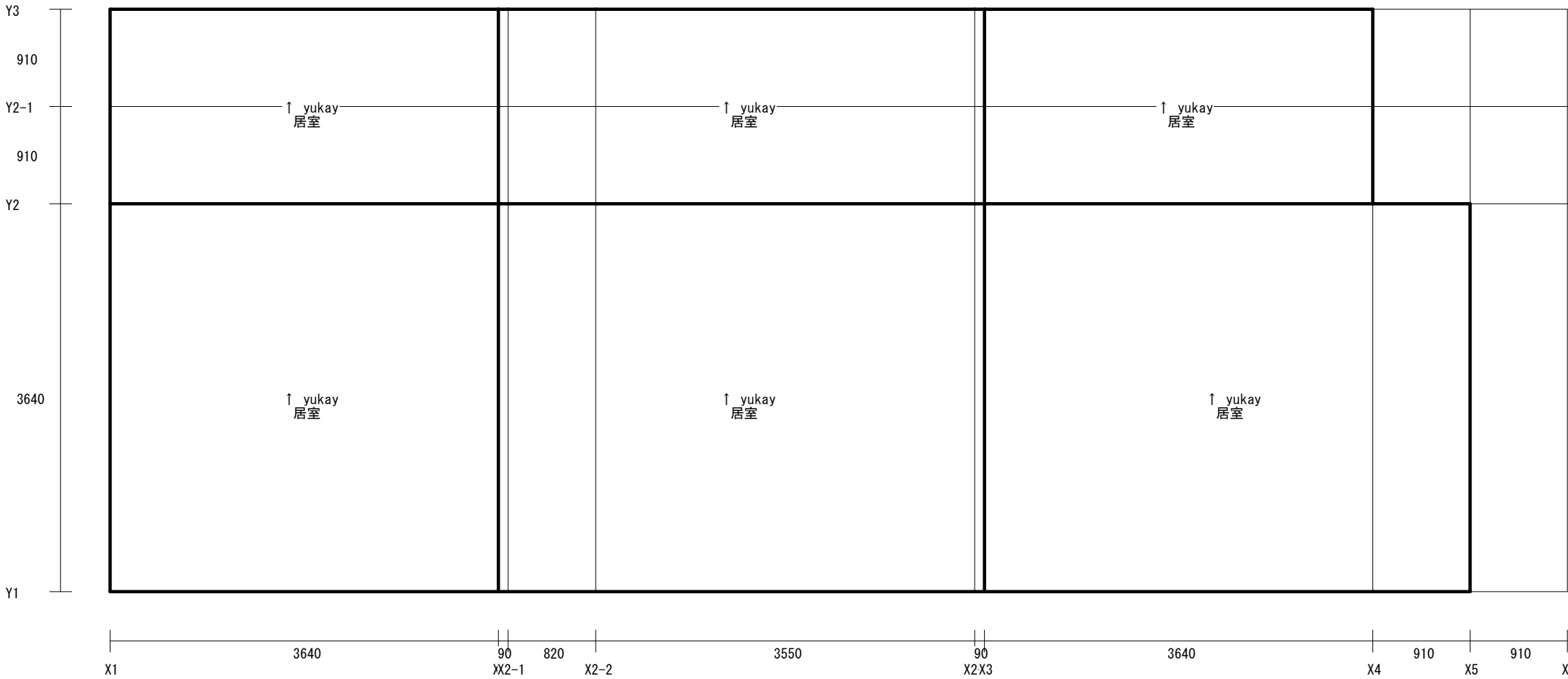
[3F]



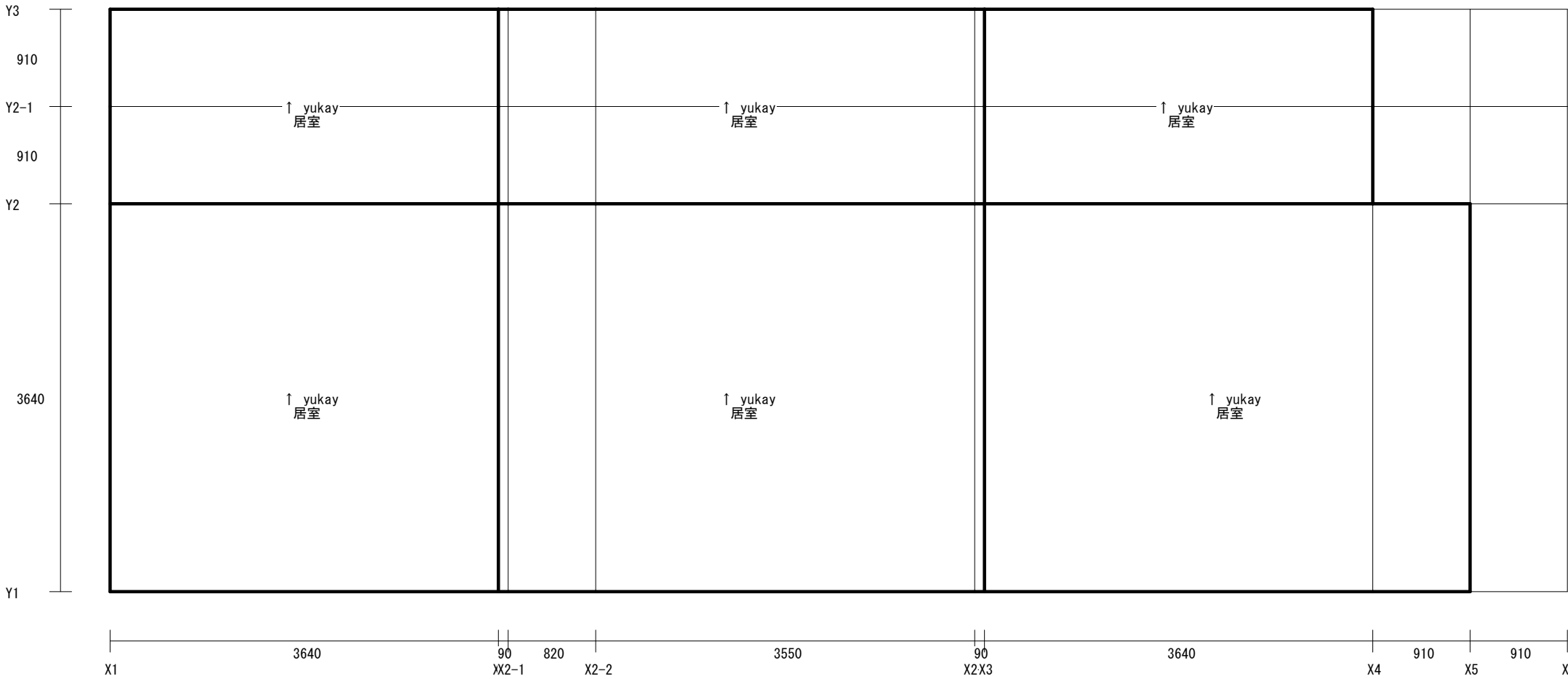
[4F]



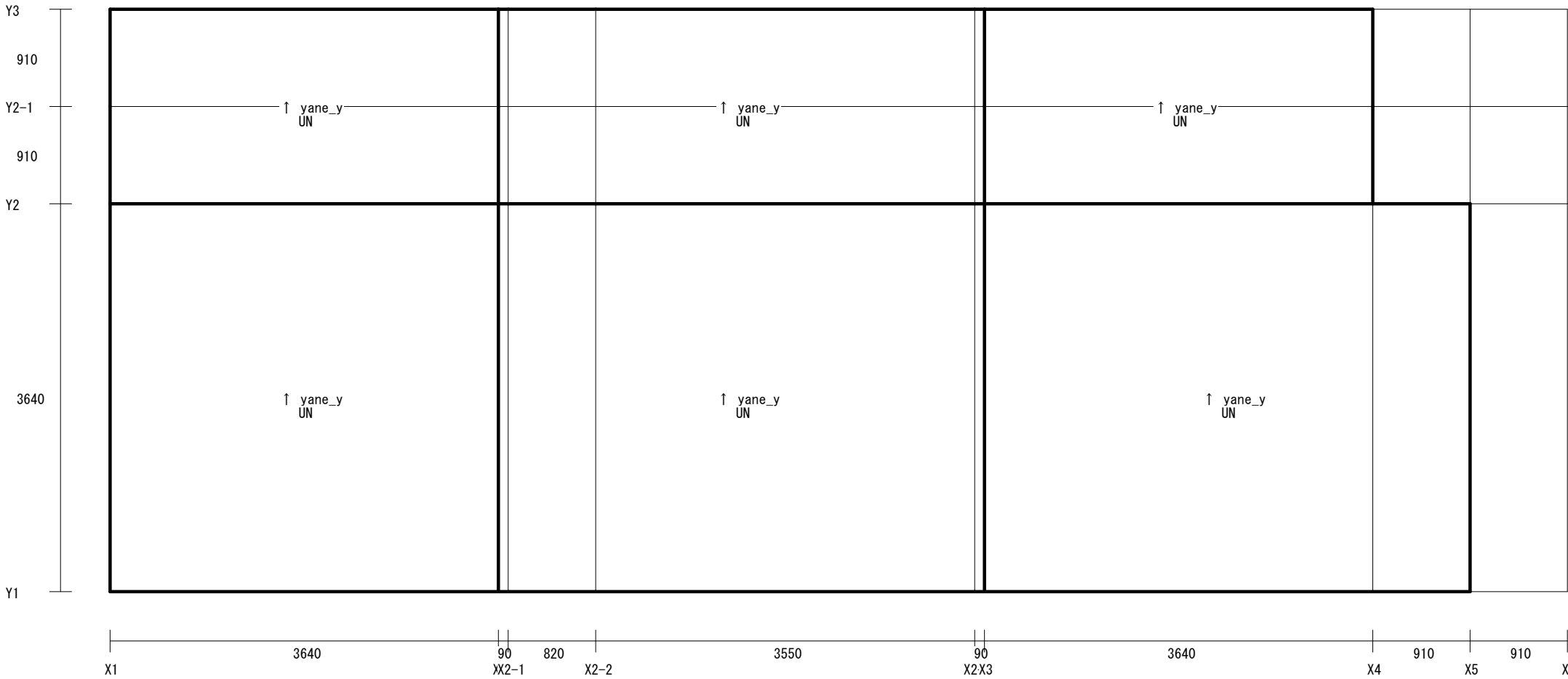
[5F]



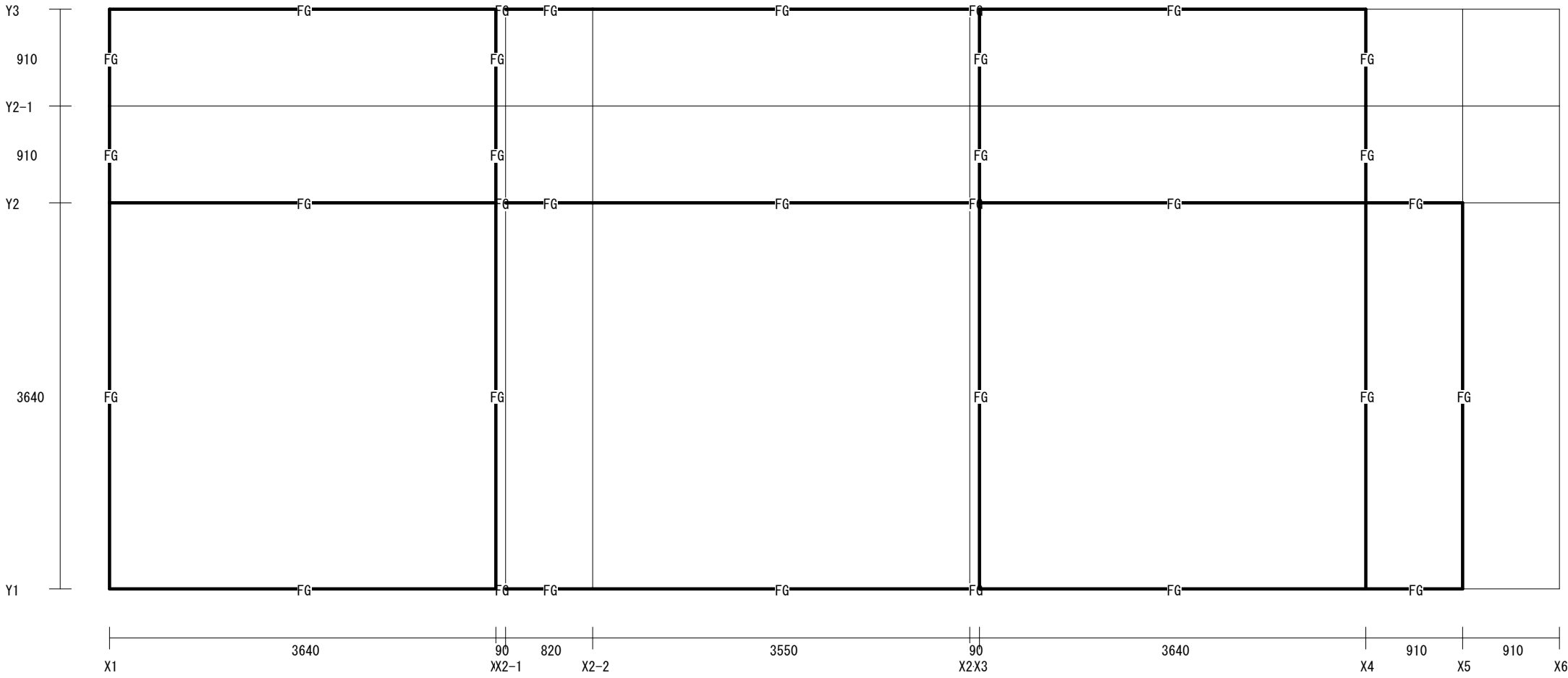
[6F]



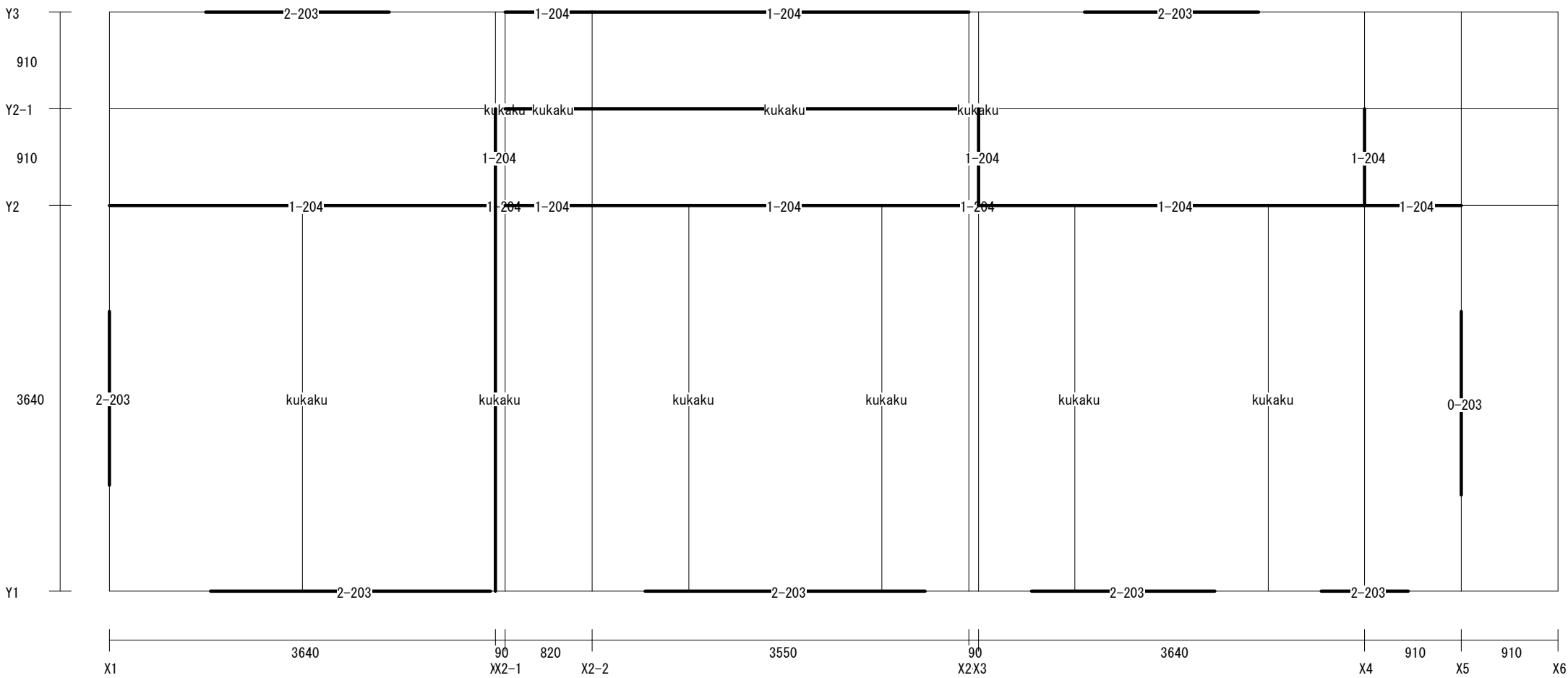
[RF]



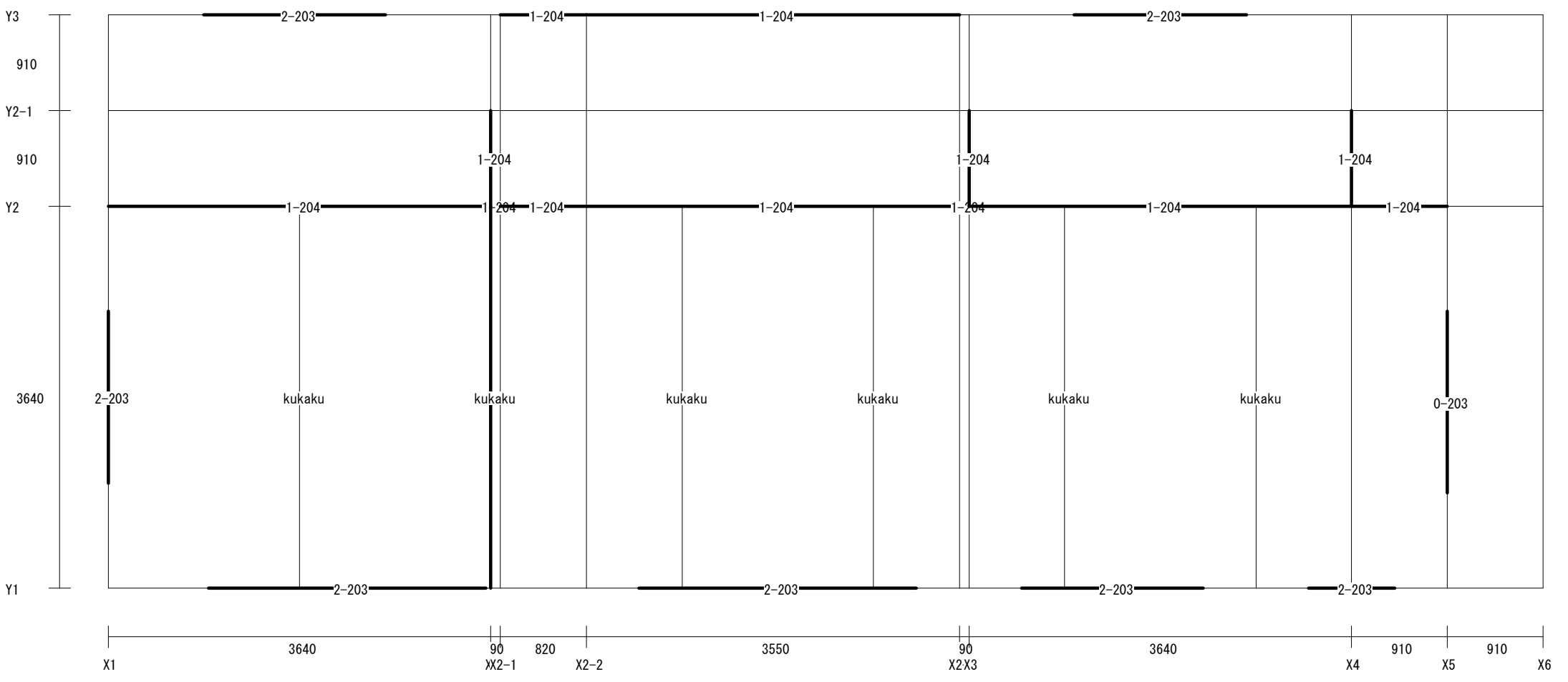
[1F]



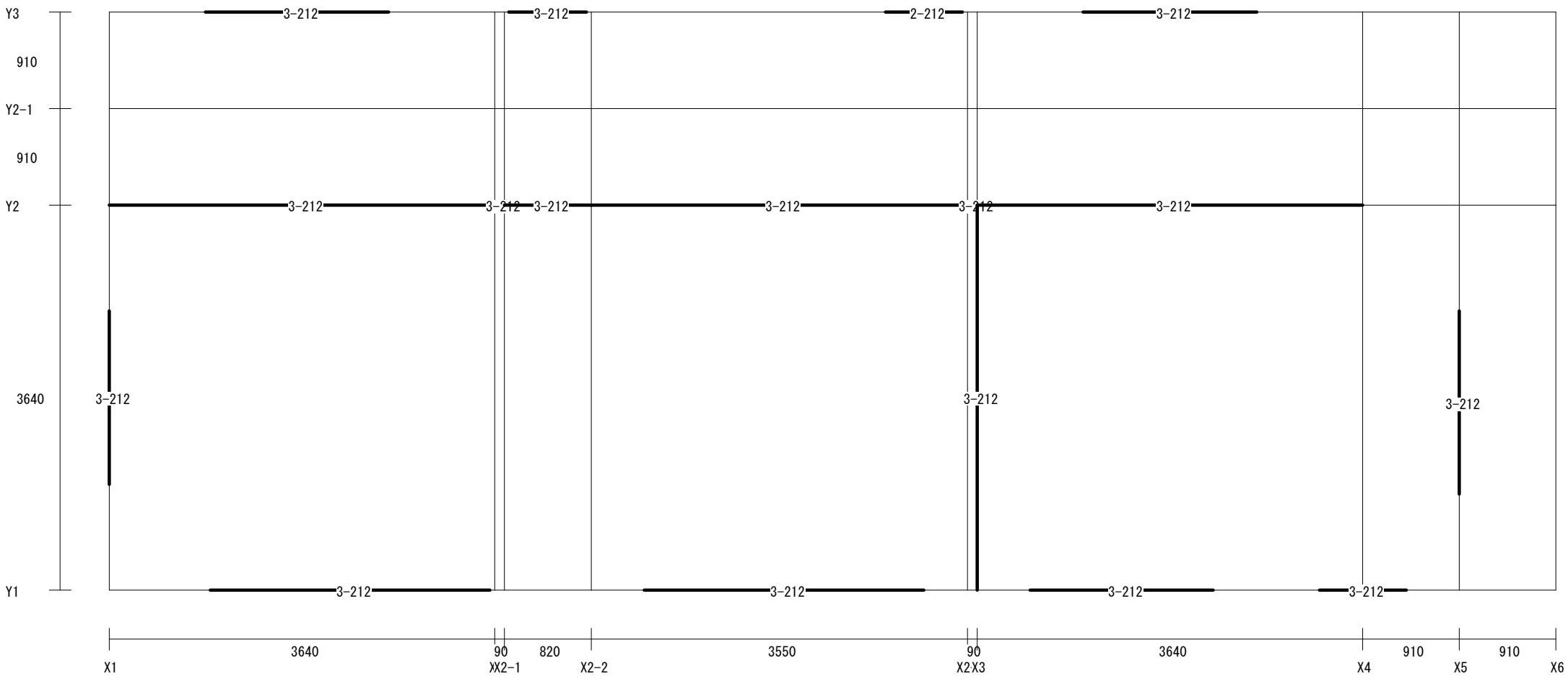
[2F]



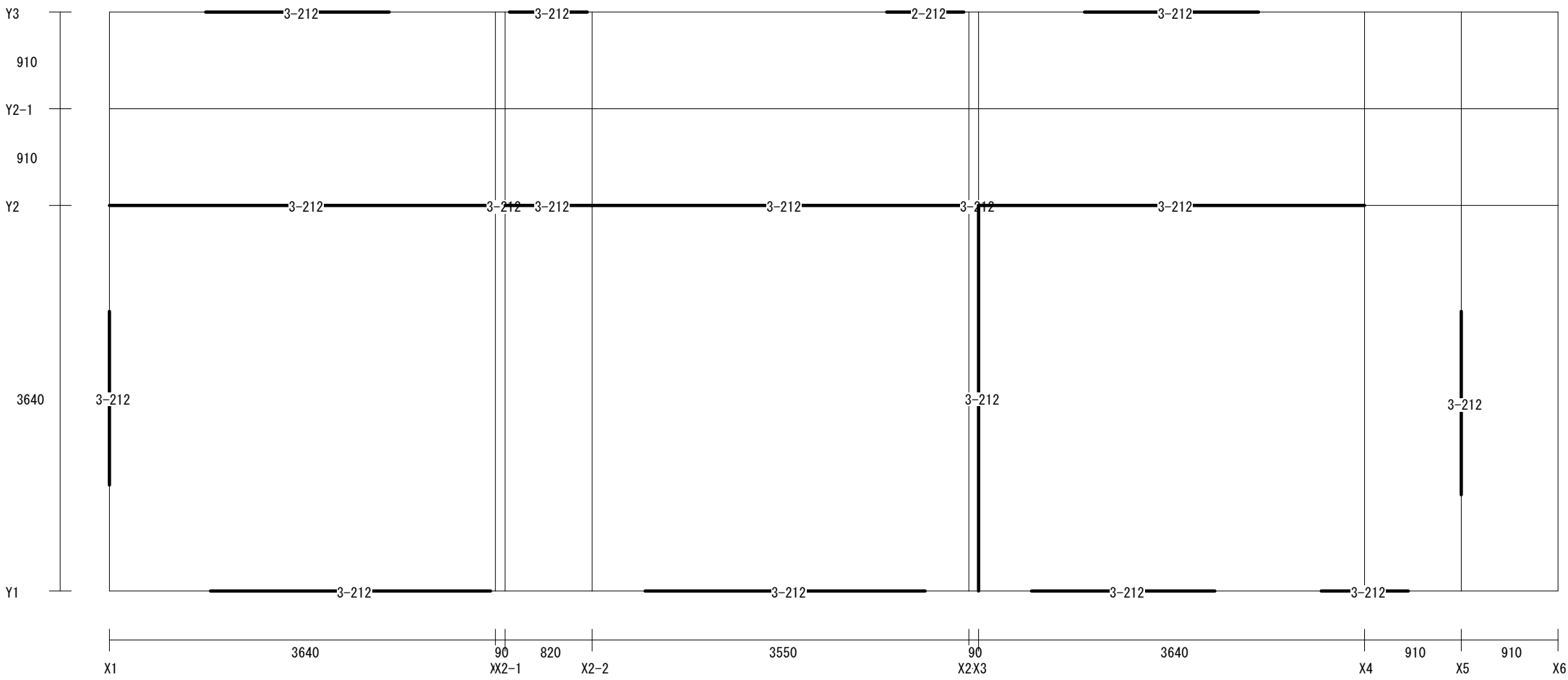
[3F]



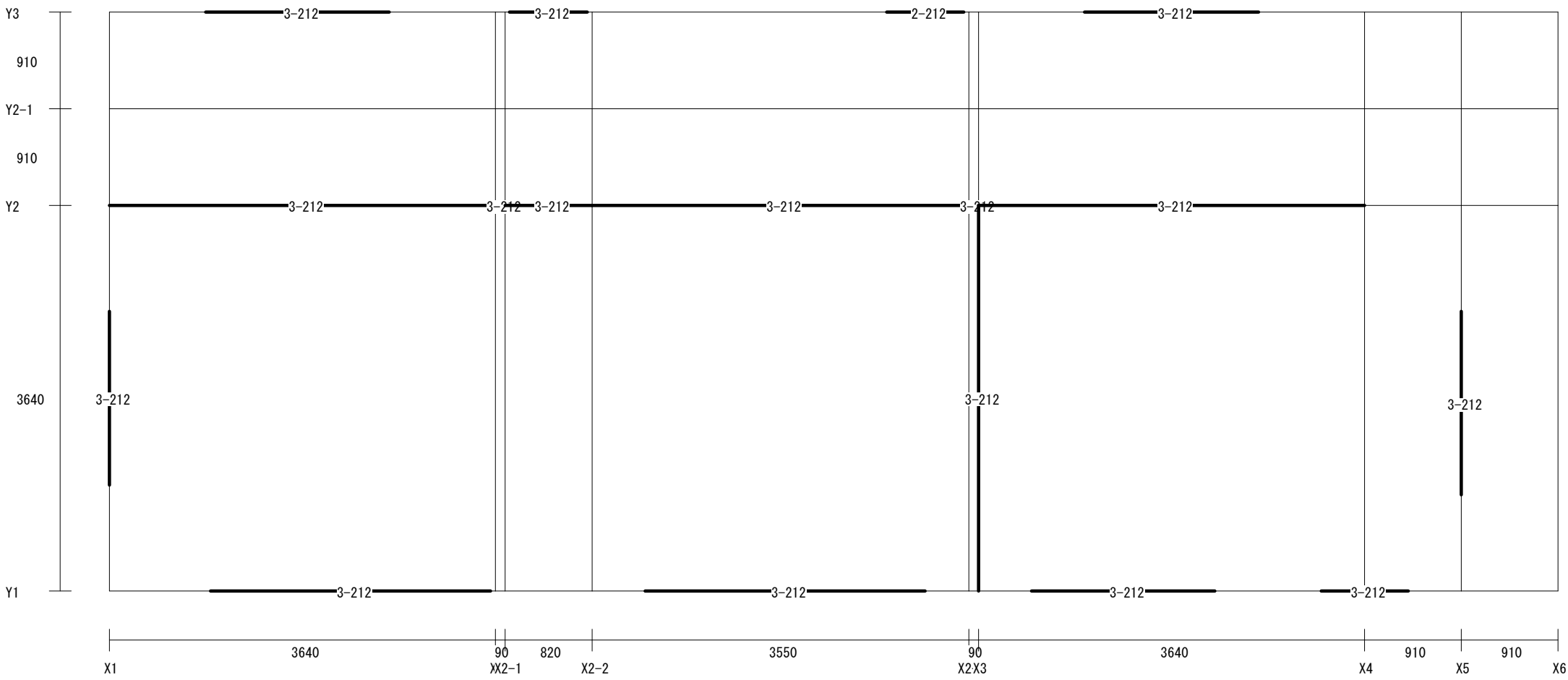
[4F]



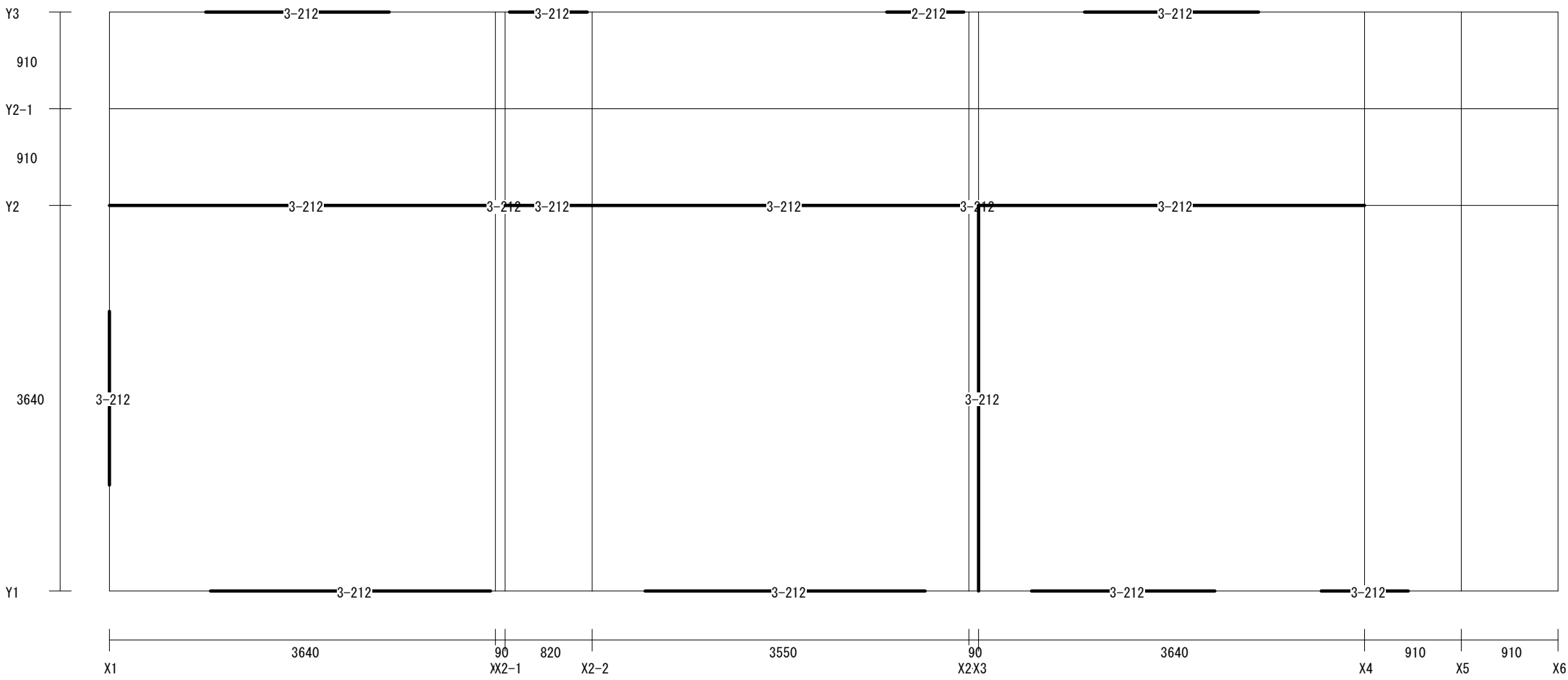
[5F]



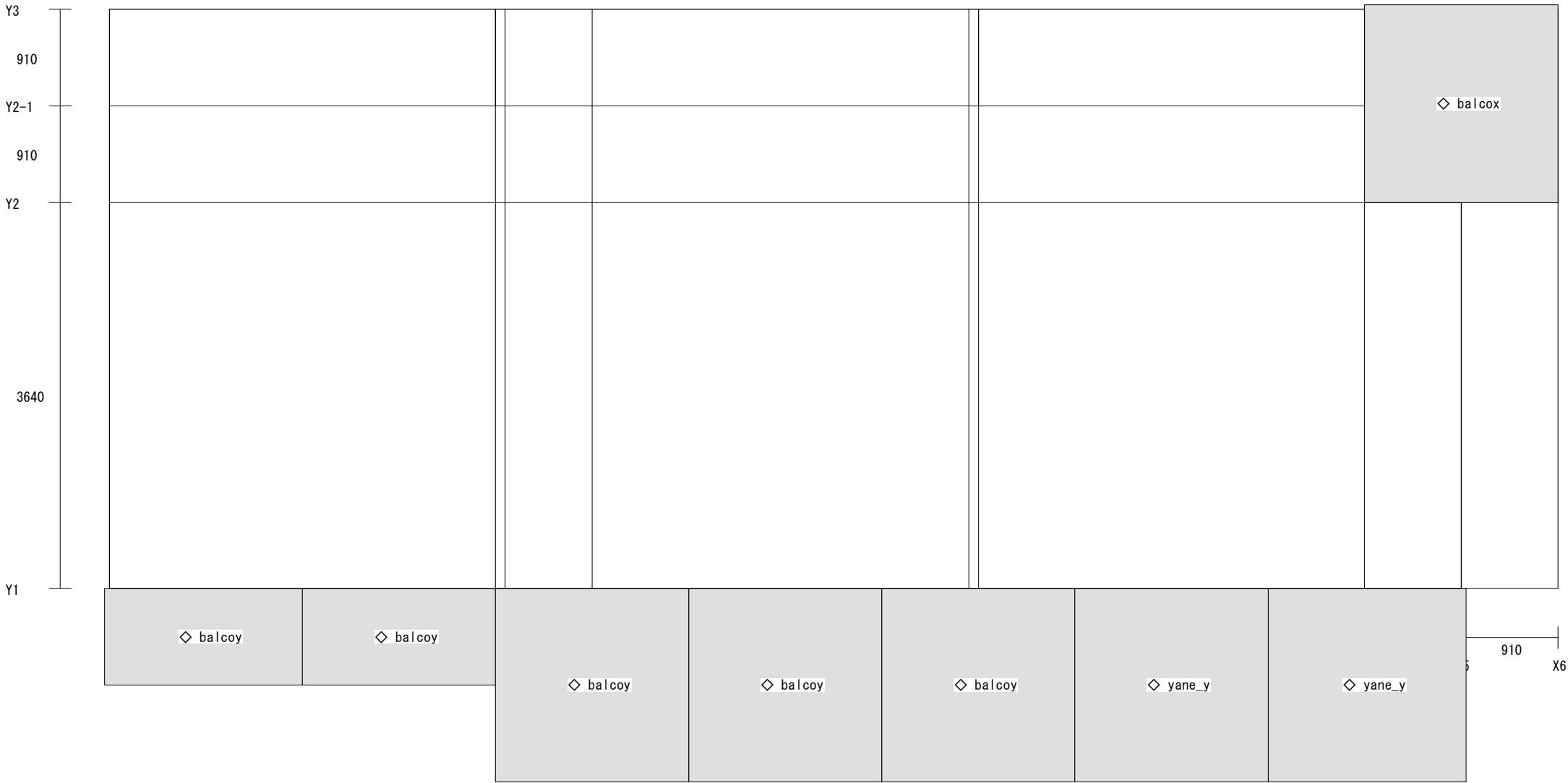
[6F]



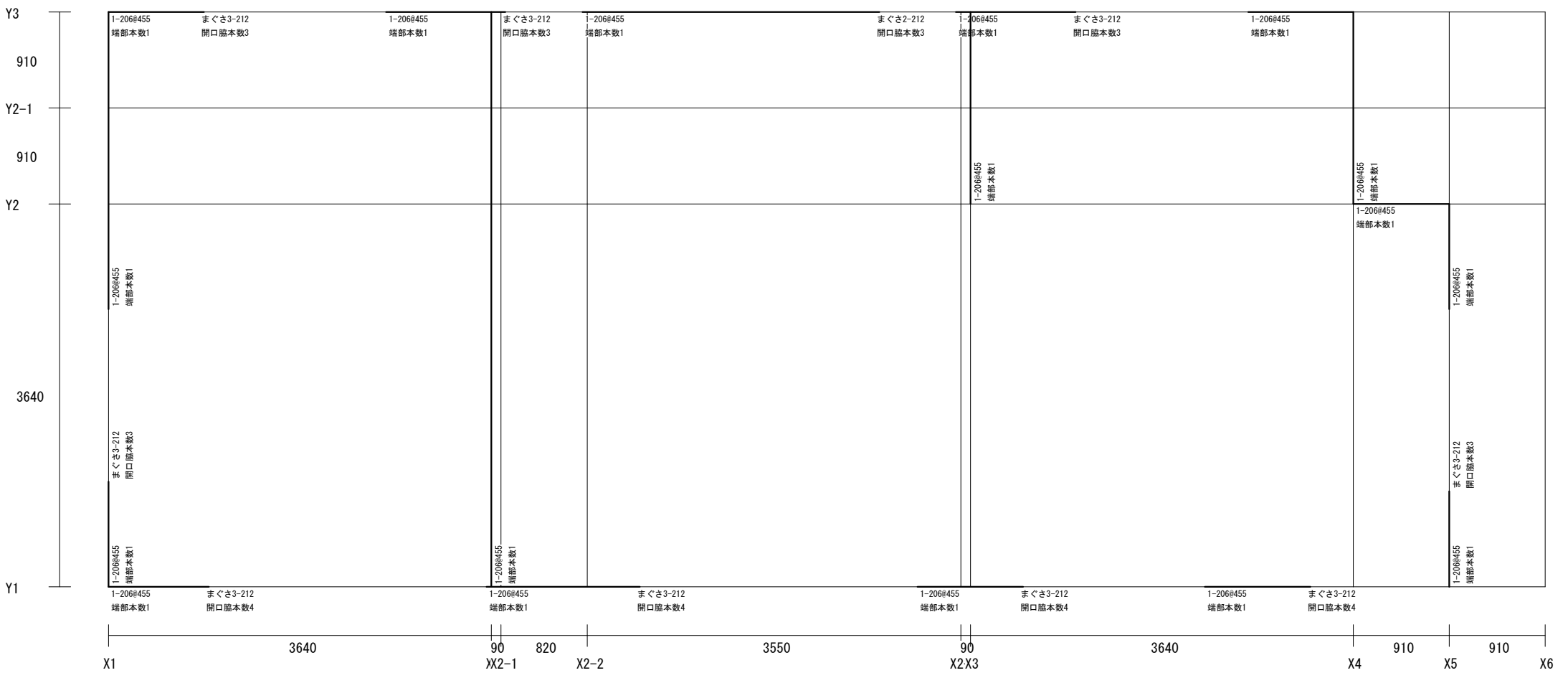
[RF]



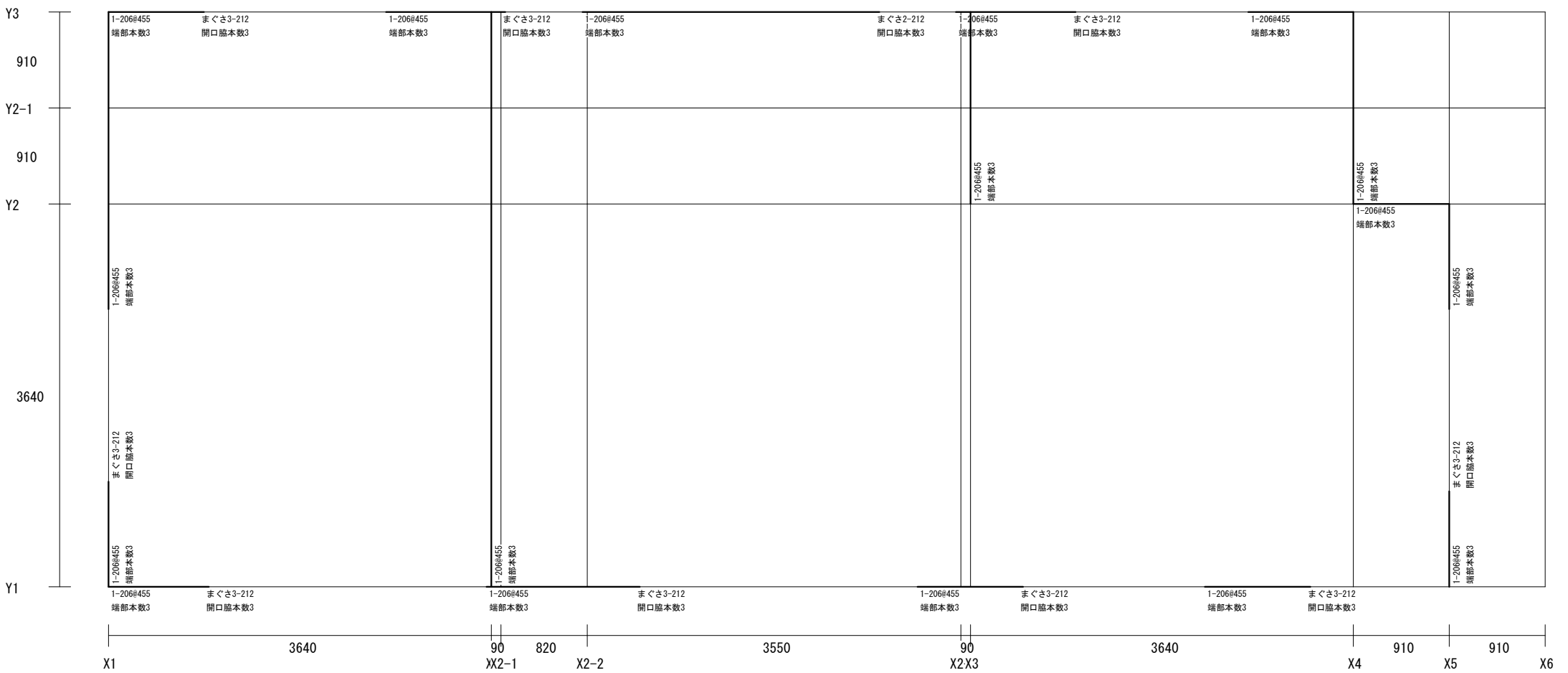
[2F]



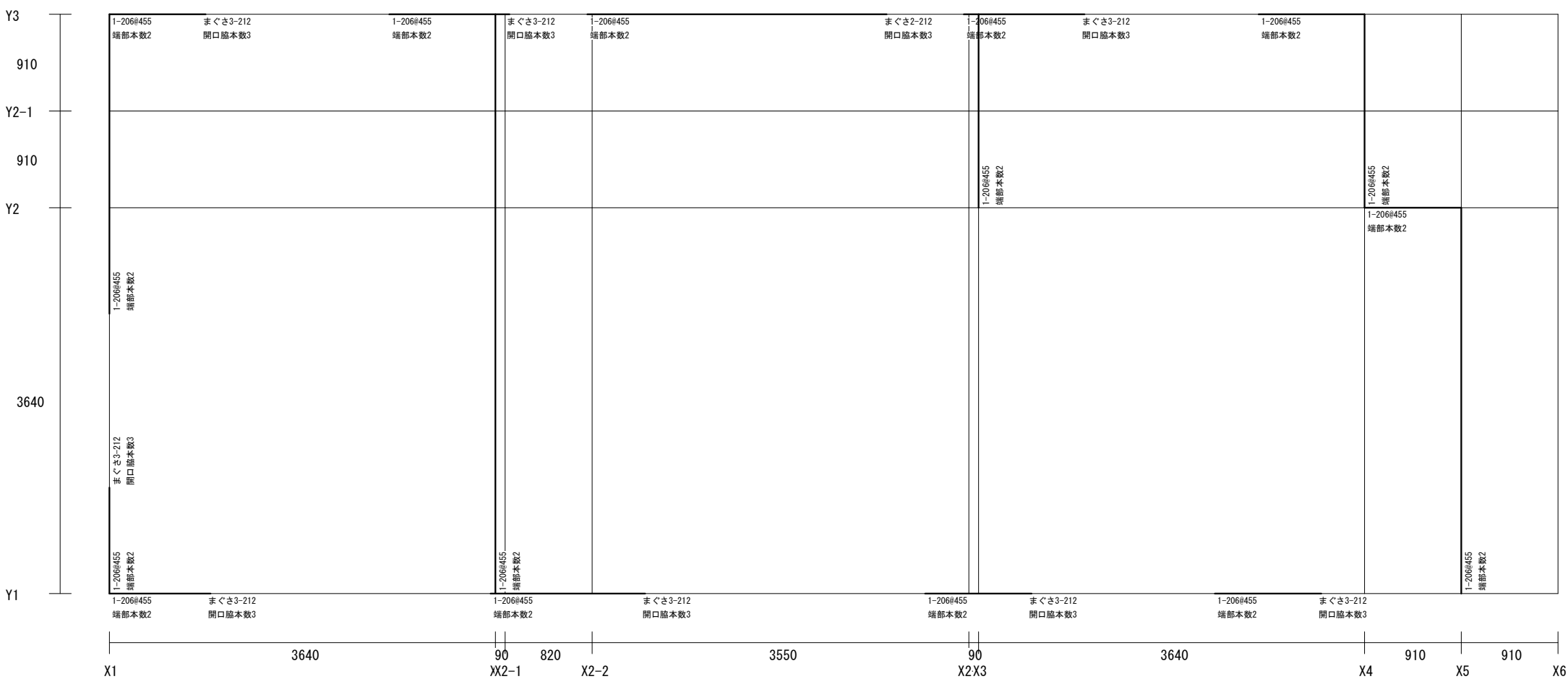
[3F]



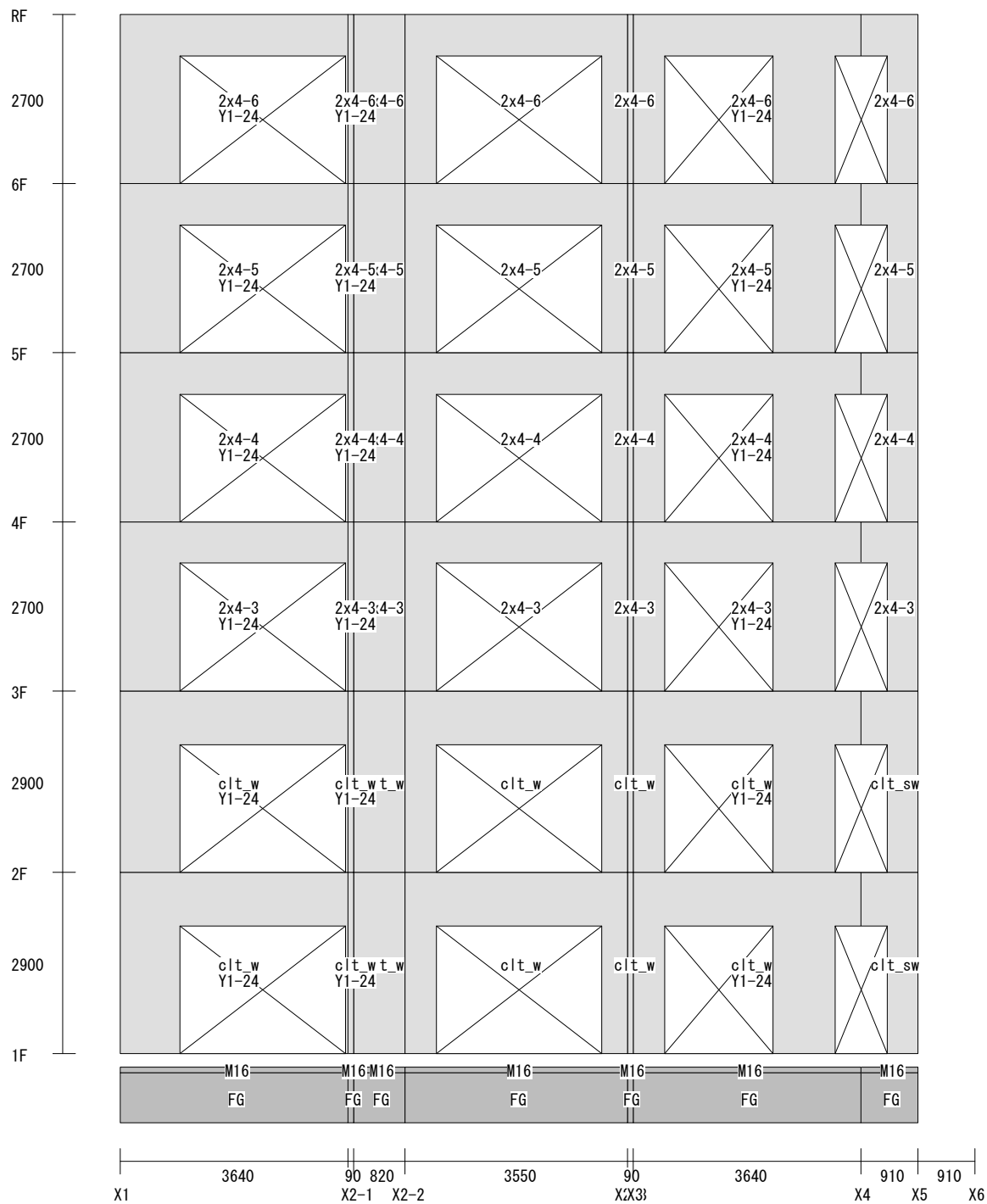
[4F]



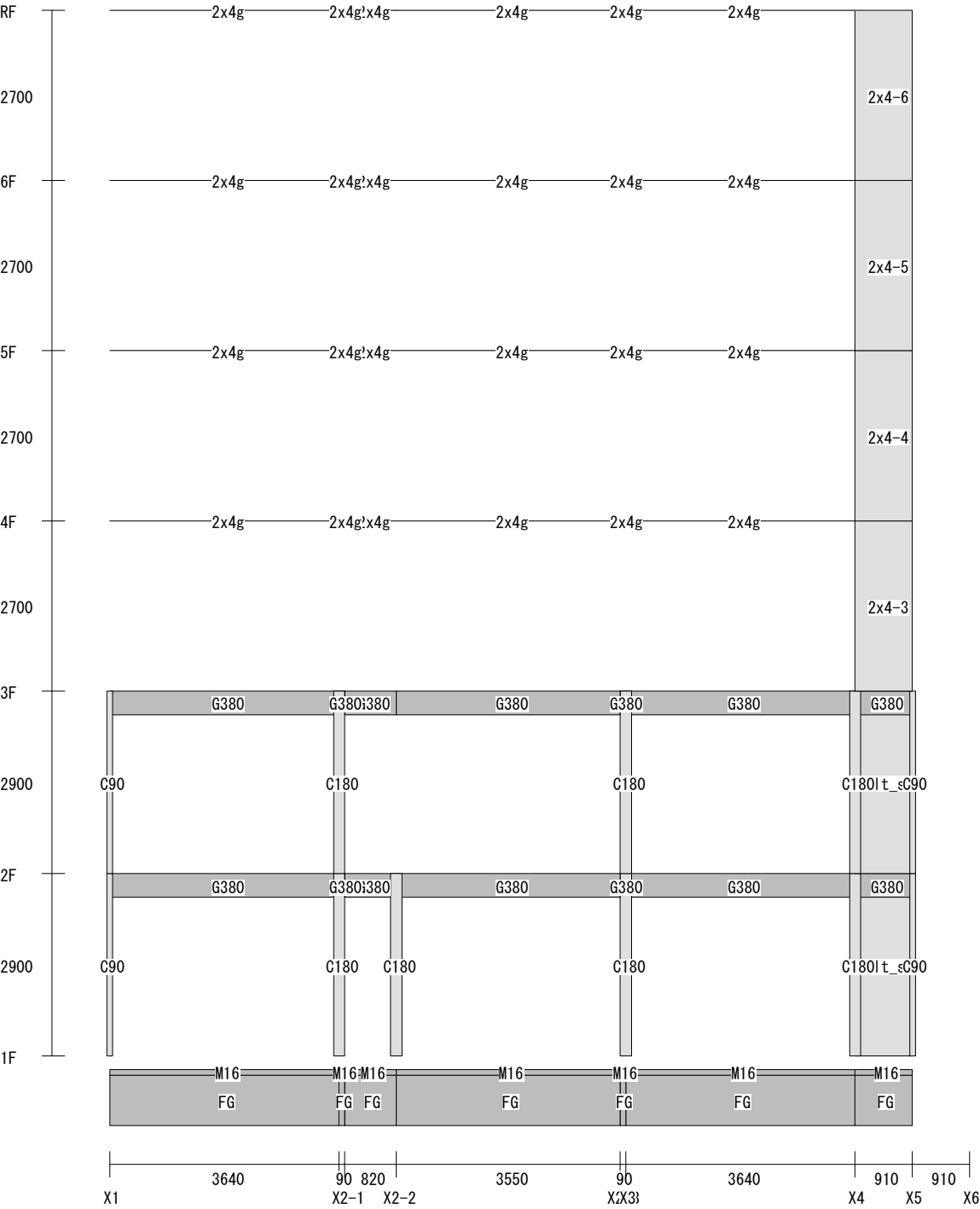
[6F]



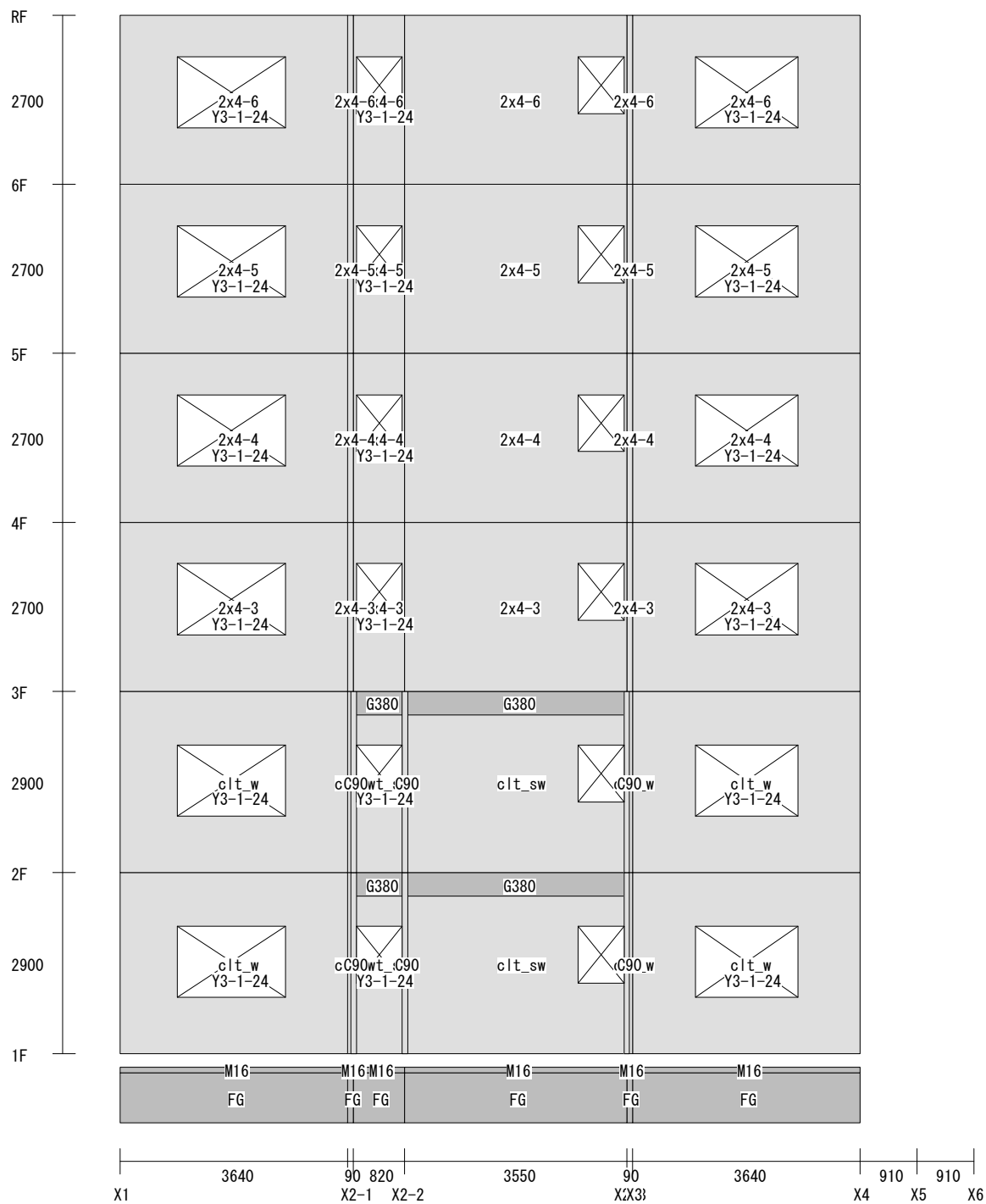
[Y1]



[Y2]

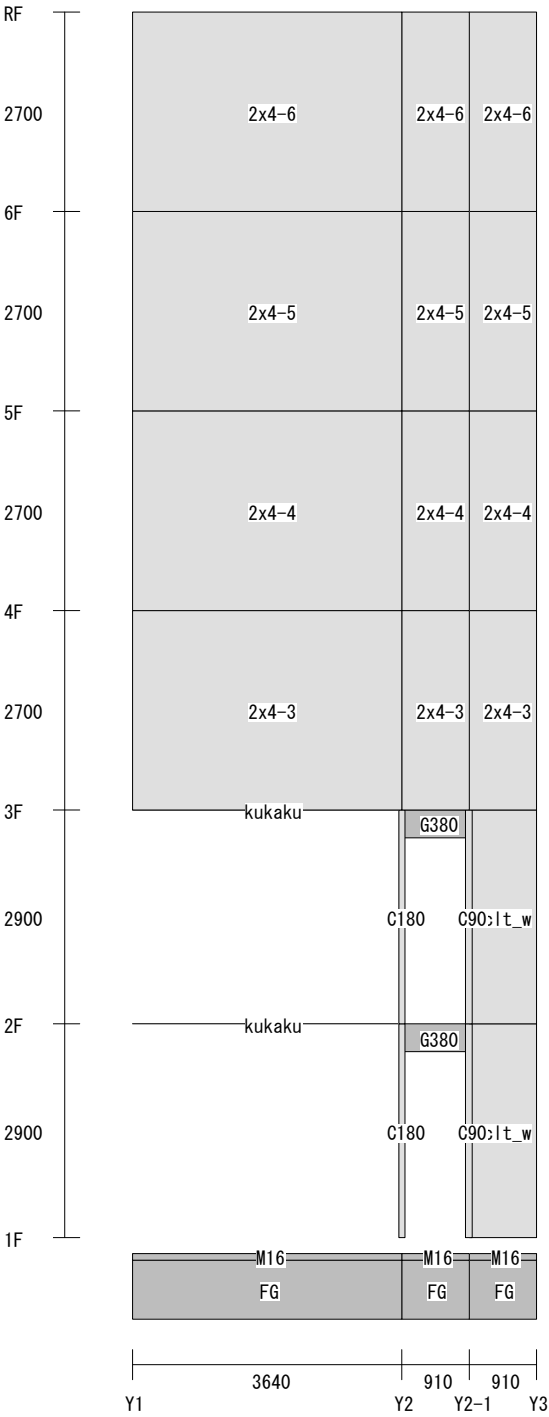
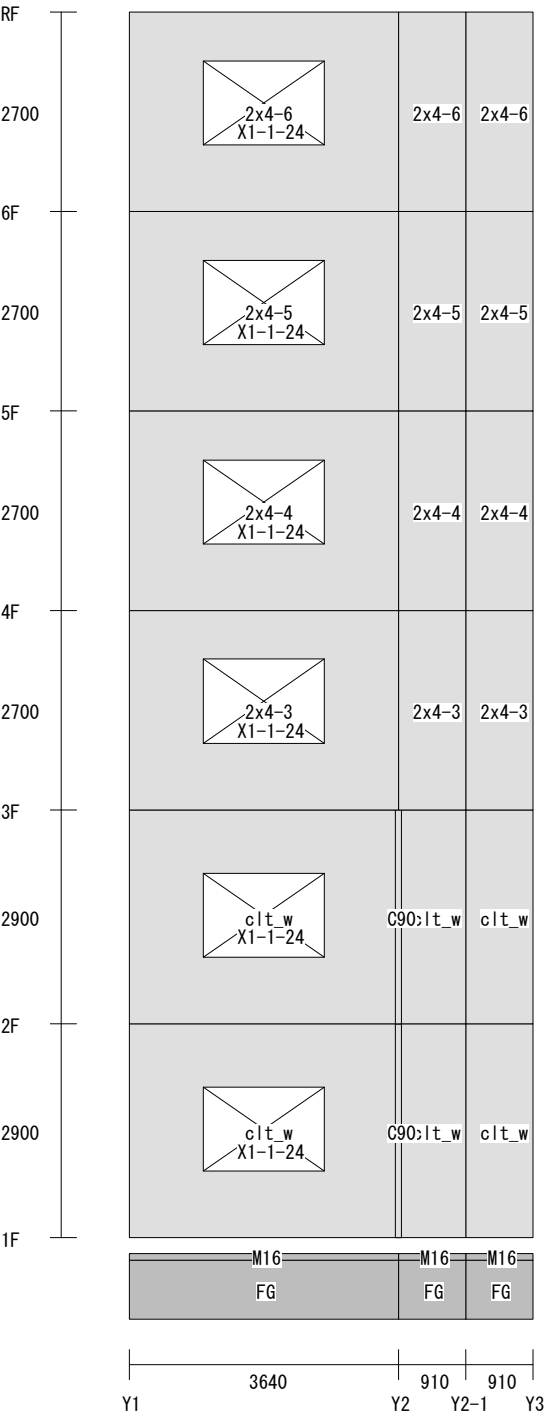


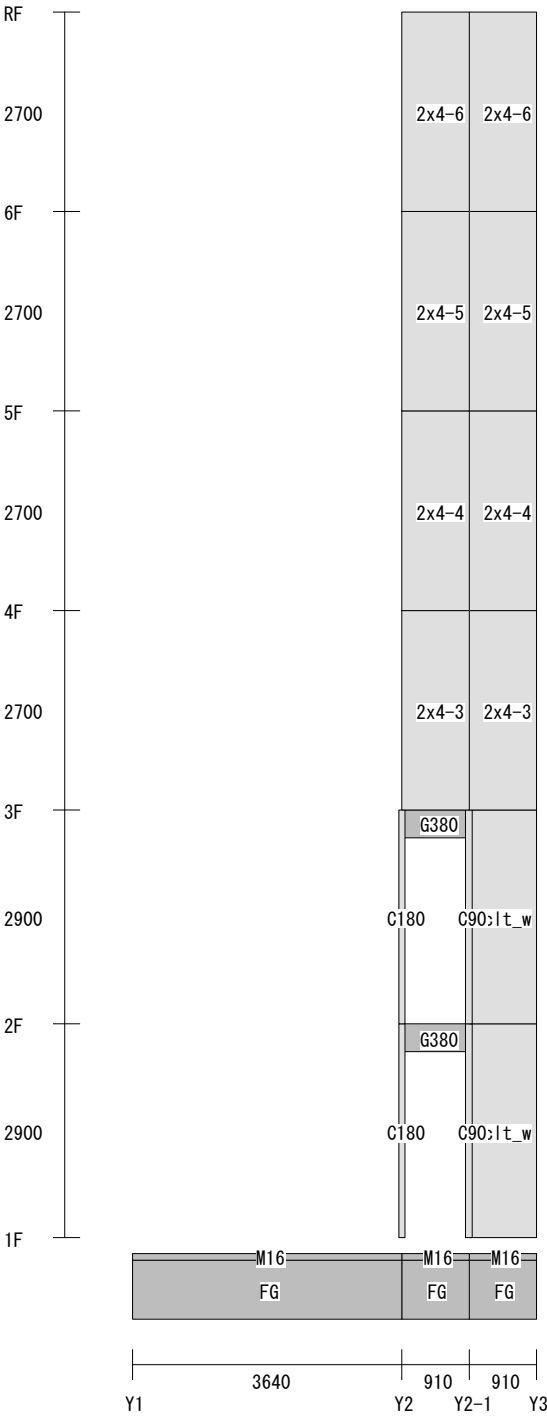
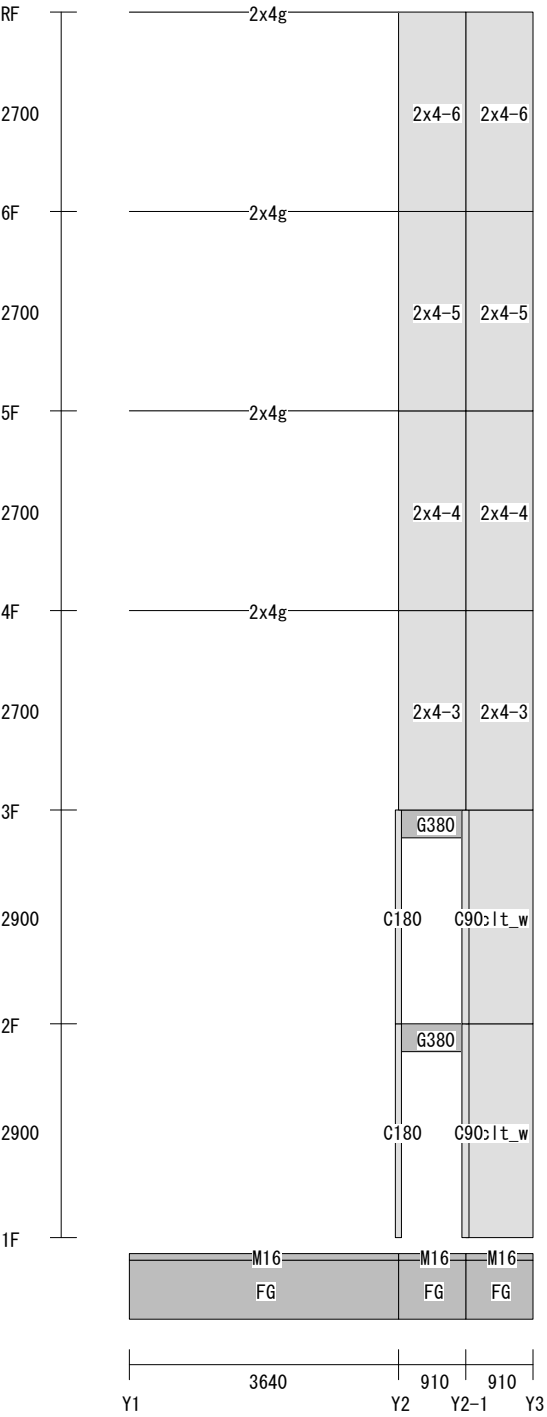
[Y3]



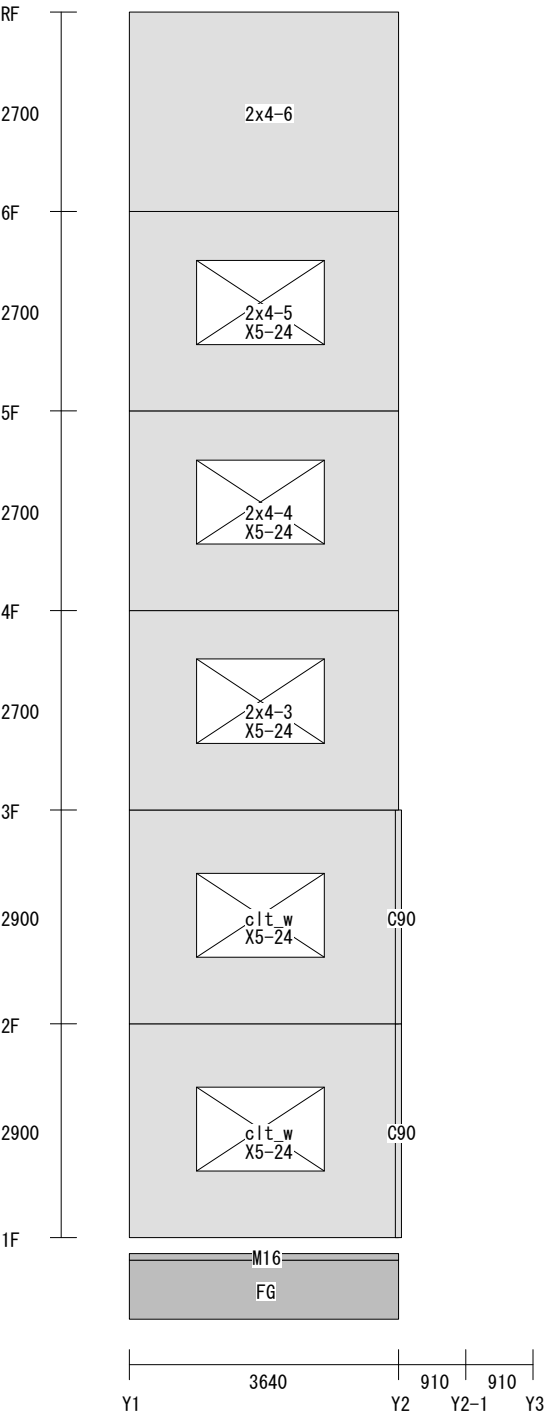
[X1]

[X2]

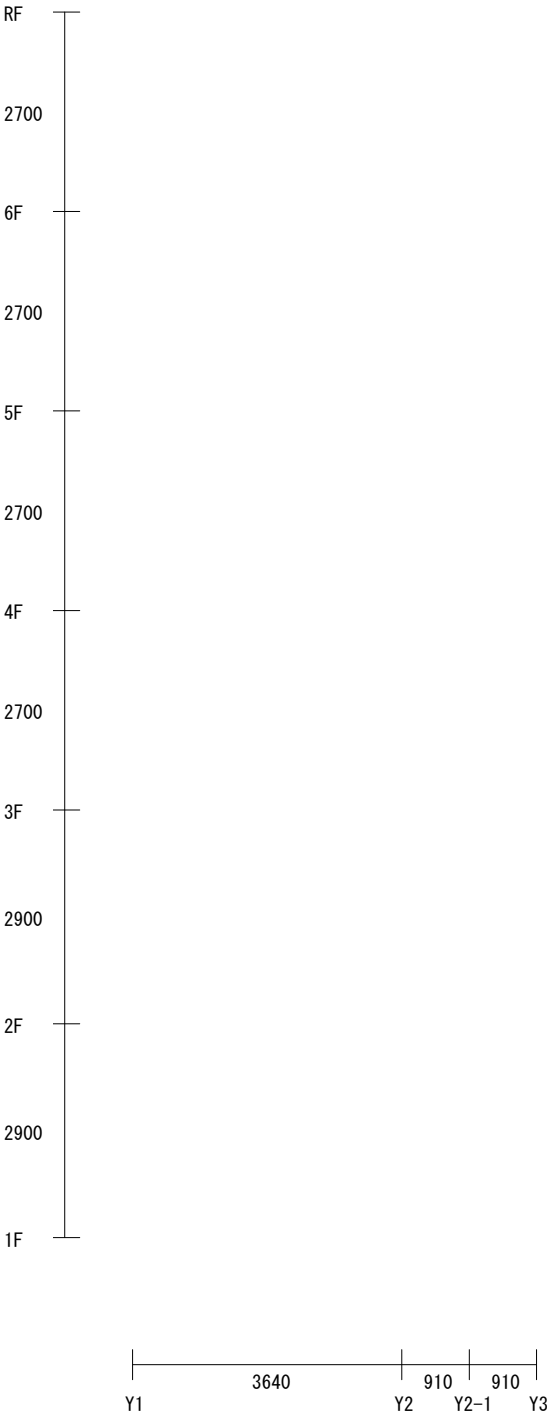




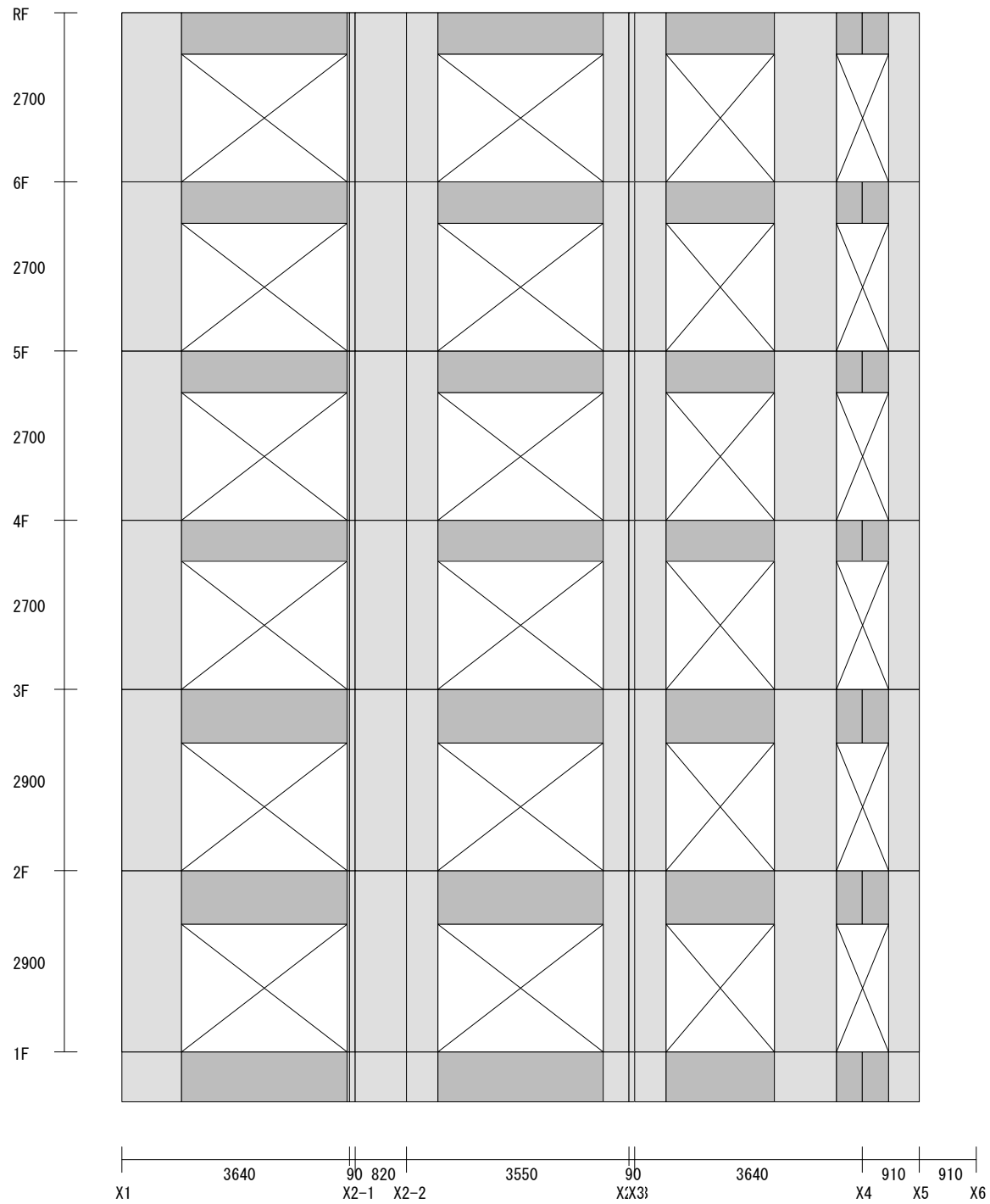
[X5]



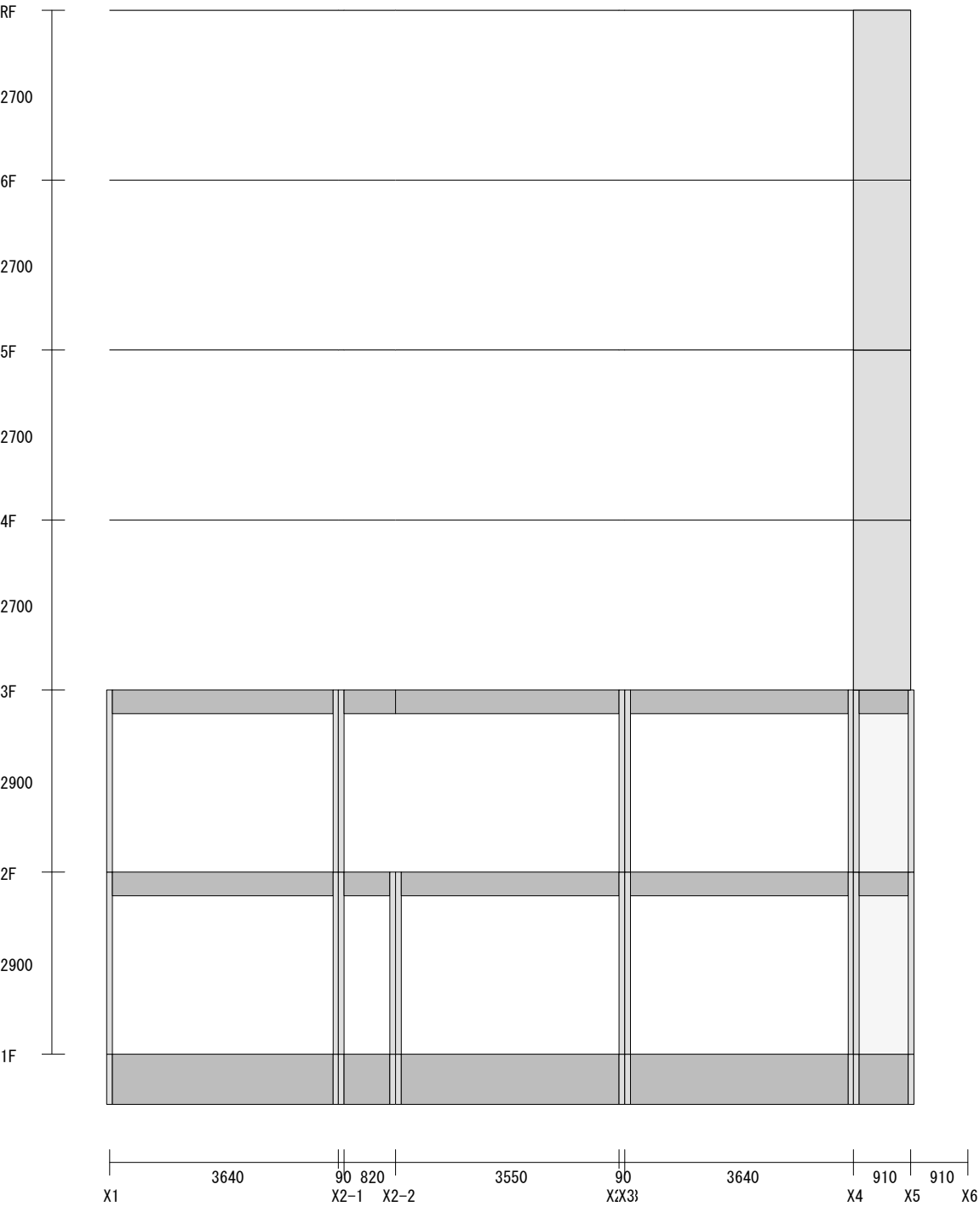
[X6]



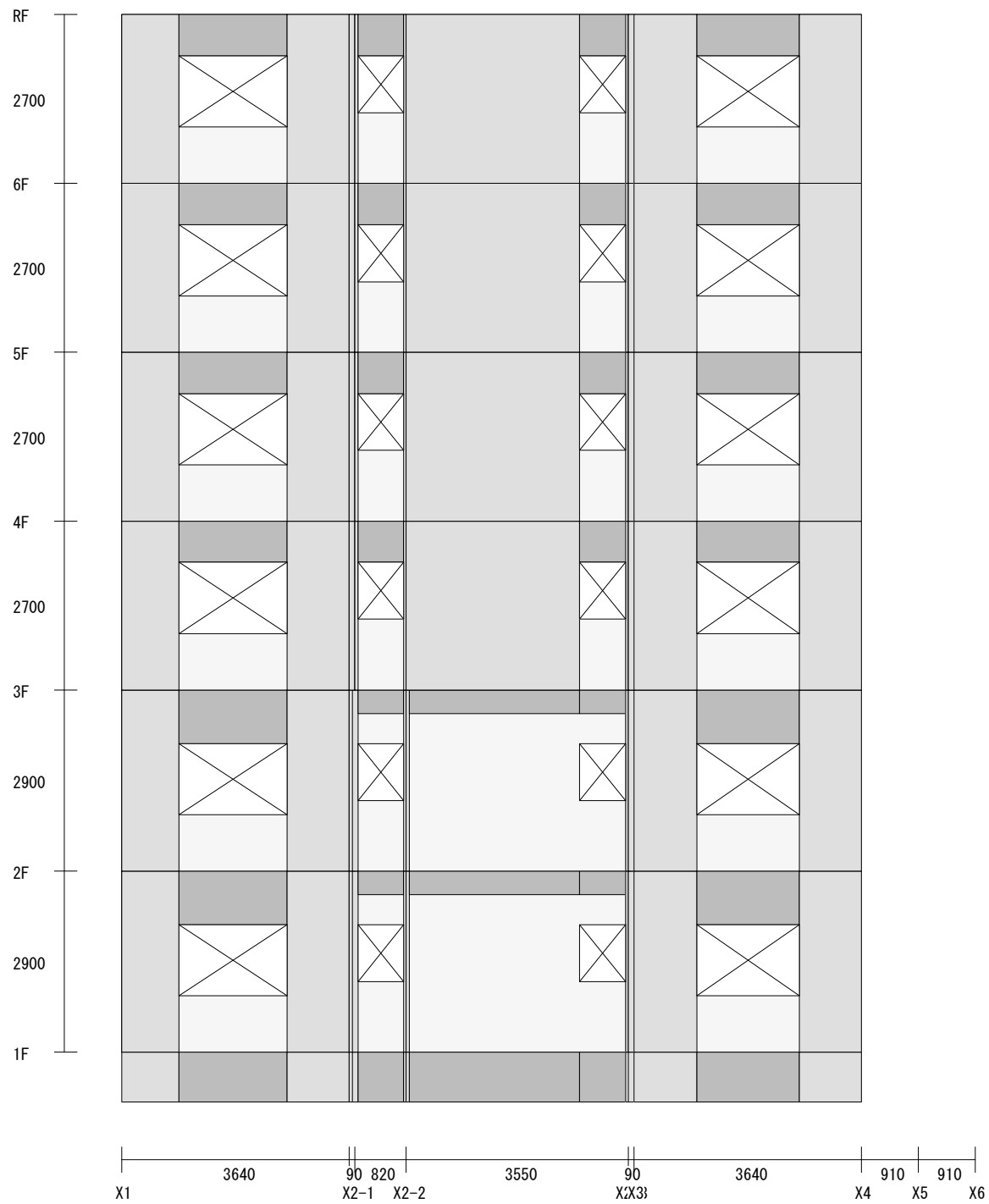
[Y1]



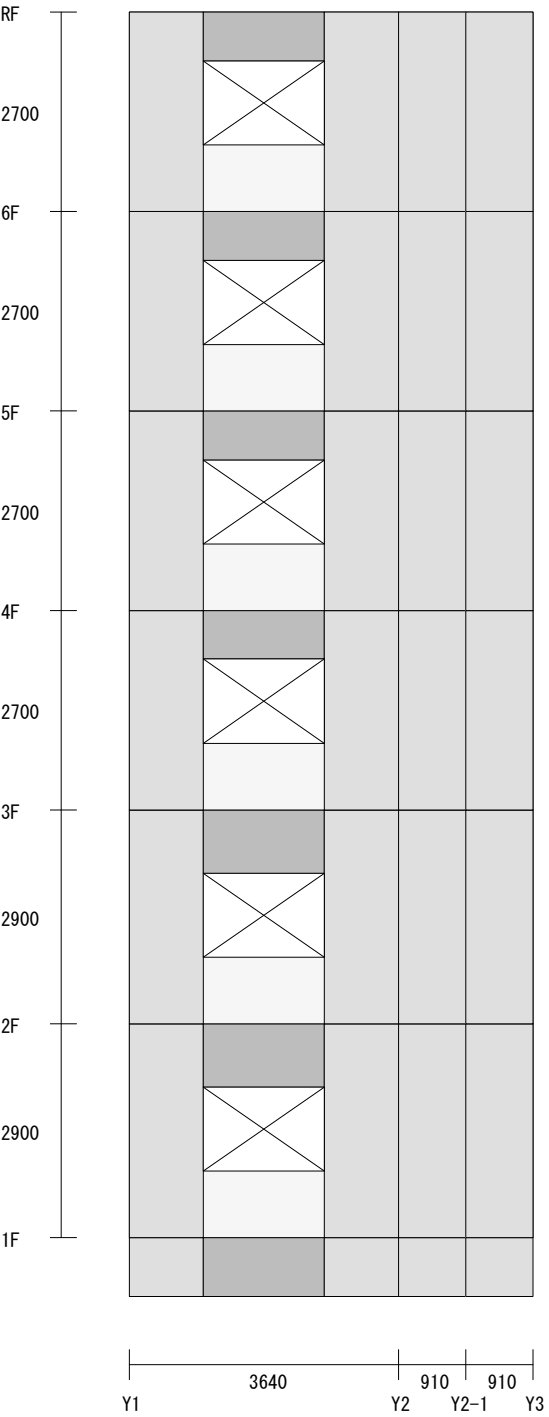
[Y2]



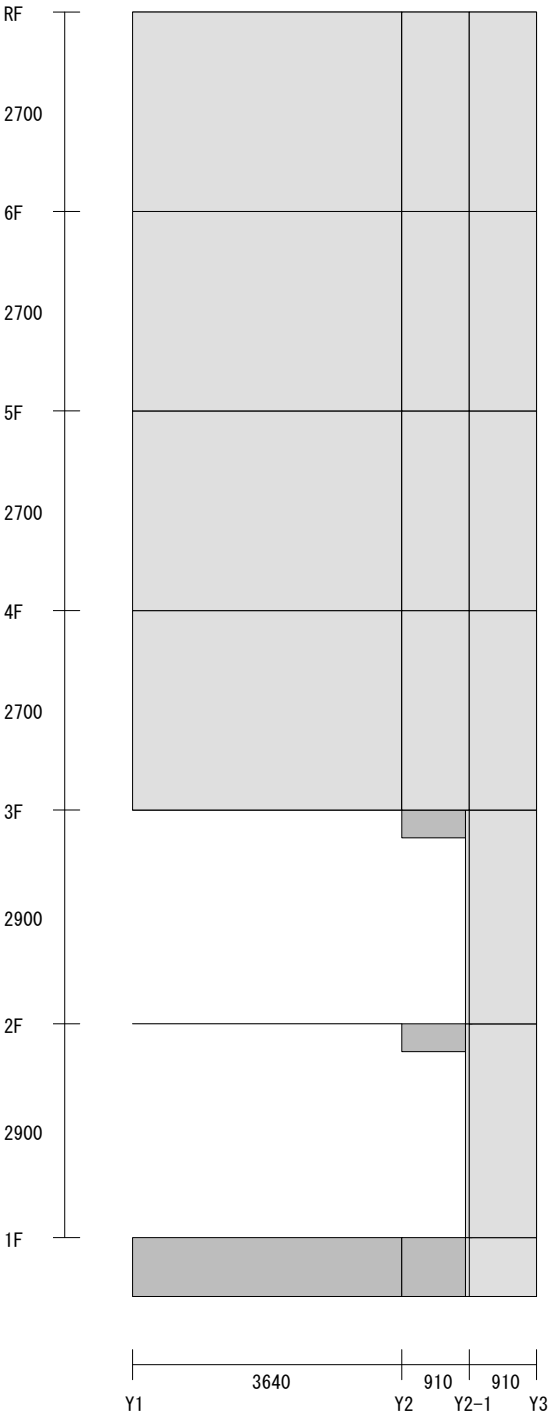
[Y3]



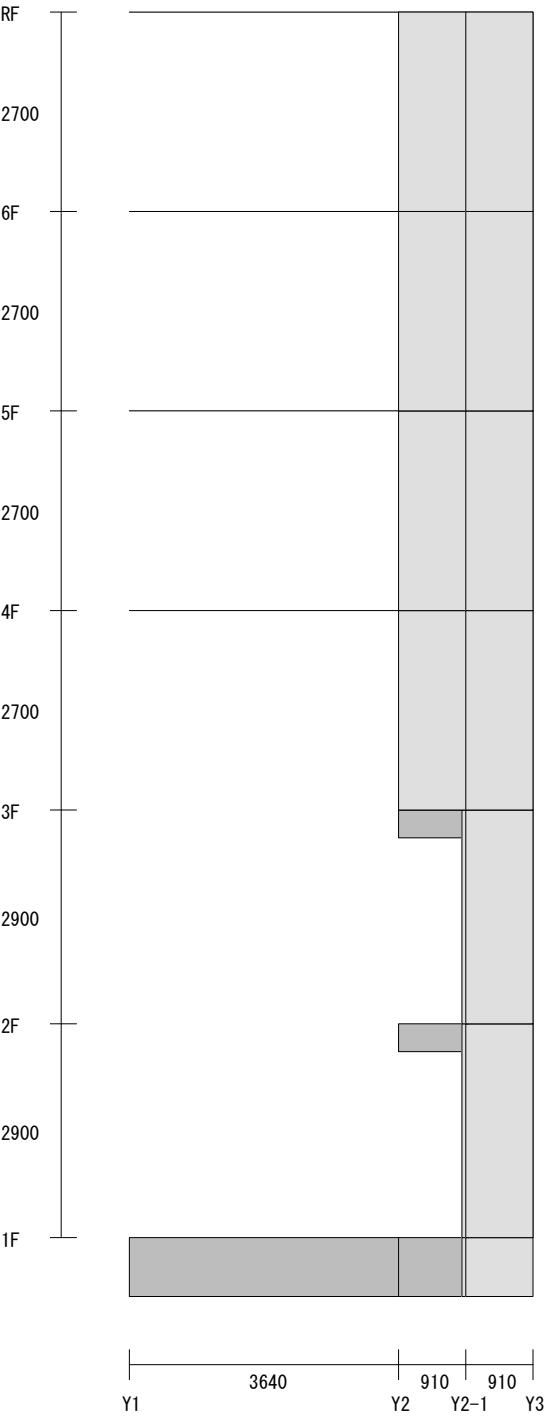
[X1]



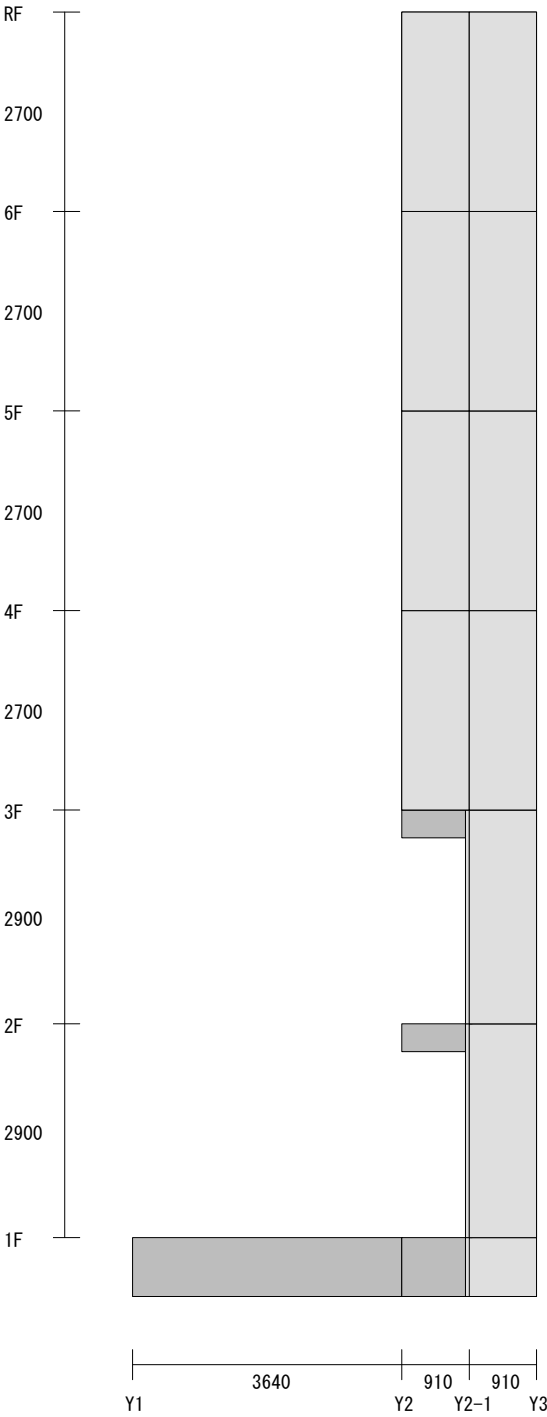
[X2]



[X3]

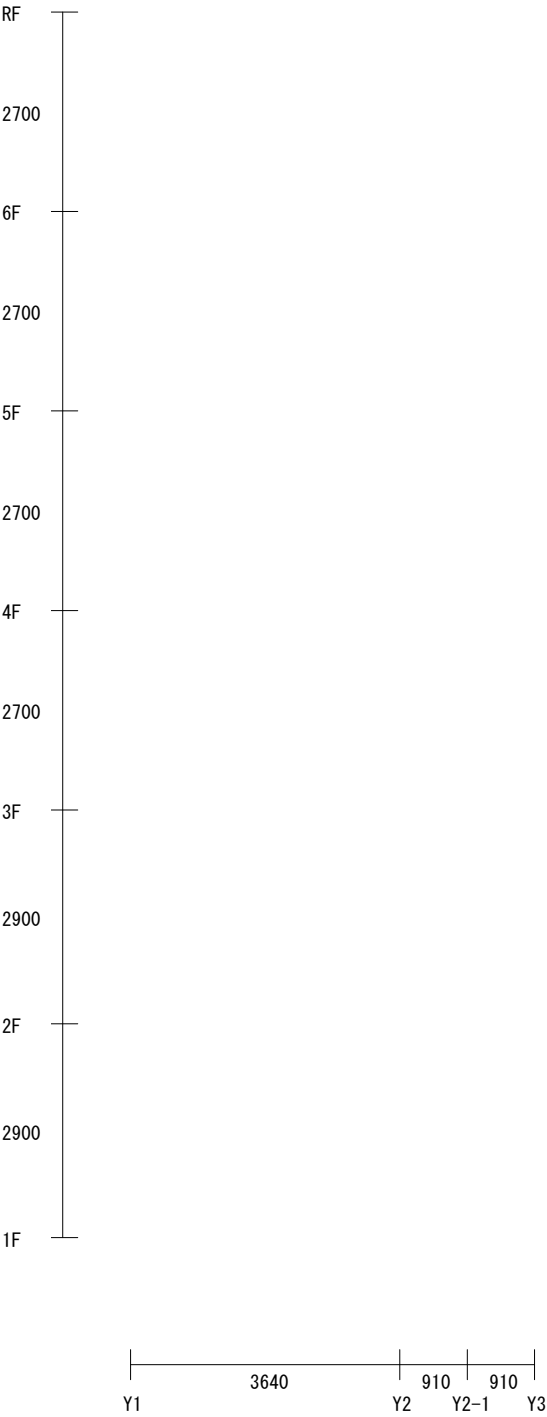
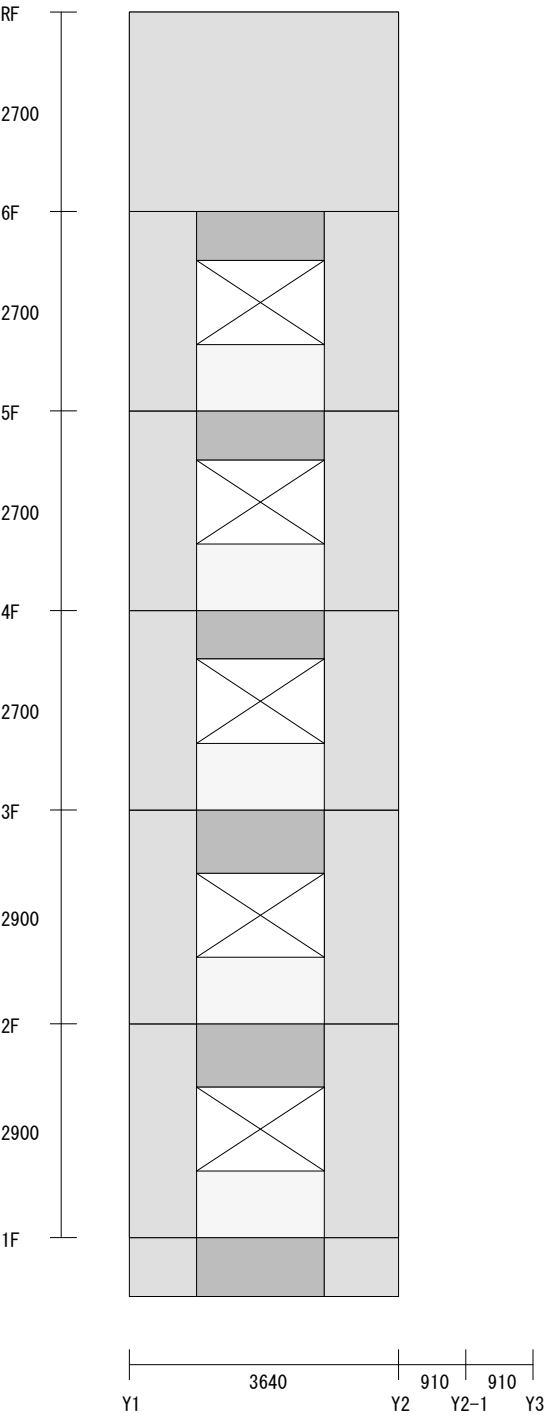


[X4]

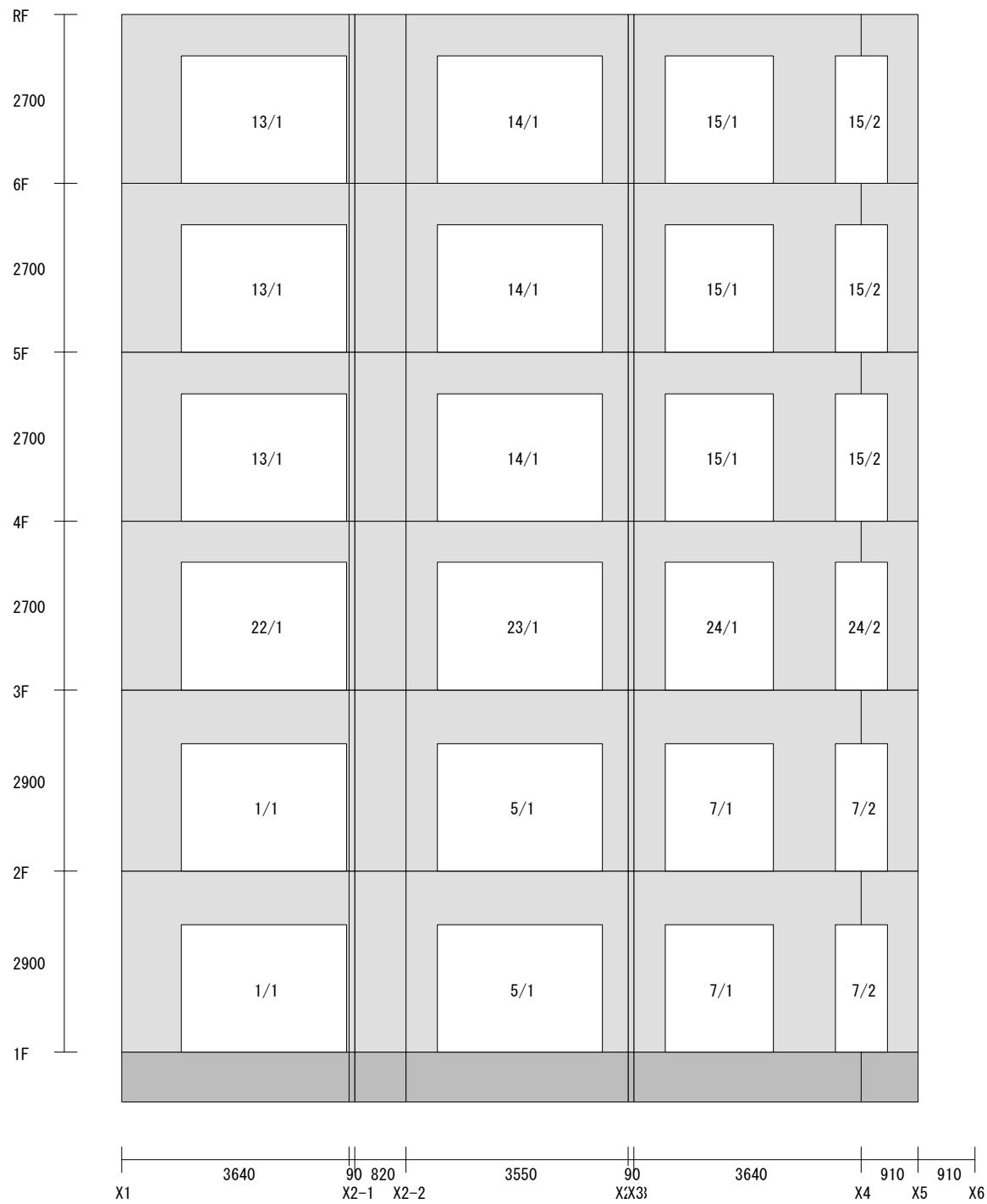


[X5]

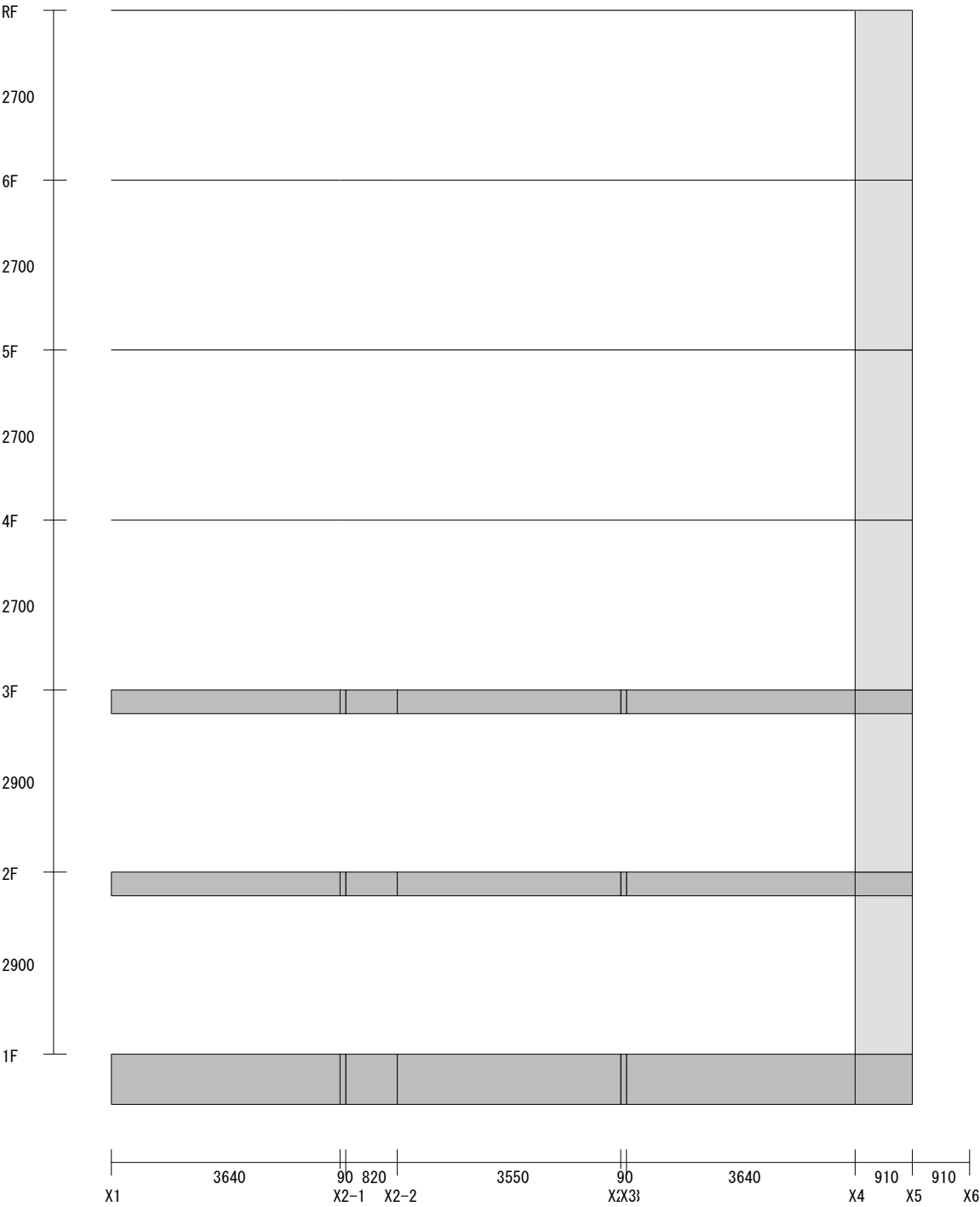
[X6]



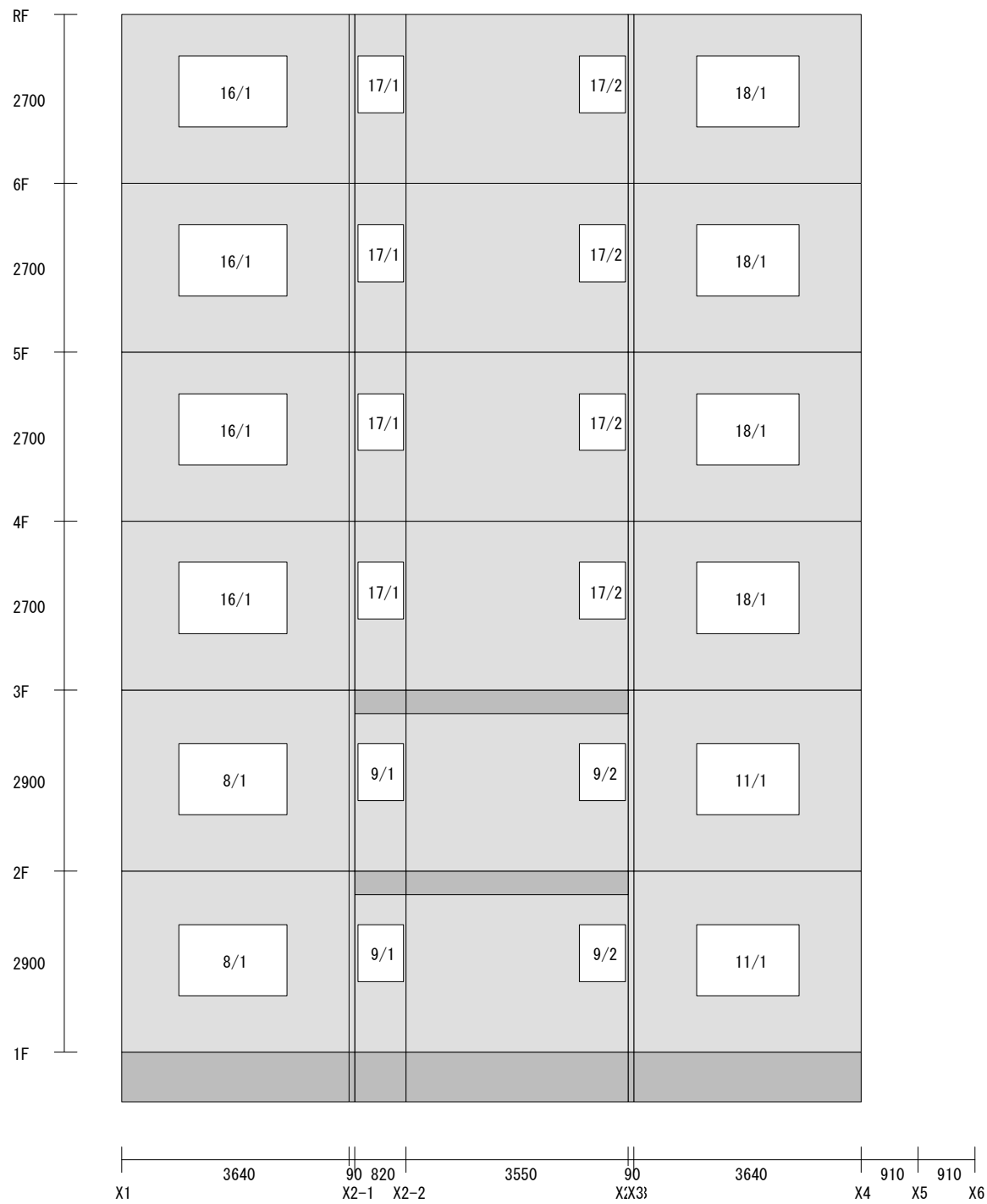
[Y1] 開口リスト番号 / 開口リスト内の開口番号



[Y2] 開口リスト番号 / 開口リスト内の開口番号

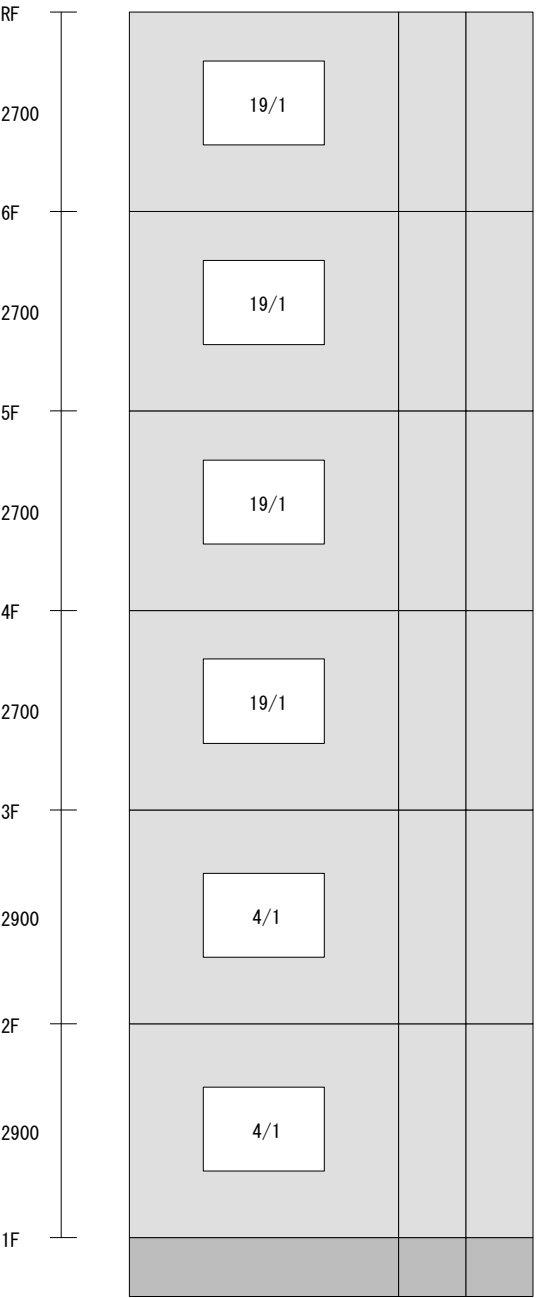


[Y3] 開口リスト番号 / 開口リスト内の開口番号

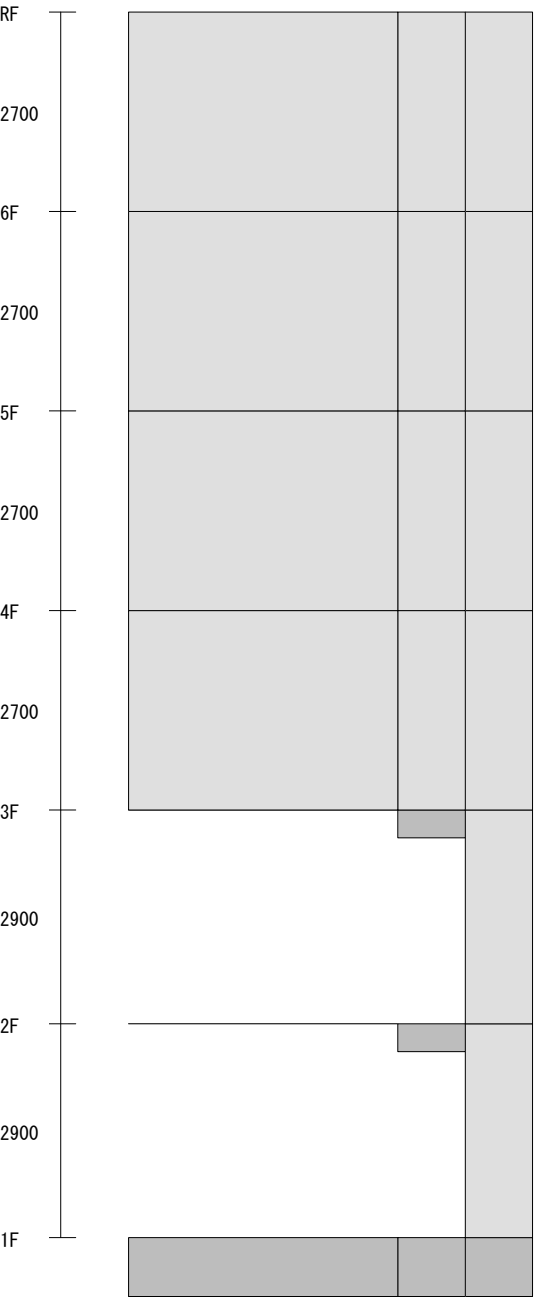


[X1]

開口リスト番号 / 開口リスト内の開口番号

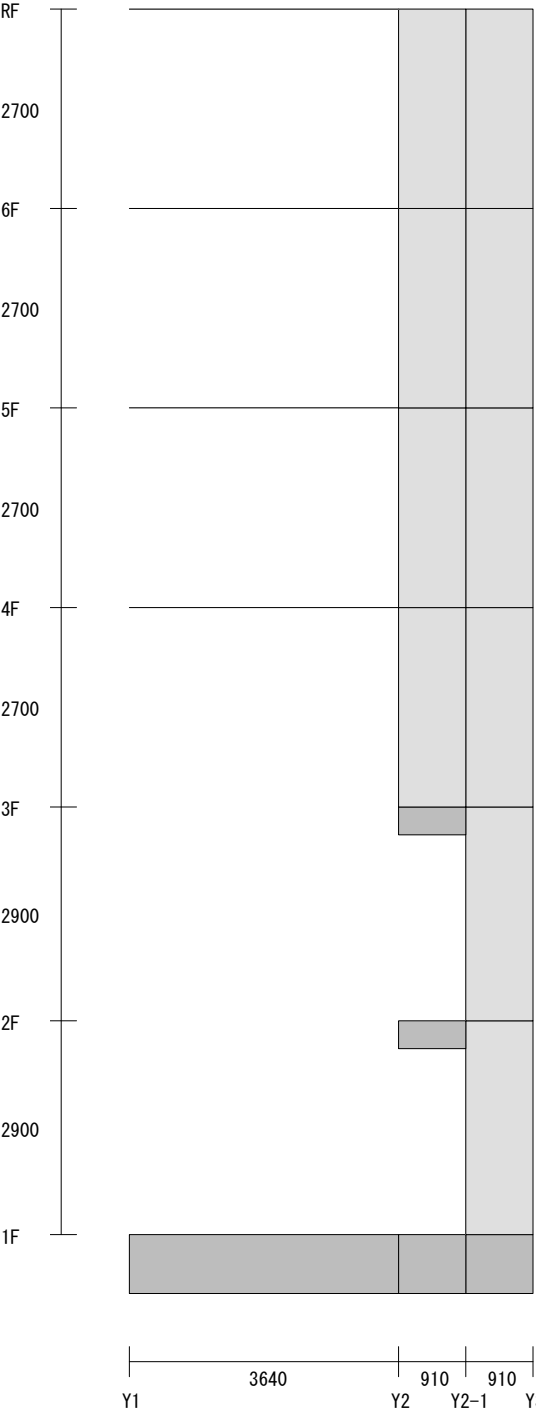


[X2]

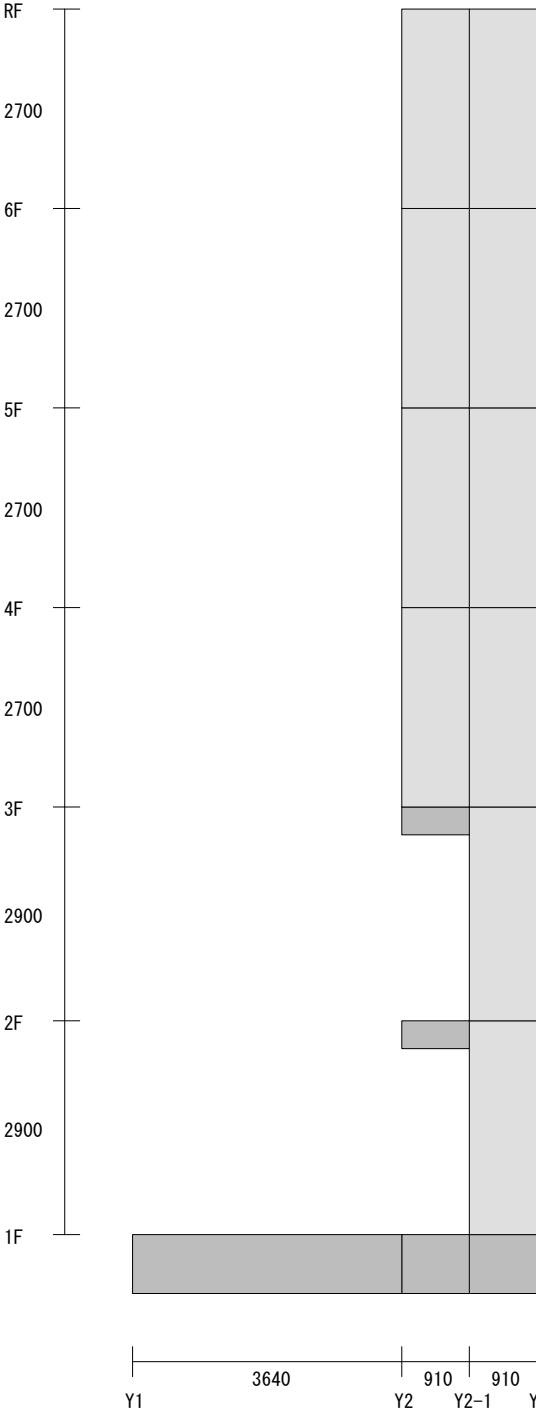


[X3]

開口リスト番号 / 開口リスト内の開口番号



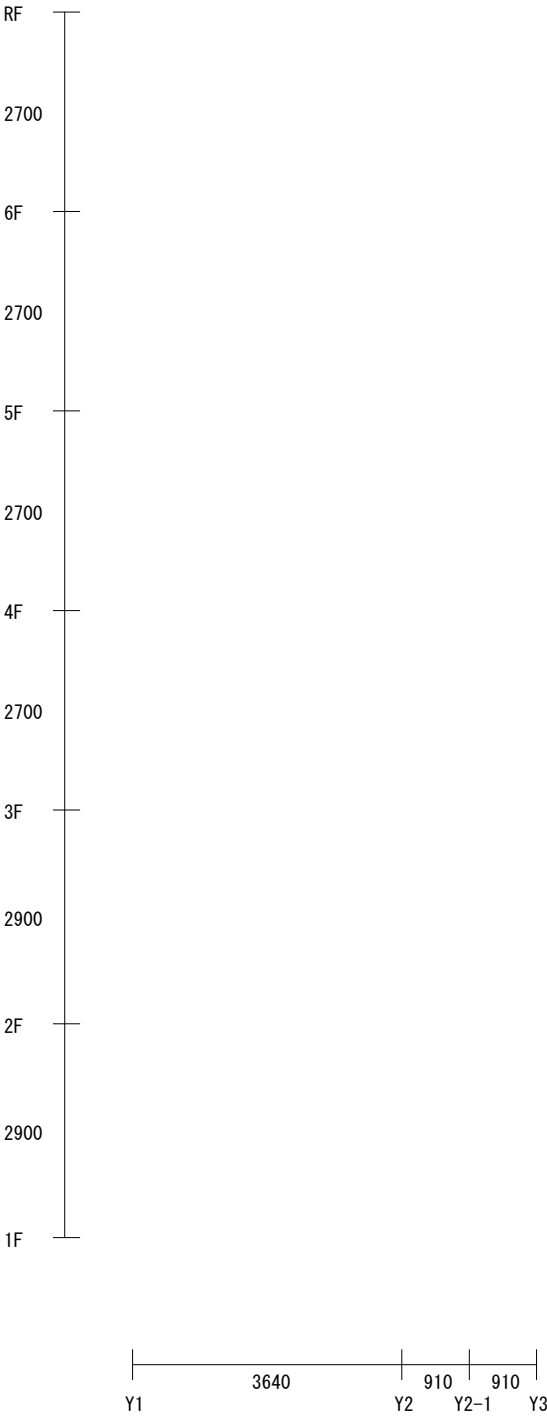
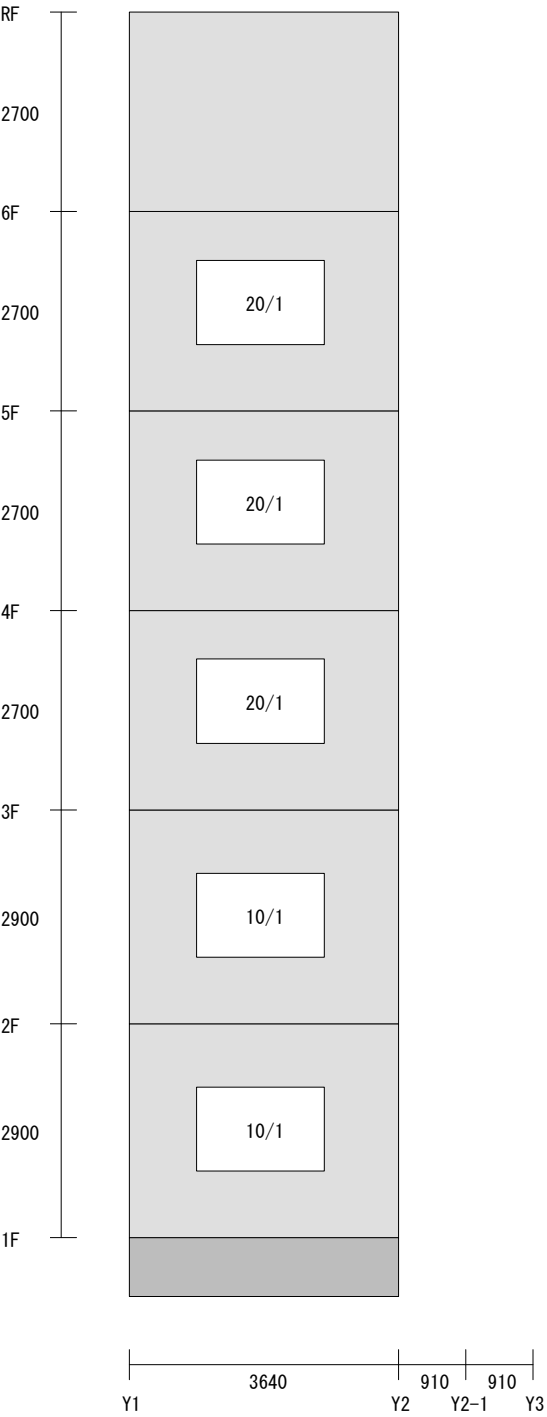
[X4]



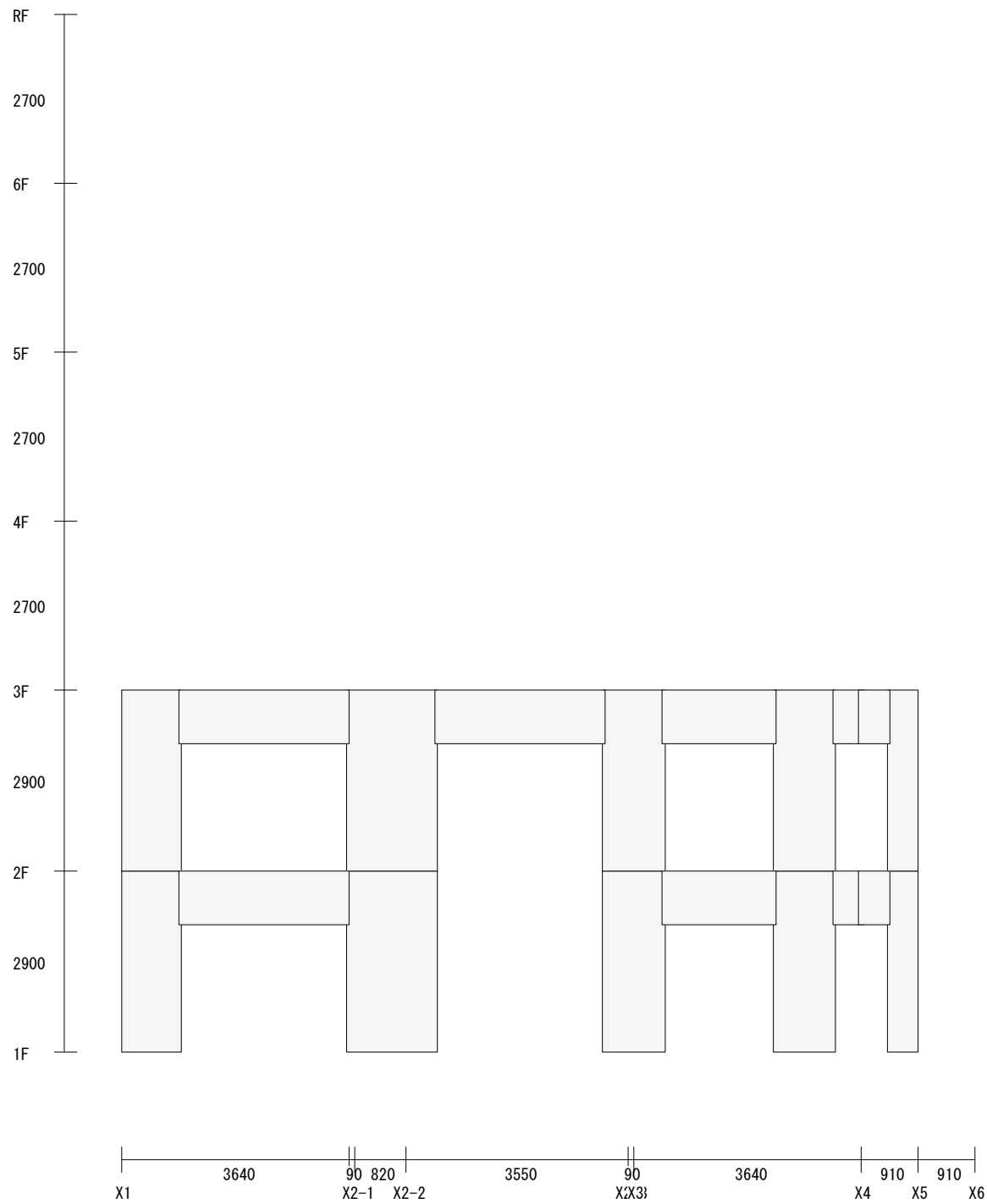
[X5]

開口リスト番号 / 開口リスト内の開口番号

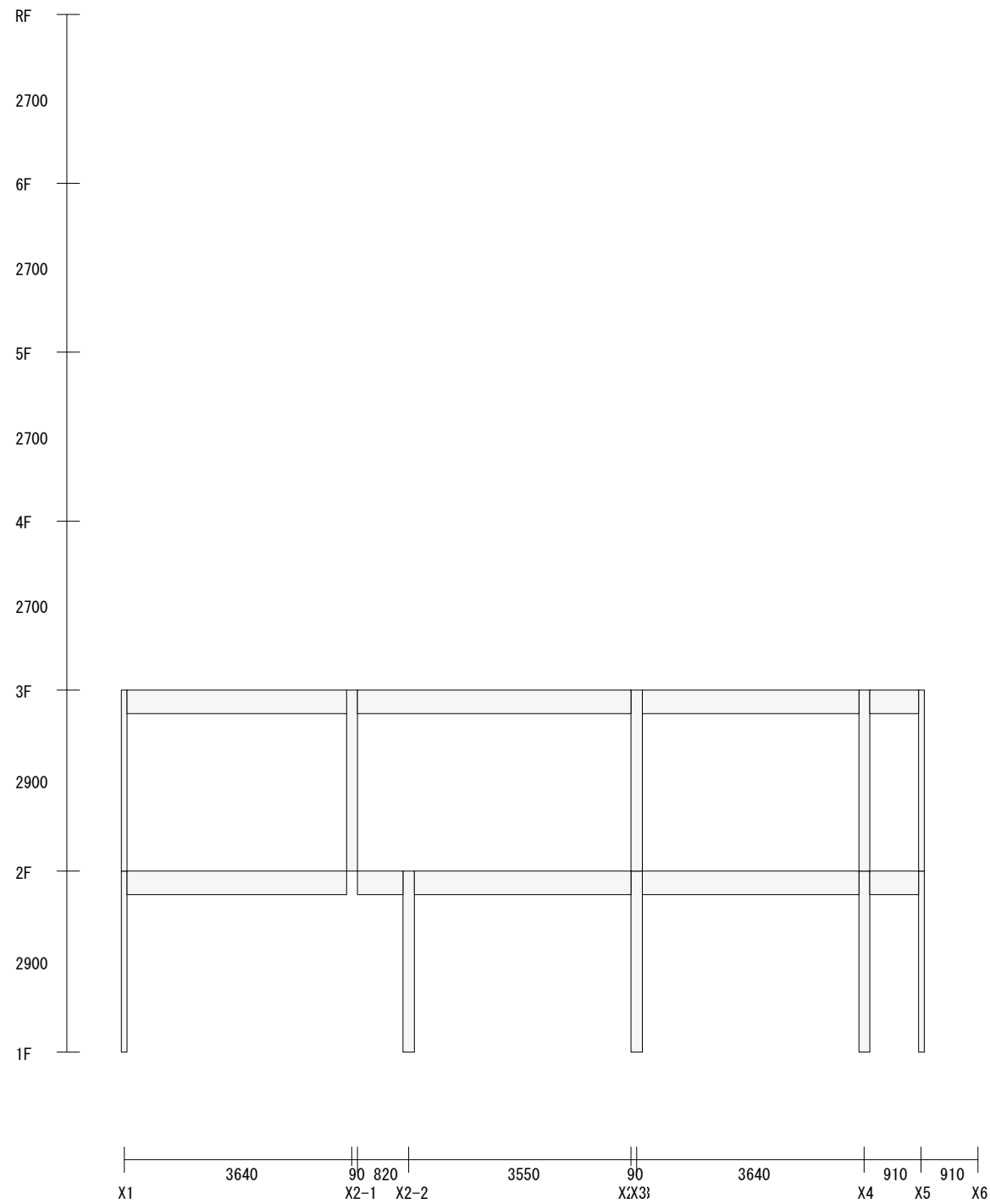
[X6]



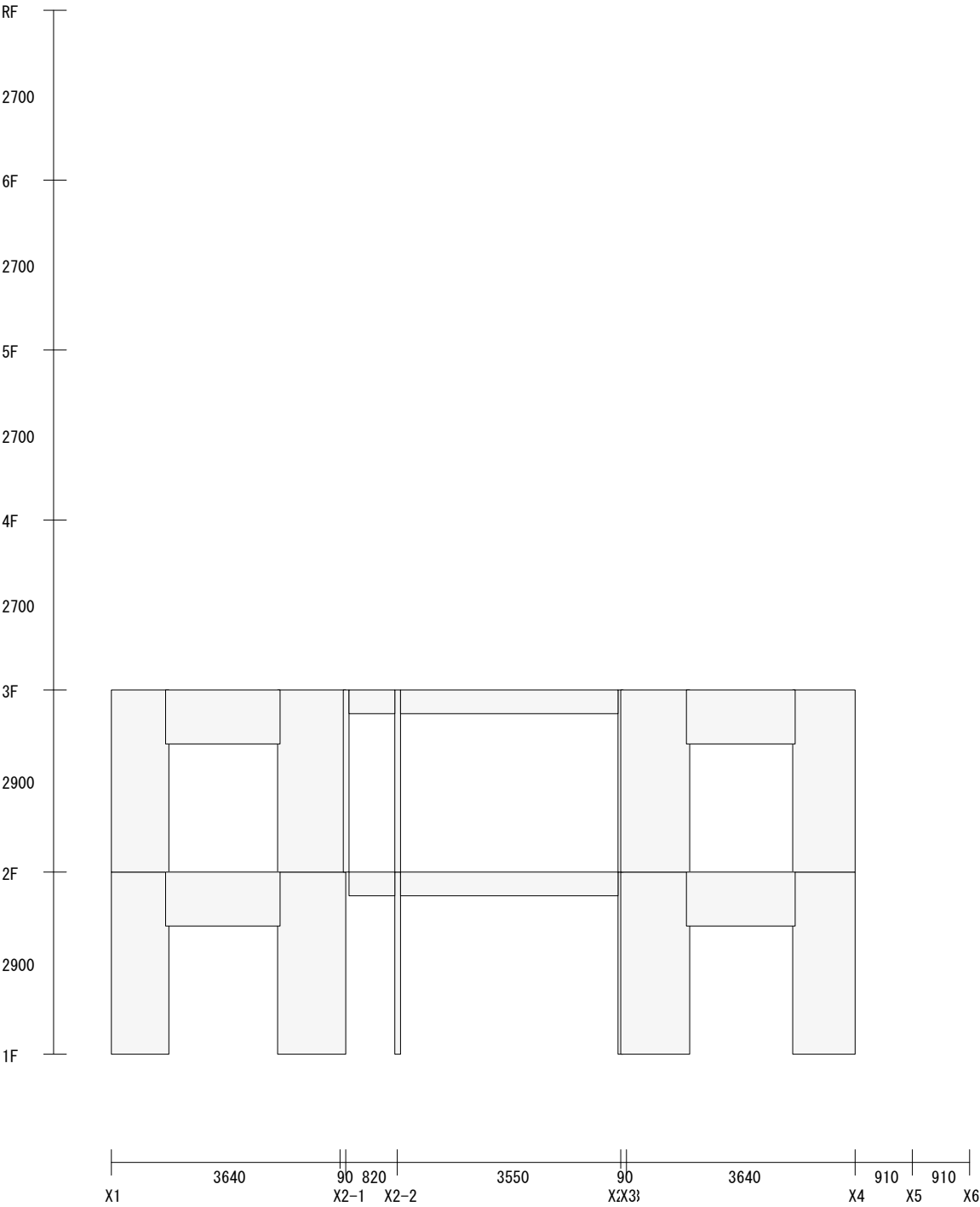
[Y1]



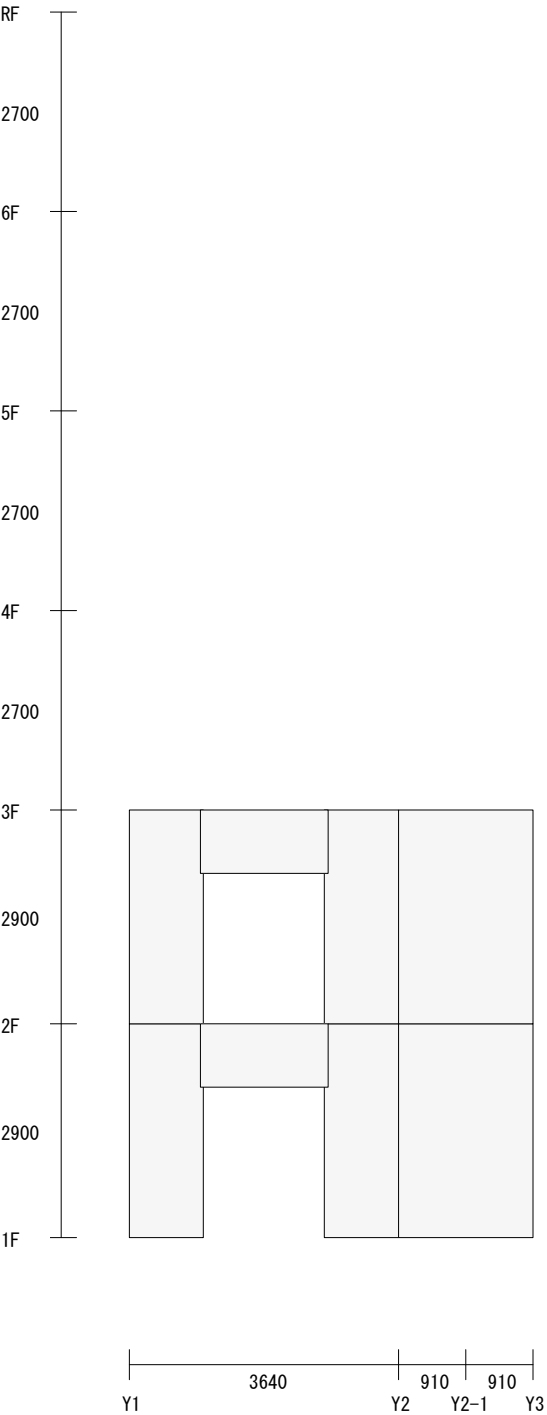
[Y2]



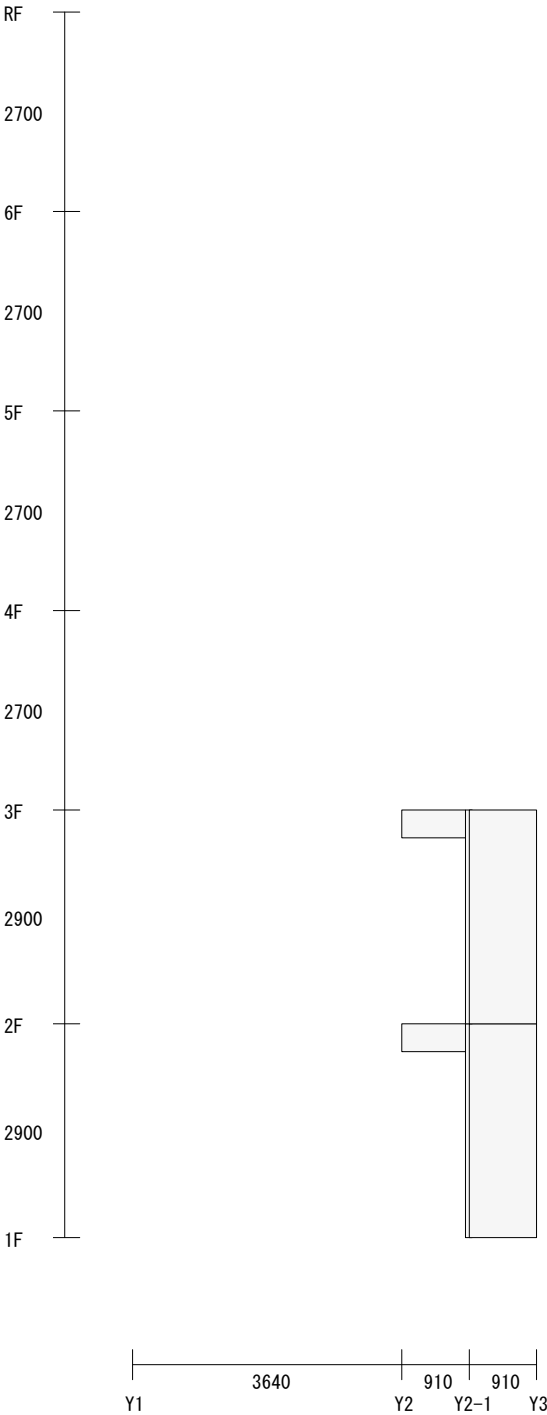
[Y3]



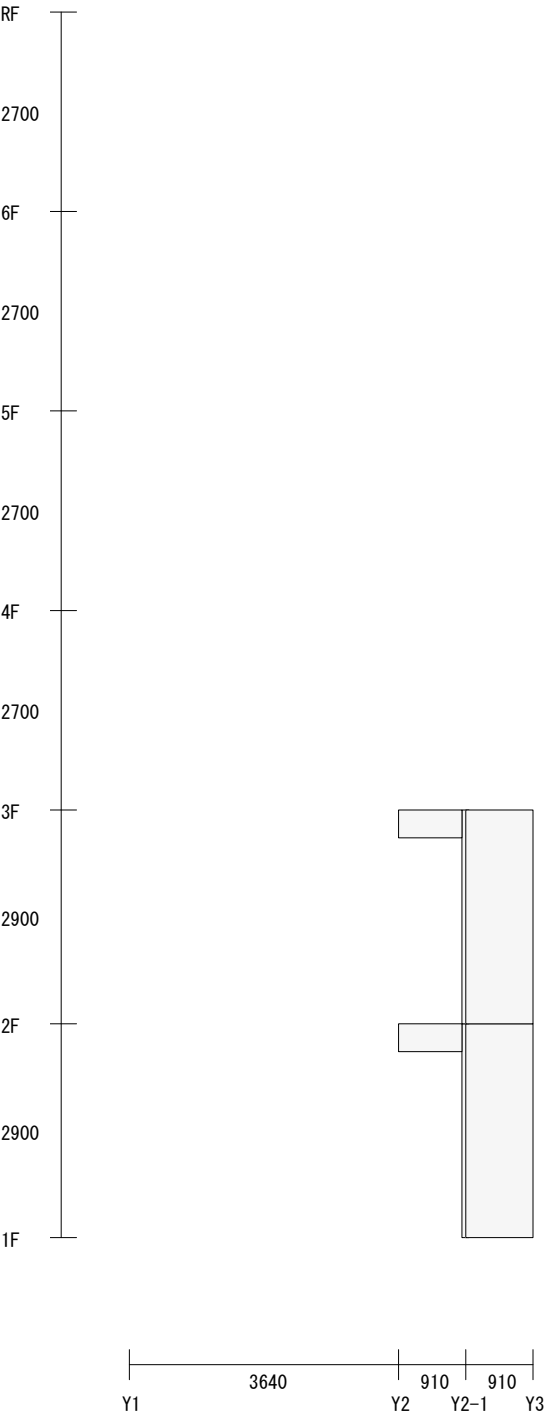
[X1]



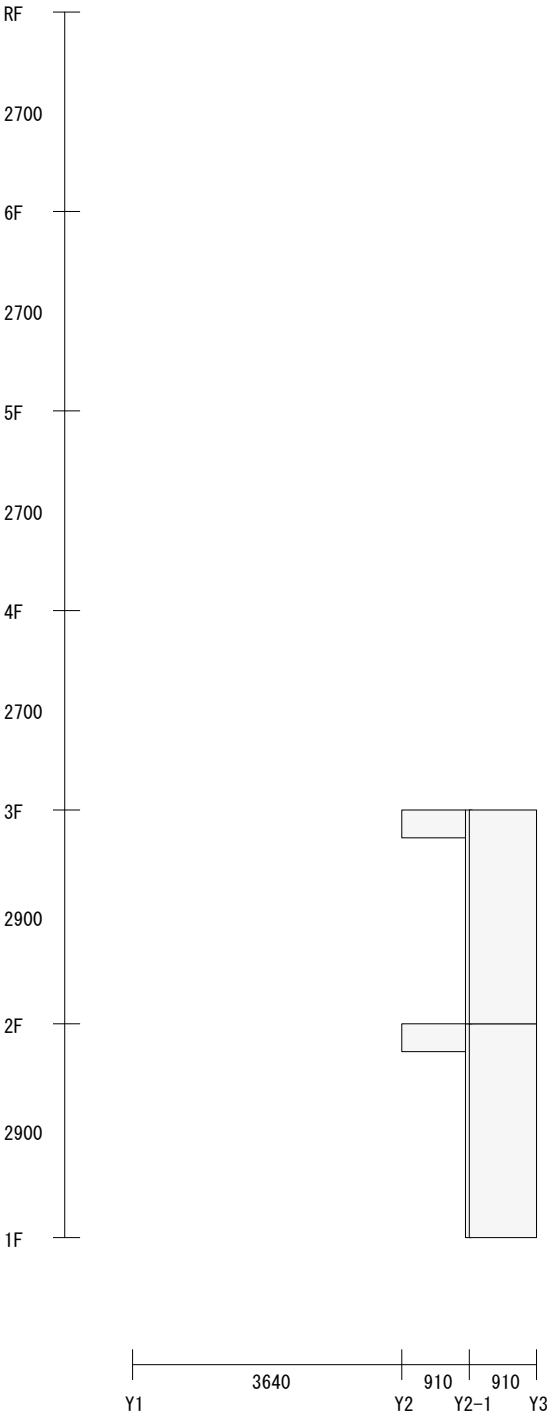
[X2]



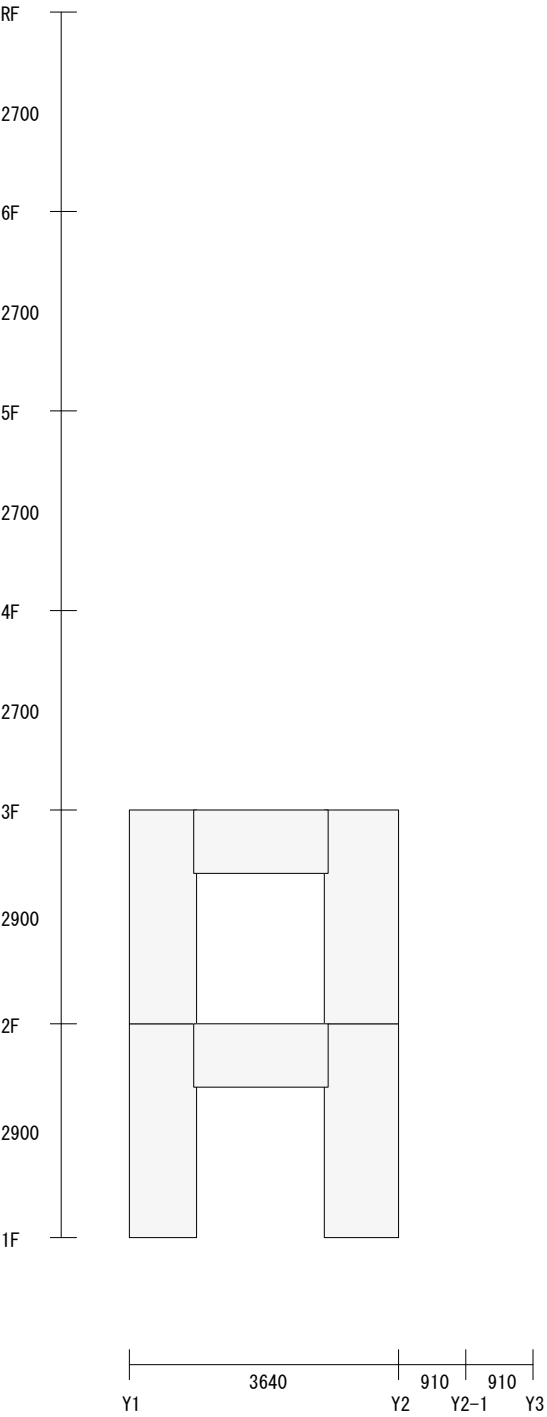
[X3]



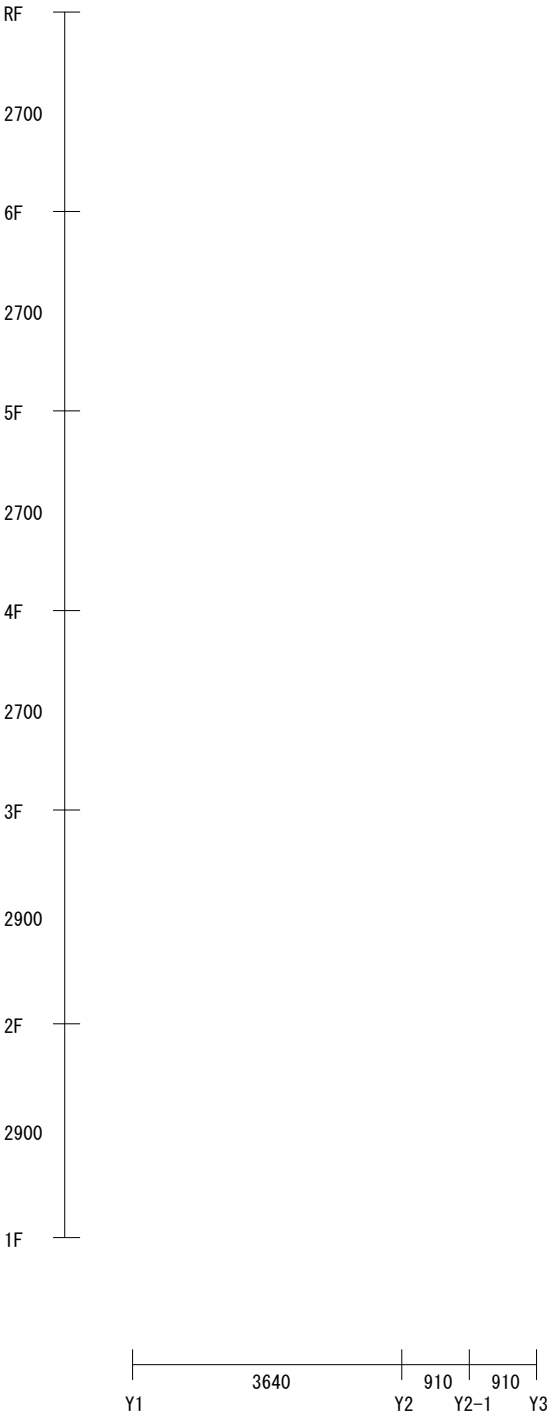
[X4]



[X5]



[X6]



● 床荷重表

※積雪荷重は別途計算する為、Totalには含まれません

単位 : N/m2

No	床名称	床 荷 重 名 称	厚さ (mm)	荷 重	勾配 1/cos θ	荷 重 × 1/cos θ	R C 単位荷重	床 用		架 構 用	地 震 用
								床 用	小梁用		
1	yukax	フローリング (t=15mm) 構造用合板 (t=9mm) CLT 木天井下地 せっこうボードt=9.5 内装仕上げ Dead Load Live Load Total Load	210	150 53 798 80 79 10 1170		150 53 798 80 79 10 1170		1170 1800 2970	1170 1800 2970	1170 1300 2470	1170 600 1770
2	yane_x	積雪荷重 金属屋根 アスファルトルーフィング [°] 構造用合板 12mm 垂木組 グラスウール 16K 200mm CLT 木天井下地 内装仕上げ Dead Load Live Load Total Load	210	997 80 20 71 80 40 798 80 10 1179	1.003 1.003 1.003 1.003 1.003 1.003 1.000 1.000 1.000 1.003	1000 80 20 71 80 40 798 80 10 1179		1179 0 1179	1179 0 1179	1179 0 1179	1179 0 1179
3	balcoy	積雪荷重 塩ビシート FRP防水 構造用合板 12mm CLT 木天井下地 ケイカル板 8mm その他 Dead Load Live Load Total Load	210	1000 20 50 71 798 80 64 16 1099		1000 20 50 71 798 80 64 16 1099		1099 1800 2899	1099 1800 2899	1099 1300 2399	1099 600 1699
4	yukay	フローリング (t=15mm) 構造用合板 (t=9mm) CLT 木天井下地 せっこうボードt=9.5 内装仕上げ Dead Load Live Load Total Load	210	150 53 798 80 79 10 1170		150 53 798 80 79 10 1170		1170 1800 2970	1170 1800 2970	1170 1300 2470	1170 600 1770
5	balcox	積雪荷重 塩ビシート FRP防水 構造用合板 12mm CLT 木天井下地 ケイカル板 8mm その他 Dead Load Live Load Total Load	210	1000 20 50 71 798 80 64 16 1099		1000 20 50 71 798 80 64 16 1099		1099 1800 2899	1099 1800 2899	1099 1300 2399	1099 600 1699
6	yane_y	積雪荷重 金属屋根 アスファルトルーフィング [°]		997 80 20		997 80 20					

● 床荷重表

※積雪荷重は別途計算する為、Totalには含まれません

単位：N/m2

No	床名称	床 荷 重 名 称	厚さ (mm)	荷 重	勾配 1/cos θ	荷 重 ×1/cos θ	R C 単位荷重	床 用		架 構 用	地 震 用
								床 用	小梁用		
		構造用合板 12mm 垂木組 グラスウール 16K 200mm CLT 木天井下地 内装仕上げ Dead Load Live Load Total Load	210	71 80 40 798 80 10 1179		71 80 40 798 80 10 1179		1179 0 1179	1179 0 1179	1179 0 1179	1179 0 1179
7	1F-X	フローリング (t=15mm) 構造用合板 (t=24mm) 床根太 (45x45) 大引き (90x90) その他 Dead Load Live Load Total Load		150 142 50 100 8 450		150 142 50 100 8 450		450 0 450	450 0 450	450 0 450	450 0 450
8	1F-Y	フローリング (t=15mm) 構造用合板 (t=24mm) 床根太 (45x45) 大引き (90x90) その他 Dead Load Live Load Total Load		150 142 50 100 8 450		150 142 50 100 8 450		450 1800 2250	450 1800 2250	450 1300 1750	450 600 1050
9	yukay	フローリング (t=15mm) 構造用合板 (t=9mm) CLT 木天井下地 せっこうボードt=9.5 内装仕上げ その他 Dead Load Live Load Total Load	210	150 53 798 80 79 10 29 1199		150 53 798 80 79 10 29 1199		1199 1800 2999	1199 1800 2999	1199 1300 2499	1199 600 1799
10	2x4s	フローリング (t=15mm) 構造用合板 (t=9mm) Dead Load Live Load Total Load		150 53 203		150 53 203		203 0 203	203 0 203	203 0 203	203 0 203
11	yane_y	積雪荷重 金属屋根 アスファルトルーフィング 構造用合板 12mm 垂木組 内装仕上げ Dead Load Live Load Total Load		997 80 20 71 80 10 261	1.003 1.003 1.003 1.003 1.003 1.003 1.003	1000 80 20 71 80 10 261		261 0 261	261 0 261	261 0 261	261 0 261
12	yukay	フローリング (t=15mm) 構造用合板 (t=9mm) 天井根太206@455 内装仕上げ Dead Load		150 53 98 10 311		150 53 98 10 311		311	311	311	311

● 床荷重表

※積雪荷重は別途計算する為、Totalには含まれません

単位：N/m2

No	床名称	床 荷 重 名 称	厚さ (mm)	荷 重	勾配 1/cos θ	荷 重 ×1/cos θ	R C 単位荷重	床 用		架 構 用	地 震 用
								床 用	小梁用		
		Live Load Total Load						1800 2111	1800 2111	1300 1611	600 911
13	yukay	フローリング (t=15mm) 構造用合板 (t=9mm) 天井根太206@455 内装仕上げ Dead Load Live Load Total Load		150 53 98 10 311		150 53 98 10 311		311 1800 2111	311 1800 2111	311 1300 1611	311 600 911

● 1-(6) 梁荷重表

No	名 称	梁属性	梁幅 (mm)	梁せい (mm)	床厚 (mm)	単位重量 (kN/m3)	梁固定荷重 (N/m)			部 材 強 度
							自重	仕上	合 計	
1	FG	基礎梁	180	800	0	24.00	3456	0	3456	SⅡ 集成材E120 F330 SⅡ 集成材E120 F330 甲種特級 集成材 甲種特級 集成材
2	G380	梁	90	380	0	1.00	35	0	35	
3	kukaku	小梁	0	0	0	0.00	0	0	0	

● 梁荷重表（2×4）

No	名 称	梁属性	梁幅 (mm)	梁背 (mm)	床厚 (mm)	単位重量 (kN/m3)	梁固定荷重 (N/m)			本 数 (本)	材寸法	枠 部 材 強 度
							自重	仕上	合 計			
1	2x4g	2X4梁	0	0	0	0.00	0	0	0	3	38×286	SⅡ S-P-F たて枠用特級 単材

● 1-(6) 壁荷重表

単位：N/m2

No	名 称	荷 重 名 称	厚さ (mm)	荷 重	仕 上	合 計
1	clt_w	外装サイディング	0	345	0	0
		通気胴縁	0	100	0	0
		透湿防水シート	0	20	0	0
		スタイロフォーム	0	15	0	0
		CLT90	0	441	0	0
		木下地	0	100	0	0
		せっこうボード 12.5	0	110	0	0
		内装仕上げ	0	10	0	1141
2	2x4-6	構造用合板12	0	71	0	0
		せっこうボードt=9.5	0	79	0	150
3	clt_sw	外装サイディング	0	345	0	0
		通気胴縁	0	100	0	0
		透湿防水シート	0	20	0	0
		スタイロフォーム	0	15	0	0

● 1-(6) 壁荷重表

単位：N/m2

No	名 称	荷 重 名 称	厚さ (mm)	荷 重	仕 上	合 計
		CLT90 木下地 せっこうボード 12.5 内装仕上げ	0 0 0 0	441 100 110 10	0 0 0 0	0 0 0 1141
4	2x4-5	構造用合板12 せっこうボードt=9.5	0 0	71 79	0 0	0 150
5	2x4-4	構造用合板12 せっこうボードt=9.5	0 0	71 79	0 0	0 150
6	2x4-3	構造用合板12 せっこうボードt=9.5	0 0	71 79	0 0	0 150

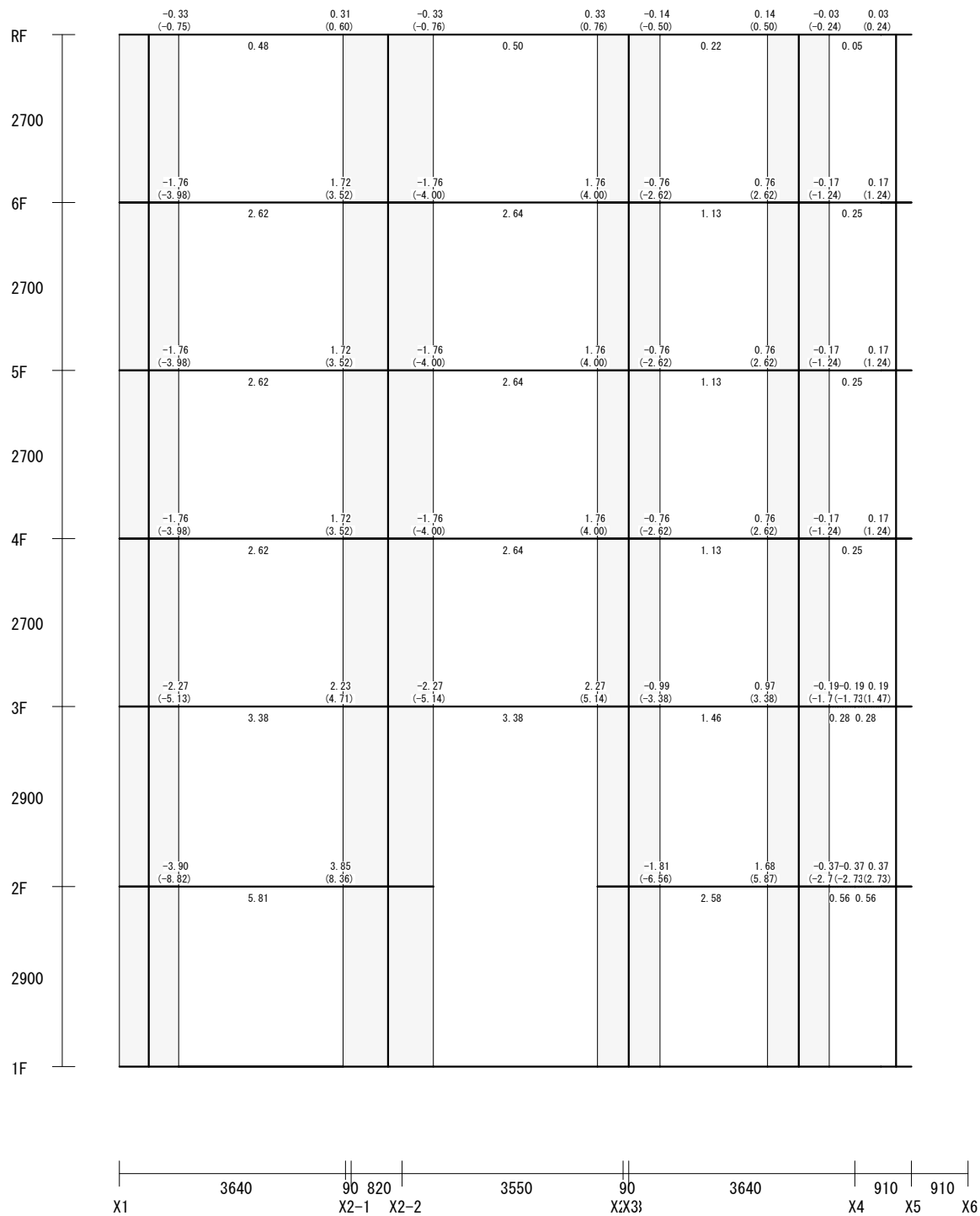
通り名称---> [Y1]

R階		GCL (GQL)	GCR (GQR)	GCL (GQL)	GCR (GQR)
		GMO		GMO	
3階	H	GCL (GQL)	GCR (GQR)	GCL (GQL)	GCR (GQR)
		GMO		GMO	
2階	H	GCL (GQL)	GCR (GQR)	GCL (GQL)	GCR (GQR)
		GMO		GMO	
1階	H	GCL (GQL)	GCR (GQR)	GCL (GQL)	GCR (GQR)
		GMO		GMO	

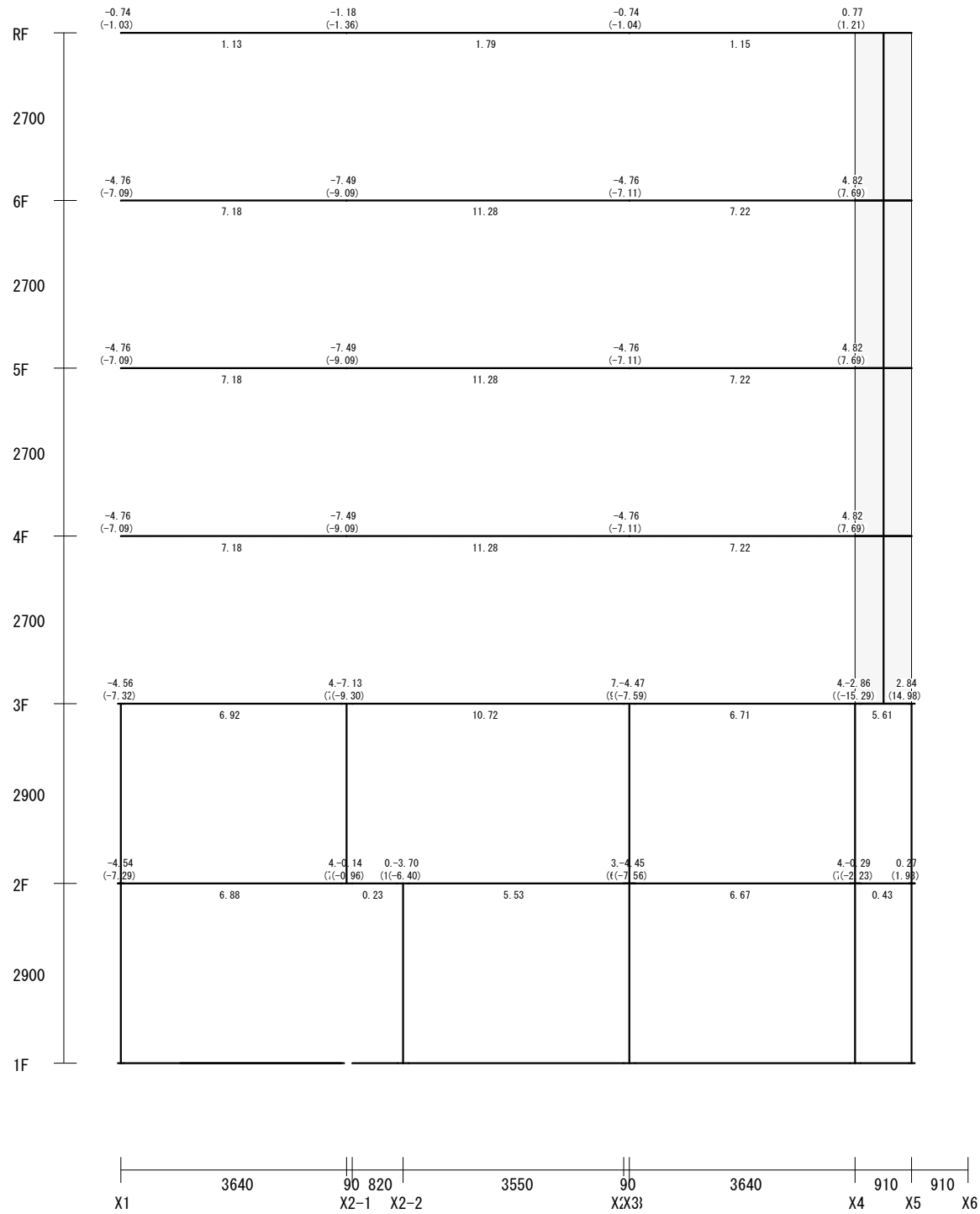
GCL : 梁 固定端モーメント 左端部 (kN・m)
GCR : 梁 固定端モーメント 右端部 (kN・m)
GMO : 梁 中央モーメント (kN・m)
GQL : 梁 せん断力 左端部 (kN)
GQR : 梁 せん断力 右端部 (kN)

H : 階高 (mm)
L : スパン長 (mm)

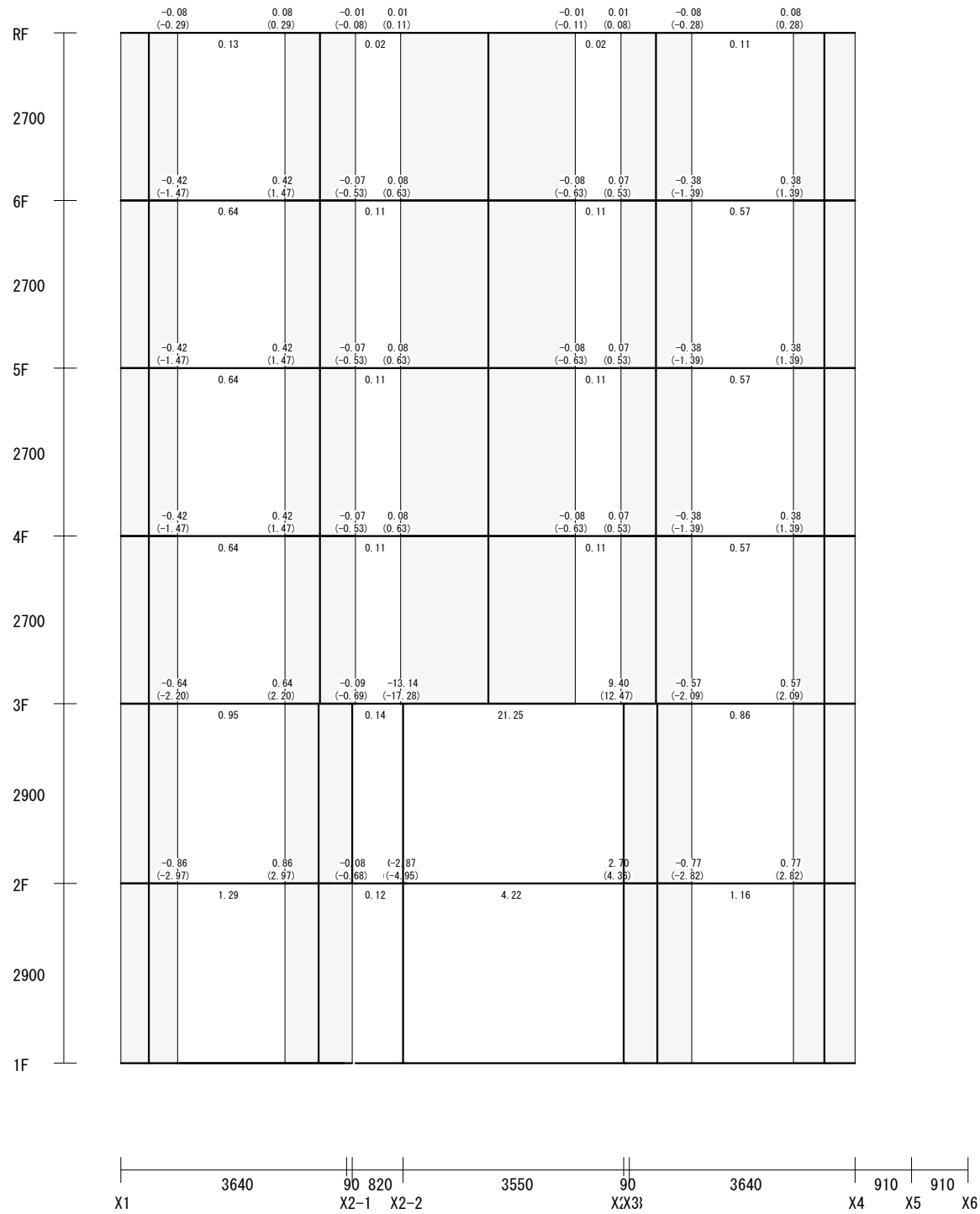
[Y1]



[Y2]

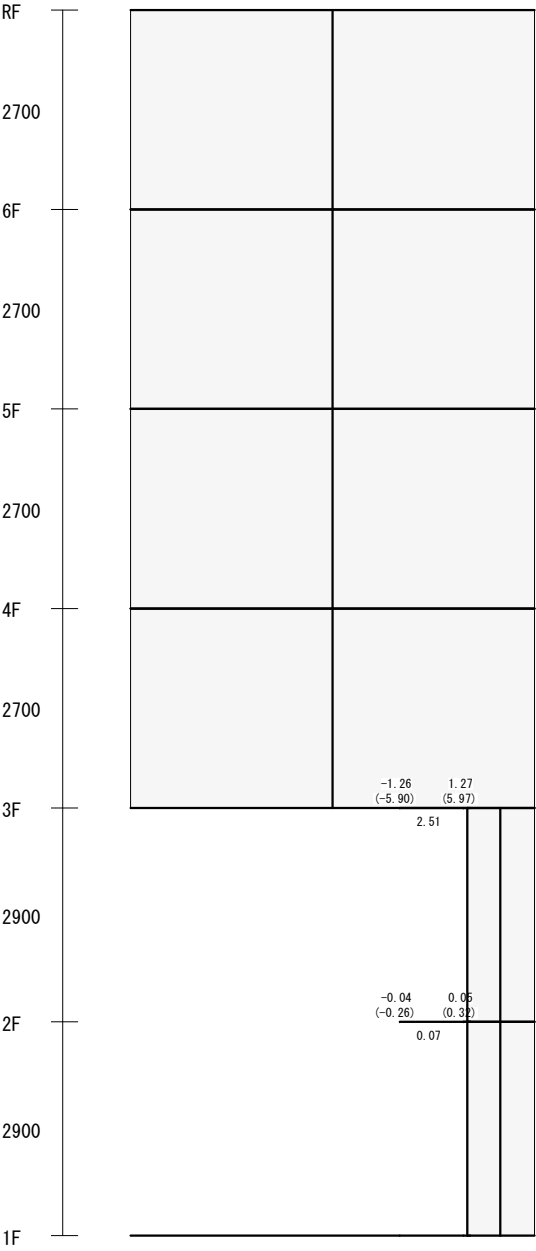
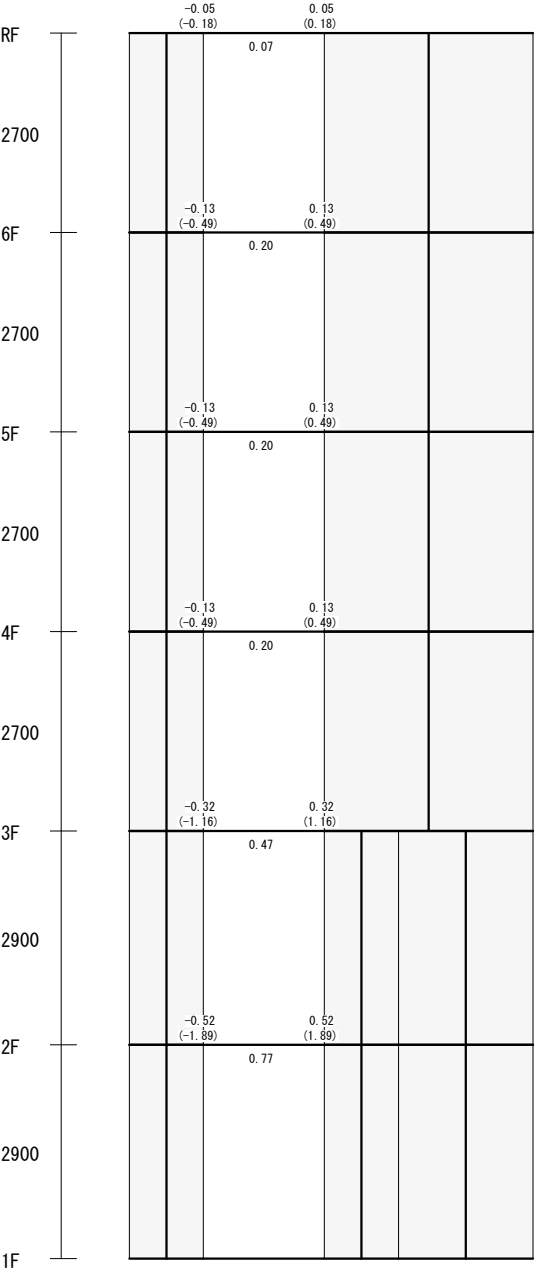


[Y3]

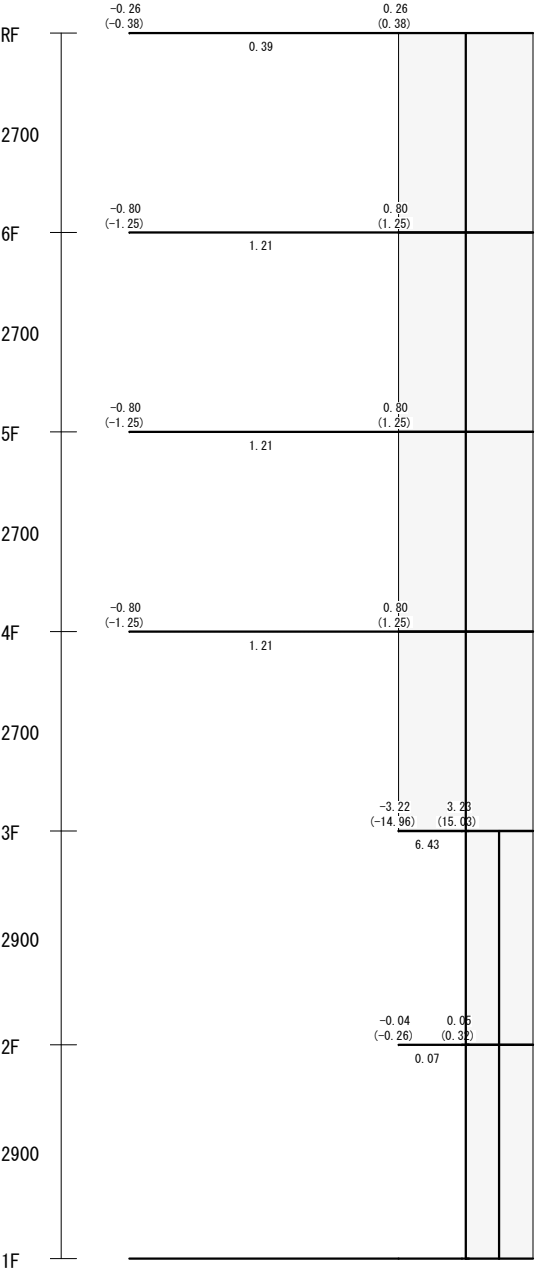


[X1]

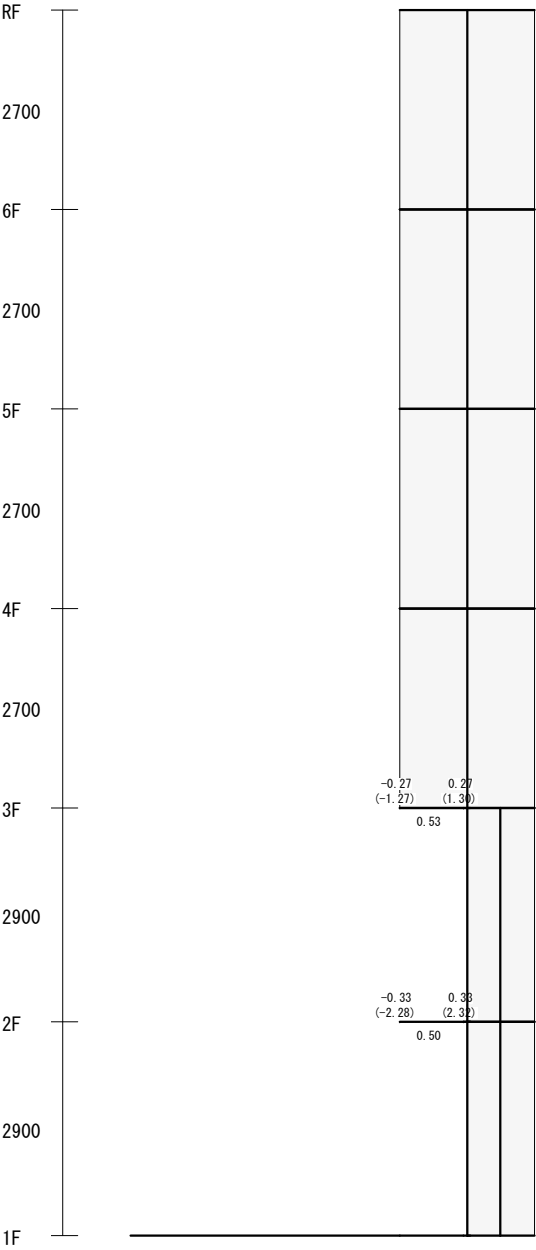
[X2]



[X3]

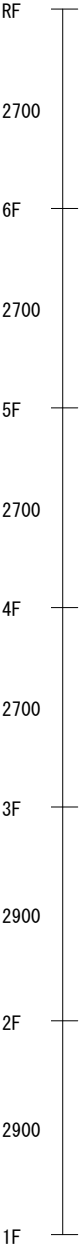
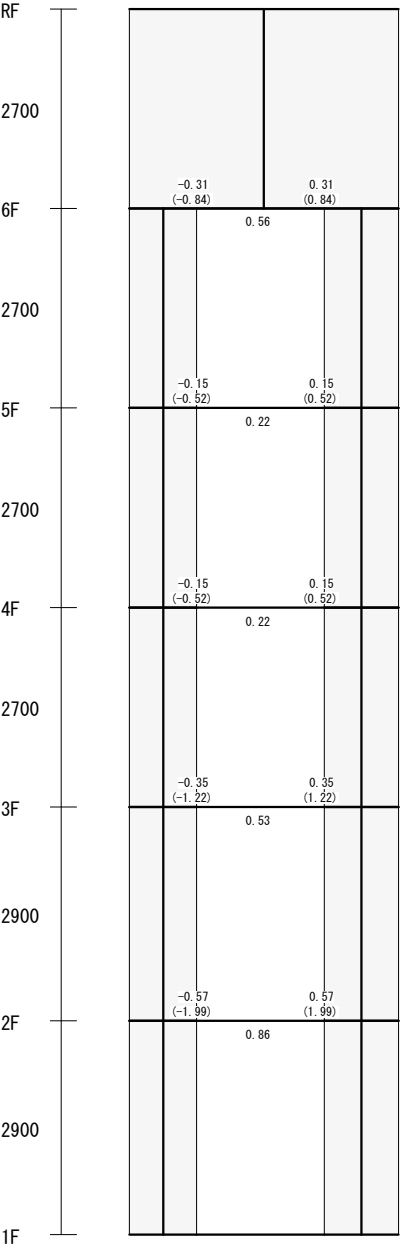


[X4]



[X5]

[X6]



● 2-(1) 壁軸力表

No. : 壁軸力伏図用
ST-T : 当該階の合計
単位 : kN

最下層軸力合計 = 1274.23 (X : 981.18 Y : 293.05)

方向	通り	階	No.	名 称	床	集成材小梁	垂れ壁 集成材梁	梁特殊	壁	壁追加	雑 壁	積 雪	屋 根	ST-T	合 計
X	Y1	1F	1	Y01-01A1	5.41	0.00	4.56	0.00	4.88	0.00	0.00	0.00	0.00	14.85	61.99
			2	Y01-01C1	0.51	0.00	0.48	0.00	0.23	0.00	0.00	0.00	0.00	1.22	4.13
			3	Y01-02A1	1.03	0.00	0.95	0.00	0.46	0.00	0.00	0.00	0.00	2.44	8.49
			4	Y01-03A1	10.27	0.00	8.69	0.00	4.19	0.00	0.00	0.00	0.00	23.15	88.38
			5	Y01-04A1	7.08	0.00	5.30	0.00	2.56	0.00	0.00	0.00	0.00	14.93	55.91
			6	Y01-04C1	6.31	0.00	5.67	0.00	2.10	0.00	0.00	0.00	0.00	14.08	45.11
			7	Y01-05A1	1.33	0.00	1.25	0.00	0.46	0.00	0.00	0.00	0.00	3.03	9.31
			8	Y01-06A1	7.64	0.00	6.92	0.00	2.56	0.00	0.00	0.00	0.00	17.11	54.43
			9	Y01-06C1	8.56	0.00	7.55	0.00	5.11	0.00	0.00	0.00	0.00	21.23	71.74
			10	Y01-07B1	3.62	0.00	4.56	0.00	2.56	0.00	0.00	0.00	0.00	10.74	28.22
	Y2	1F	11	Y02-01A1	7.36	0.00	6.06	0.00	0.31	0.00	0.00	0.00	0.00	13.73	28.37
			12	Y02-01C1	8.44	0.00	7.55	0.00	0.31	0.00	0.00	0.00	0.00	16.30	45.11
			13	Y02-02A1	8.44	0.00	7.55	0.00	0.31	0.00	0.00	0.00	0.00	16.30	45.11
			14	Y02-03B1	6.07	0.00	3.62	0.00	0.31	0.00	0.00	0.00	0.00	10.01	14.19
			15	Y02-04A1	6.11	0.00	3.62	0.00	0.31	0.00	0.00	0.00	0.00	10.04	14.23
			16	Y02-05A1	11.98	0.00	9.87	0.00	0.31	0.00	0.00	0.00	0.00	22.16	45.89
			17	Y02-06A1	11.98	0.00	9.87	0.00	0.31	0.00	0.00	0.00	0.00	22.16	45.89
			18	Y02-06C1	6.94	0.00	7.55	0.00	0.31	0.00	0.32	0.00	0.00	15.13	33.81
			19	Y02-07A1	6.92	0.00	7.55	0.00	0.31	0.00	0.32	0.00	0.00	15.10	36.95
			20	Y02-07C1	0.24	0.00	1.34	0.00	0.31	0.00	0.64	0.00	0.00	2.53	21.03
	Y3	1F	21	Y04-01A1	3.02	0.00	2.99	0.00	4.65	0.00	0.89	0.00	0.00	11.55	32.96
			22	Y04-01C1	3.09	0.00	3.60	0.00	5.11	0.00	1.15	0.00	0.00	12.96	36.80
			23	Y04-02A1	0.18	0.00	0.32	0.00	0.46	0.00	0.10	0.00	0.00	1.07	4.05
			24	Y04-03A1	0.18	0.00	0.32	0.00	0.39	0.00	0.10	0.00	0.00	0.99	3.83
			25	Y04-03C1	2.23	0.00	3.62	0.00	0.16	0.00	1.65	0.00	0.00	7.65	19.92
			26	Y04-04A1	2.23	0.00	3.62	0.00	0.16	0.00	1.65	0.00	0.00	7.66	19.93
			27	Y04-04D1	0.38	0.00	0.67	0.00	0.39	0.00	0.26	0.00	0.00	1.71	6.90
			28	Y04-05A1	0.38	0.00	0.67	0.00	0.46	0.00	0.26	0.00	0.00	1.78	7.12
			29	Y04-06A1	5.36	0.00	7.47	0.00	5.11	0.00	2.94	0.00	0.00	20.87	57.36
			30	Y04-06C1	3.13	0.00	2.83	0.00	5.11	0.00	0.84	0.00	0.00	11.92	34.02
Y	X1	1F	31	X01-01A1	4.18	0.00	2.83	0.00	5.11	0.00	0.84	0.00	0.00	12.97	25.98
			32	X01-01C1	2.22	0.00	1.00	0.00	5.11	0.00	0.30	0.00	0.00	8.64	26.50
			33	X01-02A1	1.92	0.00	0.91	0.00	4.65	0.00	0.27	0.00	0.00	7.76	24.00
			34	X01-03A1	2.02	0.00	0.91	0.00	4.65	0.00	0.27	0.00	0.00	7.86	24.13
	X2	1F	35	X02-02B1	0.31	0.00	0.13	0.00	0.39	0.00	0.00	0.00	0.00	0.83	5.05
			36	X02-03A1	3.37	0.00	1.36	0.00	4.65	0.00	0.00	0.00	0.00	9.38	36.15
	X3	1F	37	X06-02B1	0.31	0.00	0.13	0.00	0.39	0.00	0.00	0.00	0.00	0.83	10.52
			38	X06-03A1	3.37	0.00	1.36	0.00	4.65	0.00	0.00	0.00	0.00	9.38	66.85
	X4	1F	39	X07-02B1	0.15	0.00	0.13	0.00	0.39	0.00	0.00	0.00	0.00	0.67	2.62
			40	X07-03A1	1.64	0.00	1.36	0.00	4.65	0.00	0.00	0.00	0.00	7.65	24.02
	X5	1F	41	X08-01A1	1.77	0.00	2.99	0.00	4.65	0.00	0.89	0.00	0.00	10.30	22.96
			42	X08-01C1	1.88	0.00	2.99	0.00	5.11	0.00	0.89	0.00	0.00	10.86	24.28
X	Y1	2F	43	Y01-01A2	11.23	0.00	1.30	1.39	3.16	0.00	0.00	2.11	0.00	17.08	47.15
			44	Y01-01C2	0.63	0.00	0.08	0.08	0.15	0.00	0.00	0.15	0.00	0.94	2.92
			45	Y01-02A2	1.46	0.00	0.16	0.15	0.30	0.00	0.00	0.39	0.00	2.07	6.05
			46	Y01-03A2	15.29	0.00	1.46	1.38	2.71	0.00	0.00	3.52	0.00	20.85	65.23
			47	Y01-04A2	9.55	0.00	0.89	0.84	1.65	0.00	0.00	2.15	0.00	12.93	40.98
			48	Y01-04C2	9.07	0.00	0.88	0.78	1.36	0.00	0.00	2.38	0.00	12.09	31.04
			49	Y01-05A2	1.99	0.00	0.19	0.17	0.30	0.00	0.00	0.52	0.00	2.65	6.28
			50	Y01-06A2	11.06	0.00	1.07	0.96	1.65	0.00	0.00	2.90	0.00	14.75	37.32

● 2-(1) 壁軸力表

No. : 壁軸力伏図用
ST-T : 当該階の合計
単位 : kN

最下層軸力合計 = 1274.23 (X : 981.18 Y : 293.05)

方向	通り	階	No.	名 称	床	集成材小梁	垂れ壁 集成材梁	梁特殊	壁	壁追加	雑 壁	積 雪	屋 根	ST-T	合 計
X	Y1	2F	51	Y01-06C2	11.66	0.00	1.25	1.37	3.31	0.00	0.00	4.13	0.00	17.59	50.51
			52	Y01-07B2	4.22	0.00	0.40	0.57	1.65	0.00	0.00	1.73	0.00	6.85	17.48
	Y2	2F	53	Y02-01A2	7.24	0.00	0.06	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7.30	14.64
			54	Y02-01C2	4.85	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4.89	28.81
			55	Y02-02A2	4.85	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4.89	28.81
			56	Y02-03B2	4.15	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4.18	4.18
			57	Y02-04A2	4.15	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4.18	4.18
			58	Y02-05A2	7.28	0.00	0.07	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7.34	23.72
			59	Y02-06A2	7.28	0.00	0.07	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7.34	23.72
			60	Y02-06C2	5.58	0.00	0.04	0.13	0.00	0.00	0.56	0.39	0.00	6.31	18.69
			61	Y02-07A2	5.57	0.00	0.04	0.13	0.00	0.00	0.56	0.39	0.00	6.30	21.85
			62	Y02-07C2	0.81	0.00	0.01	0.00	0.00	0.00	1.11	0.00	0.00	1.93	18.51
	Y3	2F	63	Y04-01A2	2.37	0.00	0.85	0.00	3.01	0.00	0.89	0.00	0.00	7.12	21.41
			64	Y04-01C2	2.25	0.00	0.73	0.00	3.31	0.00	1.32	0.00	0.00	7.61	23.84
			65	Y04-02A2	0.09	0.00	0.07	0.00	0.30	0.00	0.12	0.00	0.00	0.58	2.08
			66	Y04-03A2	0.09	0.00	0.07	0.00	0.07	0.00	0.12	0.00	0.00	0.35	1.79
			67	Y04-03C2	0.00	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	2.78	0.00	0.00	2.82	12.27
			68	Y04-04A2	0.00	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	2.78	0.00	0.00	2.82	12.27
			69	Y04-04D2	0.09	0.00	0.07	0.00	0.07	0.00	0.39	0.00	0.00	0.62	3.37
			70	Y04-05A2	0.09	0.00	0.07	0.00	0.30	0.00	0.39	0.00	0.00	0.85	3.66
			71	Y04-06A2	2.20	0.00	0.73	0.00	3.31	0.00	4.35	0.00	0.00	10.59	36.49
			72	Y04-06C2	2.38	0.00	0.80	0.00	3.31	0.00	0.84	0.00	0.00	7.33	22.10
Y	X1	2F	73	X01-01A2	0.56	0.00	0.80	0.00	3.31	0.00	0.84	0.00	0.00	5.52	13.01
			74	X01-01C2	0.41	0.00	0.29	0.00	3.31	0.00	0.30	0.00	0.00	4.30	17.87
			75	X01-02A2	0.37	0.00	0.26	0.00	3.01	0.00	0.27	0.00	0.00	3.91	16.24
			76	X01-03A2	0.39	0.00	0.26	0.00	3.01	0.00	0.27	0.00	0.00	3.93	16.27
	X2	2F	77	X02-02B2	0.19	0.00	0.00	0.00	0.07	0.00	0.00	0.00	0.00	0.26	2.97
			78	X02-03A2	1.96	0.00	0.01	0.00	3.01	0.00	0.00	0.00	0.00	4.99	25.29
	X3	2F	79	X06-02B2	0.19	0.00	0.00	0.00	0.07	0.00	0.00	0.00	0.00	0.26	7.02
			80	X06-03A2	1.96	0.00	0.01	0.00	3.01	0.00	0.00	0.00	0.00	4.99	53.95
	X4	2F	81	X07-02B2	0.40	0.00	0.00	0.05	0.07	0.00	0.00	0.15	0.00	0.52	1.17
			82	X07-03A2	6.34	0.00	0.01	0.81	3.01	0.00	0.00	2.46	0.00	10.17	15.79
	X5	2F	83	X08-01A2	0.55	0.00	0.85	0.00	3.01	0.00	0.89	0.00	0.00	5.30	12.66
			84	X08-01C2	0.58	0.00	0.85	0.00	3.31	0.00	0.89	0.00	0.00	5.63	13.41
X	Y1	3F	85	Y01-01A3	6.16	0.00	1.30	0.00	1.77	0.00	0.00	0.00	0.00	9.22	30.07
			86	Y01-01C3	0.26	0.00	0.08	0.00	0.09	0.00	0.00	0.00	0.00	0.44	1.98
			87	Y01-02A3	0.53	0.00	0.16	0.00	0.19	0.00	0.00	0.00	0.00	0.88	3.97
			88	Y01-03A3	6.84	0.00	1.46	0.00	1.73	0.00	0.00	0.00	0.00	10.03	44.38
			89	Y01-04A3	4.39	0.00	0.89	0.00	1.06	0.00	0.00	0.00	0.00	6.34	28.04
			90	Y01-04C3	3.82	0.00	0.88	0.00	0.76	0.00	0.00	0.00	0.00	5.46	18.94
			91	Y01-05A3	0.84	0.00	0.19	0.00	0.17	0.00	0.00	0.00	0.00	1.20	3.62
			92	Y01-06A3	4.66	0.00	1.07	0.00	0.93	0.00	0.00	0.00	0.00	6.66	22.57
			93	Y01-06C3	6.80	0.00	1.25	0.00	1.86	0.00	0.00	0.00	0.00	9.91	32.93
			94	Y01-07B3	2.05	0.00	0.40	0.00	0.93	0.00	0.00	0.00	0.00	3.39	10.62
	Y2	3F	95	Y02-01A3	7.28	0.00	0.06	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7.34	7.34
			96	Y02-01C3	9.00	0.00	0.07	0.00	0.23	0.00	0.00	0.00	0.00	9.30	23.92
			97	Y02-02A3	9.00	0.00	0.07	0.00	0.23	0.00	0.00	0.00	0.00	9.30	23.92
			98	Y02-05A3	8.95	0.00	0.07	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	9.07	16.38
			99	Y02-06A3	8.95	0.00	0.07	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	9.07	16.38

● 2-(1) 壁軸力表

No. : 壁軸力伏図用
ST-T : 当該階の合計
単位 : kN

最下層軸力合計 = 1274.23 (X : 981.18 Y : 293.05)

方向	通り	階	No.	名 称	床	集成材小梁	垂れ壁 集成材梁	梁特殊	壁	壁追加	雑 壁	積 雪	屋 根	ST-T	合 計
X	Y2	3F	100	Y02-06C3	4.68	0.00	0.04	0.00	0.08	0.00	0.24	0.00	0.00	5.05	12.38
			101	Y02-07A3	4.67	0.00	0.04	0.00	0.10	0.00	0.24	0.00	0.00	5.05	15.55
			102	Y02-07C3	0.82	0.00	0.01	0.00	0.09	0.00	0.47	0.00	0.00	1.39	16.57
	Y3	3F	103	Y04-01A3	2.37	0.00	0.85	0.00	1.69	0.00	0.12	0.00	0.00	5.03	14.29
			104	Y04-01C3	2.60	0.00	0.73	0.00	1.86	0.00	0.32	0.00	0.00	5.51	16.23
			105	Y04-02A3	0.13	0.00	0.07	0.00	0.17	0.00	0.03	0.00	0.00	0.39	1.05
			106	Y04-03A3	0.13	0.00	0.07	0.00	0.02	0.00	0.03	0.00	0.00	0.25	0.92
			107	Y04-03C3	1.56	0.00	0.04	0.00	0.18	0.00	1.17	0.00	0.00	2.94	9.45
			108	Y04-04A3	1.56	0.00	0.04	0.00	0.18	0.00	1.17	0.00	0.00	2.94	9.45
			109	Y04-04D3	0.28	0.00	0.07	0.00	0.03	0.00	0.14	0.00	0.00	0.52	1.79
			110	Y04-05A3	0.28	0.00	0.07	0.00	0.18	0.00	0.14	0.00	0.00	0.67	1.92
			111	Y04-06A3	4.20	0.00	0.73	0.00	2.04	0.00	1.61	0.00	0.00	8.58	25.90
			112	Y04-06C3	2.44	0.00	0.80	0.00	1.86	0.00	0.11	0.00	0.00	5.22	14.77
Y	X1	3F	113	X01-01A3	0.58	0.00	0.80	0.00	1.86	0.00	0.11	0.00	0.00	3.35	7.49
			114	X01-01C3	0.41	0.00	0.29	0.00	1.86	0.00	0.29	0.00	0.00	2.59	13.57
			115	X01-02A3	0.37	0.00	0.26	0.00	1.69	0.00	0.04	0.00	0.00	2.35	12.33
			116	X01-03A3	0.39	0.00	0.26	0.00	1.69	0.00	0.04	0.00	0.00	2.37	12.34
	X2	3F	117	X02-02B3	0.06	0.00	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.09	1.74
			118	X02-03A3	0.90	0.00	0.01	0.00	1.77	0.00	0.00	0.00	0.00	2.68	19.43
	X3	3F	119	X06-02B3	0.06	0.00	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.09	4.45
			120	X06-03A3	0.90	0.00	0.01	0.00	1.77	0.00	0.00	0.00	0.00	2.68	46.74
	X4	3F	121	X07-02B3	0.03	0.00	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.06	0.37
			122	X07-03A3	0.42	0.00	0.01	0.00	1.77	0.00	0.00	0.00	0.00	2.21	5.43
	X5	3F	123	X08-01A3	0.56	0.00	0.85	0.00	1.69	0.00	0.12	0.00	0.00	3.22	7.37
			124	X08-01C3	0.58	0.00	0.85	0.00	1.86	0.00	0.12	0.00	0.00	3.40	7.79
X	Y1	4F	125	Y01-01A4	6.03	0.00	0.13	0.00	0.39	0.00	0.00	0.00	0.00	6.55	20.85
			126	Y01-01C4	0.23	0.00	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.25	0.81
			127	Y01-02A4	0.46	0.00	0.02	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.51	1.63
			128	Y01-03A4	6.13	0.00	0.15	0.00	0.33	0.00	0.00	0.00	0.00	6.61	21.00
			129	Y01-04A4	3.96	0.00	0.09	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00	4.25	13.57
			130	Y01-04C4	3.97	0.00	0.09	0.00	0.17	0.00	0.00	0.00	0.00	4.23	13.48
			131	Y01-05A4	0.70	0.00	0.02	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.75	2.42
			132	Y01-06A4	4.67	0.00	0.11	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00	4.98	15.91
			133	Y01-06C4	6.67	0.00	0.13	0.00	0.41	0.00	0.00	0.00	0.00	7.20	23.02
			134	Y01-07B4	2.04	0.00	0.04	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00	2.28	7.24
	Y2	4F	135	Y02-07A4	9.73	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	10.10	31.94
			136	Y04-01A4	2.31	0.00	0.09	0.00	0.37	0.00	0.12	0.00	0.00	2.88	9.26
	Y3	4F	137	Y04-01C4	2.67	0.00	0.11	0.00	0.41	0.00	0.16	0.00	0.00	3.34	10.72
			138	Y04-02A4	0.14	0.00	0.01	0.00	0.04	0.00	0.01	0.00	0.00	0.20	0.65
			139	Y04-03A4	0.08	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.00	0.00	0.11	0.34
			140	Y04-03C4	0.08	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.10	0.34
			141	Y04-04A4	5.11	0.00	0.07	0.00	1.12	0.00	0.12	0.00	0.00	6.42	20.72
			142	Y04-04C4	0.07	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.00	0.00	0.10	0.33
			143	Y04-05A4	0.14	0.00	0.01	0.00	0.04	0.00	0.01	0.00	0.00	0.20	0.63
			144	Y04-06A4	2.62	0.00	0.10	0.00	0.41	0.00	0.15	0.00	0.00	3.28	10.50
			145	Y04-06C4	2.38	0.00	0.08	0.00	0.41	0.00	0.11	0.00	0.00	2.97	9.55
Y	X1	4F	146	X01-01A4	0.62	0.00	0.08	0.00	0.41	0.00	0.11	0.00	0.00	1.22	4.14
			147	X01-01C4	2.94	0.00	0.03	0.00	0.41	0.00	0.04	0.00	0.00	3.42	10.97

● 2-(1) 壁軸力表

No. : 壁軸力伏図用
ST-T : 当該階の合計
単位 : kN

最下層軸力合計 = 1274.23 (X : 981.18 Y : 293.05)

方向	通り	階	No.	名 称	床	集成材小梁	垂れ壁 集成材梁	梁特殊	壁	壁追加	雑 壁	積 雪	屋 根	ST-T	合 計	
Y	X1	4F	148	X01-02A4	2.68	0.00	0.03	0.00	0.37	0.00	0.04	0.00	0.00	3.11	9.97	
			149	X01-03A4	2.68	0.00	0.03	0.00	0.37	0.00	0.04	0.00	0.00	3.11	9.97	
	X2	4F	150	X02-01A4	13.29	0.00	0.00	0.00	1.47	0.00	0.00	0.00	0.00	14.76	47.36	
			151	X02-02A4	3.28	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	3.65	11.69	
			152	X02-03A4	3.28	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	3.65	11.69	
	X3	4F	153	X06-02A4	9.31	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	9.68	30.76	
			154	X06-03A4	9.31	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	9.67	30.76	
	X4	4F	155	X07-02A4	0.29	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.66	2.25
			156	X07-03A4	0.29	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.66	2.25
	X5	4F	157	X08-01A4	0.61	0.00	0.09	0.00	0.37	0.00	0.12	0.00	0.00	0.00	1.18	4.15
158			X08-01C4	0.64	0.00	0.09	0.00	0.41	0.00	0.12	0.00	0.00	0.00	1.25	4.38	
X	Y1	5F	159	Y01-01A5	6.03	0.00	0.13	0.00	0.39	0.00	0.00	0.00	0.00	6.55	14.30	
			160	Y01-01C5	0.23	0.00	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.25	0.56	
			161	Y01-02A5	0.46	0.00	0.02	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.51	1.12	
			162	Y01-03A5	6.13	0.00	0.15	0.00	0.33	0.00	0.00	0.00	0.00	6.61	14.40	
			163	Y01-04A5	3.96	0.00	0.09	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00	4.25	9.31	
			164	Y01-04C5	3.97	0.00	0.09	0.00	0.17	0.00	0.00	0.00	0.00	4.23	9.26	
			165	Y01-05A5	0.70	0.00	0.02	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.75	1.67	
			166	Y01-06A5	4.67	0.00	0.11	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00	4.98	10.93	
			167	Y01-06C5	6.67	0.00	0.13	0.00	0.41	0.00	0.00	0.00	0.00	7.20	15.82	
			168	Y01-07B5	2.04	0.00	0.04	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00	2.28	4.95	
	Y2	5F	169	Y02-07A5	9.73	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	10.10	21.84	
	Y3	5F	170	Y04-01A5	2.31	0.00	0.09	0.00	0.37	0.00	0.12	0.00	0.00	0.00	2.88	6.38
			171	Y04-01C5	2.67	0.00	0.11	0.00	0.41	0.00	0.16	0.00	0.00	0.00	3.34	7.37
			172	Y04-02A5	0.14	0.00	0.01	0.00	0.04	0.00	0.01	0.00	0.00	0.20	0.45	
			173	Y04-03A5	0.08	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.00	0.00	0.11	0.24	
			174	Y04-03C5	0.08	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.10	0.23	
			175	Y04-04A5	5.11	0.00	0.07	0.00	1.12	0.00	0.12	0.00	0.00	6.42	14.29	
			176	Y04-04C5	0.07	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.00	0.00	0.10	0.23	
			177	Y04-05A5	0.14	0.00	0.01	0.00	0.04	0.00	0.01	0.00	0.00	0.20	0.44	
			178	Y04-06A5	2.62	0.00	0.10	0.00	0.41	0.00	0.15	0.00	0.00	3.28	7.23	
179			Y04-06C5	2.38	0.00	0.08	0.00	0.41	0.00	0.11	0.00	0.00	2.97	6.58		
Y	X1	5F	180	X01-01A5	0.62	0.00	0.08	0.00	0.41	0.00	0.11	0.00	0.00	1.22	2.92	
			181	X01-01C5	2.94	0.00	0.03	0.00	0.41	0.00	0.04	0.00	0.00	3.42	7.56	
			182	X01-02A5	2.68	0.00	0.03	0.00	0.37	0.00	0.04	0.00	0.00	3.11	6.87	
			183	X01-03A5	2.68	0.00	0.03	0.00	0.37	0.00	0.04	0.00	0.00	3.11	6.87	
	X2	5F	184	X02-01A5	13.29	0.00	0.00	0.00	1.47	0.00	0.00	0.00	0.00	14.76	32.60	
			185	X02-02A5	3.28	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	3.65	8.04	
			186	X02-03A5	3.28	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	3.65	8.04	
	X3	5F	187	X06-02A5	9.31	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	9.68	21.08	
			188	X06-03A5	9.31	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	9.67	21.08	
	X4	5F	189	X07-02A5	0.29	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.66	1.59
190			X07-03A5	0.29	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	0.66	1.59		
X5	5F	191	X08-01A5	0.61	0.00	0.09	0.00	0.37	0.00	0.12	0.00	0.00	0.00	1.18	2.97	
		192	X08-01C5	0.64	0.00	0.09	0.00	0.41	0.00	0.12	0.00	0.00	0.00	1.25	3.13	
X	Y1	6F	193	Y01-01A6	6.03	0.00	0.13	0.00	0.39	0.00	0.00	0.00	0.00	6.55	7.75	

● 2-(1) 壁軸力表

No. : 壁軸力伏図用
ST-T : 当該階の合計
単位 : kN

最下層軸力合計 = 1274.23 (X : 981.18 Y : 293.05)

方向	通り	階	No.	名 称	床	集成材小梁	垂れ壁 集成材梁	梁特殊	壁	壁追加	雑 壁	積 雪	屋 根	ST-T	合 計
X	Y1	6F	194	Y01-01C6	0.23	0.00	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.25	0.30
			195	Y01-02A6	0.46	0.00	0.02	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.51	0.61
			196	Y01-03A6	6.13	0.00	0.15	0.00	0.33	0.00	0.00	0.00	0.00	6.61	7.79
			197	Y01-04A6	3.96	0.00	0.09	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00	4.25	5.06
			198	Y01-04C6	3.97	0.00	0.09	0.00	0.17	0.00	0.00	0.00	0.00	4.23	5.03
			199	Y01-05A6	0.70	0.00	0.02	0.00	0.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.75	0.92
			200	Y01-06A6	4.67	0.00	0.11	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00	4.98	5.95
			201	Y01-06C6	6.67	0.00	0.13	0.00	0.41	0.00	0.00	0.00	0.00	7.20	8.61
			202	Y01-07B6	2.04	0.00	0.04	0.00	0.20	0.00	0.00	0.00	0.00	2.28	2.67
	Y2	6F	203	Y02-07A6	9.73	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	10.10	11.74
	Y3	6F	204	Y04-01A6	2.31	0.00	0.09	0.00	0.37	0.00	0.12	0.00	0.00	2.88	3.49
			205	Y04-01C6	2.67	0.00	0.11	0.00	0.41	0.00	0.16	0.00	0.00	3.34	4.03
			206	Y04-02A6	0.14	0.00	0.01	0.00	0.04	0.00	0.01	0.00	0.00	0.20	0.25
			207	Y04-03A6	0.08	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.00	0.00	0.11	0.13
			208	Y04-03C6	0.08	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.10	0.13
			209	Y04-04A6	5.11	0.00	0.07	0.00	1.12	0.00	0.12	0.00	0.00	6.42	7.87
			210	Y04-04C6	0.07	0.00	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.00	0.00	0.10	0.13
			211	Y04-05A6	0.14	0.00	0.01	0.00	0.04	0.00	0.01	0.00	0.00	0.20	0.24
			212	Y04-06A6	2.62	0.00	0.10	0.00	0.41	0.00	0.15	0.00	0.00	3.28	3.95
			213	Y04-06C6	2.38	0.00	0.08	0.00	0.41	0.00	0.11	0.00	0.00	2.97	3.61
Y	X1	6F	214	X01-01A6	0.62	0.00	0.08	0.00	0.41	0.00	0.11	0.00	0.00	1.22	1.69
			215	X01-01C6	2.94	0.00	0.03	0.00	0.41	0.00	0.04	0.00	0.00	3.42	4.14
			216	X01-02A6	2.68	0.00	0.03	0.00	0.37	0.00	0.04	0.00	0.00	3.11	3.76
			217	X01-03A6	2.68	0.00	0.03	0.00	0.37	0.00	0.04	0.00	0.00	3.11	3.76
	X2	6F	218	X02-01A6	13.29	0.00	0.00	0.00	1.47	0.00	0.00	0.00	0.00	14.76	17.84
			219	X02-02A6	3.28	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	3.65	4.39
			220	X02-03A6	3.28	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	3.65	4.39
	X3	6F	221	X06-02A6	9.31	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	9.68	11.41
			222	X06-03A6	9.31	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	9.67	11.41
	X4	6F	223	X07-02A6	0.29	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	0.66	0.93
			224	X07-03A6	0.29	0.00	0.00	0.00	0.37	0.00	0.00	0.00	0.00	0.66	0.93
	X5	6F	225	X08-01A6	0.61	0.00	0.09	0.00	0.54	0.00	0.00	0.00	0.00	1.24	1.78
			226	X08-01C6	0.64	0.00	0.09	0.00	0.58	0.00	0.00	0.00	0.00	1.31	1.88
X	Y1	RF	227	Y01-01A7	0.88	0.00	0.13	0.00	0.19	0.00	0.00	3.37	0.00	1.21	1.21
			228	Y01-01C7	0.03	0.00	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	0.13	0.00	0.05	0.05
			229	Y01-02A7	0.07	0.00	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	0.26	0.00	0.10	0.10
			230	Y01-03A7	0.86	0.00	0.15	0.00	0.17	0.00	0.00	3.30	0.00	1.18	1.18
			231	Y01-04A7	0.62	0.00	0.09	0.00	0.10	0.00	0.00	2.36	0.00	0.81	0.81
			232	Y01-04C7	0.63	0.00	0.09	0.00	0.08	0.00	0.00	2.41	0.00	0.80	0.80
			233	Y01-05A7	0.13	0.00	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	0.49	0.00	0.17	0.17
			234	Y01-06A7	0.76	0.00	0.11	0.00	0.10	0.00	0.00	2.90	0.00	0.97	0.97
			235	Y01-06C7	1.08	0.00	0.13	0.00	0.20	0.00	0.00	4.14	0.00	1.41	1.41
			236	Y01-07B7	0.24	0.00	0.04	0.00	0.10	0.00	0.00	0.93	0.00	0.39	0.39
	Y2	RF	237	Y02-07A7	1.45	0.00	0.00	0.00	0.18	0.00	0.00	5.55	0.00	1.64	1.64
	Y3	RF	238	Y04-01A7	0.34	0.00	0.09	0.00	0.18	0.00	0.00	1.31	0.00	0.61	0.61
			239	Y04-01C7	0.38	0.00	0.11	0.00	0.20	0.00	0.00	1.45	0.00	0.69	0.69
			240	Y04-02A7	0.02	0.00	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	0.08	0.00	0.05	0.05
			241	Y04-03A7	0.01	0.00	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.04	0.00	0.03	0.03

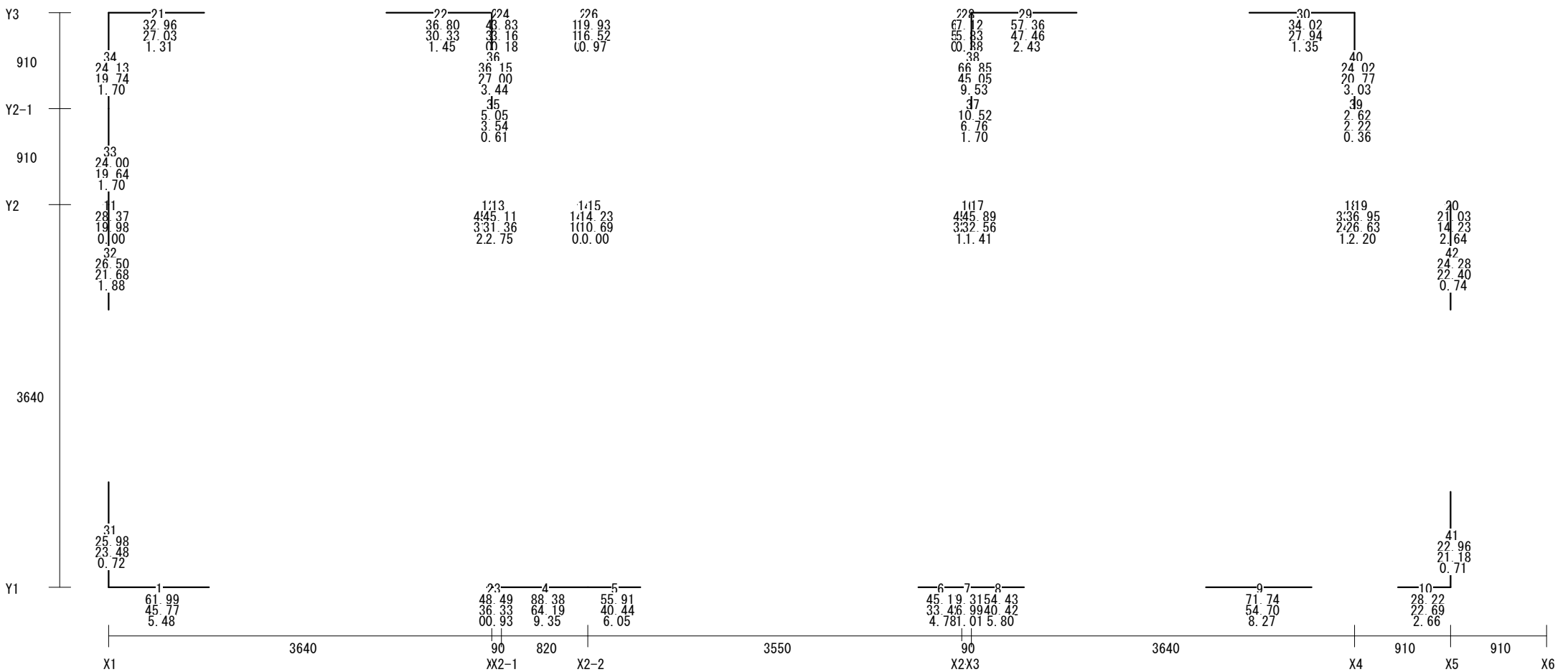
● 2-(1) 壁軸力表

No. : 壁軸力伏図用
ST-T : 当該階の合計
単位 : kN

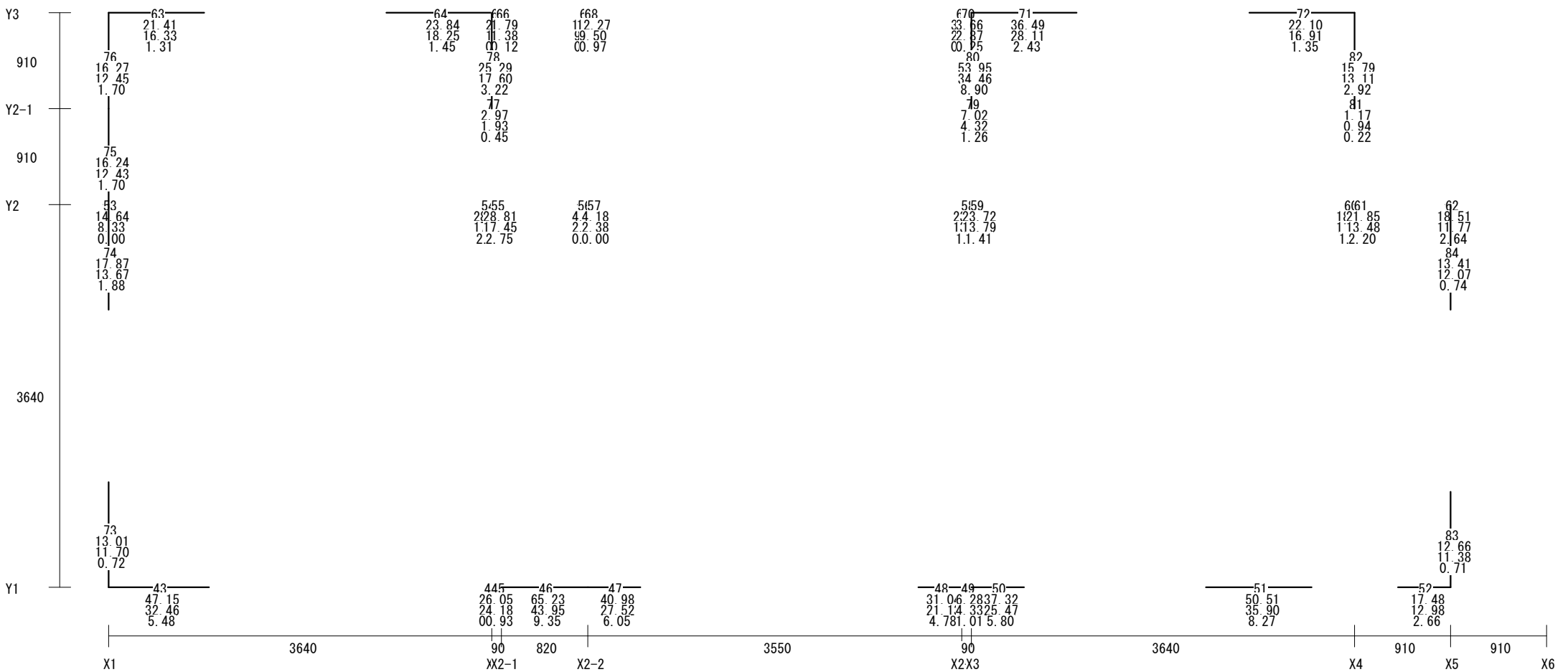
最下層軸力合計 = 1274.23 (X : 981.18 Y : 293.05)

方向	通り	階	No.	名 称	床	集成材小梁	垂れ壁 集成材梁	梁特殊	壁	壁追加	雑 壁	積 雪	屋 根	ST-T	合 計
X	Y3	RF	242	Y04-03C7	0.01	0.00	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.05	0.00	0.02	0.02
			243	Y04-04A7	0.81	0.00	0.07	0.00	0.56	0.00	0.00	3.10	0.00	1.45	1.45
			244	Y04-04C7	0.01	0.00	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.04	0.00	0.02	0.02
			245	Y04-05A7	0.02	0.00	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	0.08	0.00	0.05	0.05
			246	Y04-06A7	0.37	0.00	0.10	0.00	0.20	0.00	0.00	1.41	0.00	0.68	0.68
			247	Y04-06C7	0.35	0.00	0.08	0.00	0.20	0.00	0.00	1.35	0.00	0.64	0.64
Y	X1	RF	248	X01-01A7	0.19	0.00	0.08	0.00	0.20	0.00	0.00	0.72	0.00	0.47	0.47
			249	X01-01C7	0.49	0.00	0.03	0.00	0.20	0.00	0.00	1.88	0.00	0.72	0.72
			250	X01-02A7	0.45	0.00	0.03	0.00	0.18	0.00	0.00	1.70	0.00	0.66	0.66
			251	X01-03A7	0.44	0.00	0.03	0.00	0.18	0.00	0.00	1.70	0.00	0.66	0.66
	X2	RF	252	X02-01A7	2.35	0.00	0.00	0.00	0.74	0.00	0.00	8.97	0.00	3.09	3.09
			253	X02-02A7	0.56	0.00	0.00	0.00	0.18	0.00	0.00	2.14	0.00	0.74	0.74
			254	X02-03A7	0.56	0.00	0.00	0.00	0.18	0.00	0.00	2.14	0.00	0.74	0.74
	X3	RF	255	X06-02A7	1.55	0.00	0.00	0.00	0.18	0.00	0.00	5.92	0.00	1.73	1.73
			256	X06-03A7	1.55	0.00	0.00	0.00	0.18	0.00	0.00	5.92	0.00	1.73	1.73
	X4	RF	257	X07-02A7	0.08	0.00	0.00	0.00	0.18	0.00	0.00	0.31	0.00	0.27	0.27
			258	X07-03A7	0.08	0.00	0.00	0.00	0.18	0.00	0.00	0.31	0.00	0.27	0.27
	X5	RF	259	X08-01A7	0.38	0.00	0.00	0.00	0.74	0.00	0.00	1.45	0.00	1.12	1.12
	階合計	RF			17.78	0.00	1.42	0.00	5.95	0.00	0.00	67.90	0.00	25.14	25.14
		6F			109.39	0.00	1.59	0.00	11.55	0.00	0.92	0.00	0.00	123.45	148.59
		5F			109.39	0.00	1.59	0.00	11.20	0.00	1.16	0.00	0.00	123.34	271.93
		4F			109.39	0.00	1.59	0.00	11.20	0.00	1.16	0.00	0.00	123.34	395.27
		3F			110.52	0.00	14.94	0.00	34.53	0.00	6.24	0.00	0.00	166.23	564.35
		2F			151.37	0.00	14.94	8.82	58.15	0.00	19.68	23.38	0.00	252.95	826.96
		1F			169.58	0.00	152.77	0.00	94.58	0.00	14.60	0.00	0.00	431.53	1274.23

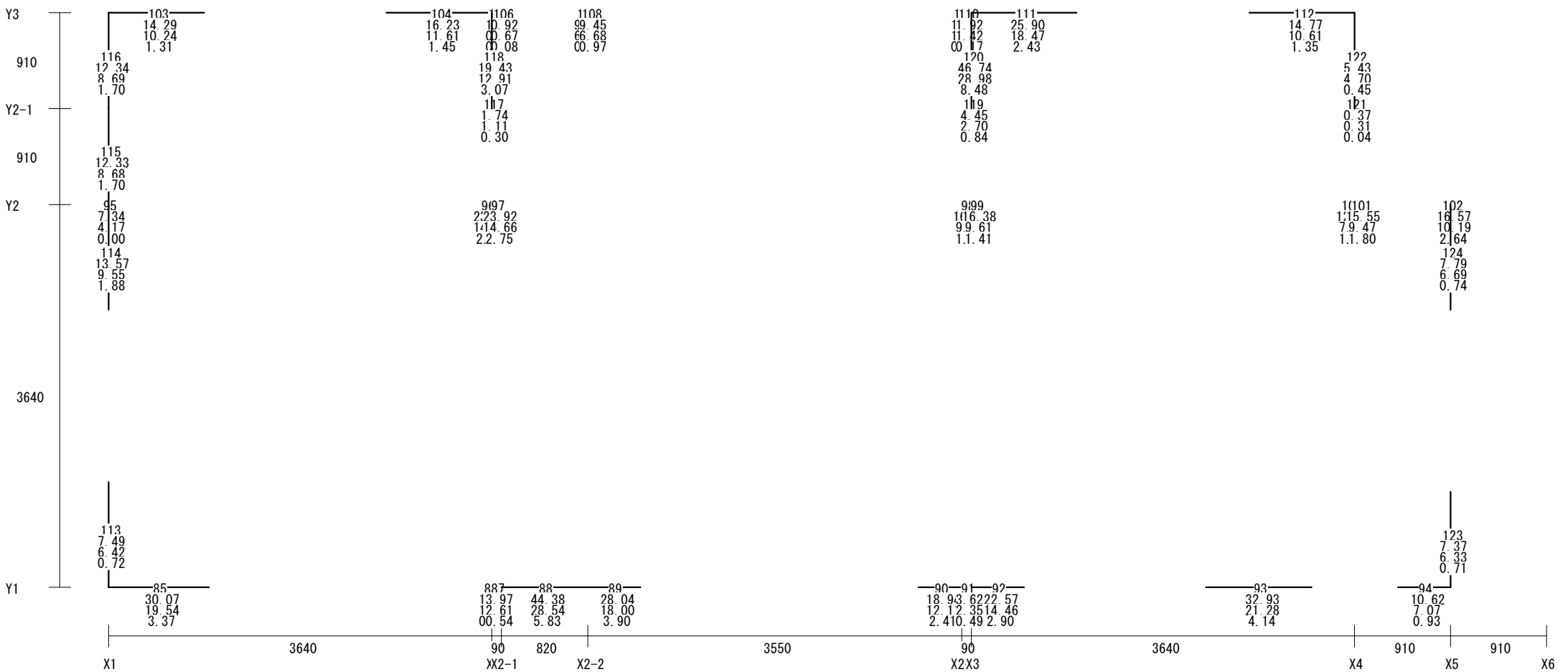
[F] 壁NO 上段：長期軸力 中段：地震荷重軸力 下段：積雪軸力100% (KN)
地震用荷重TOTAL 970.06 (kN) x, y=736.60, 233.46



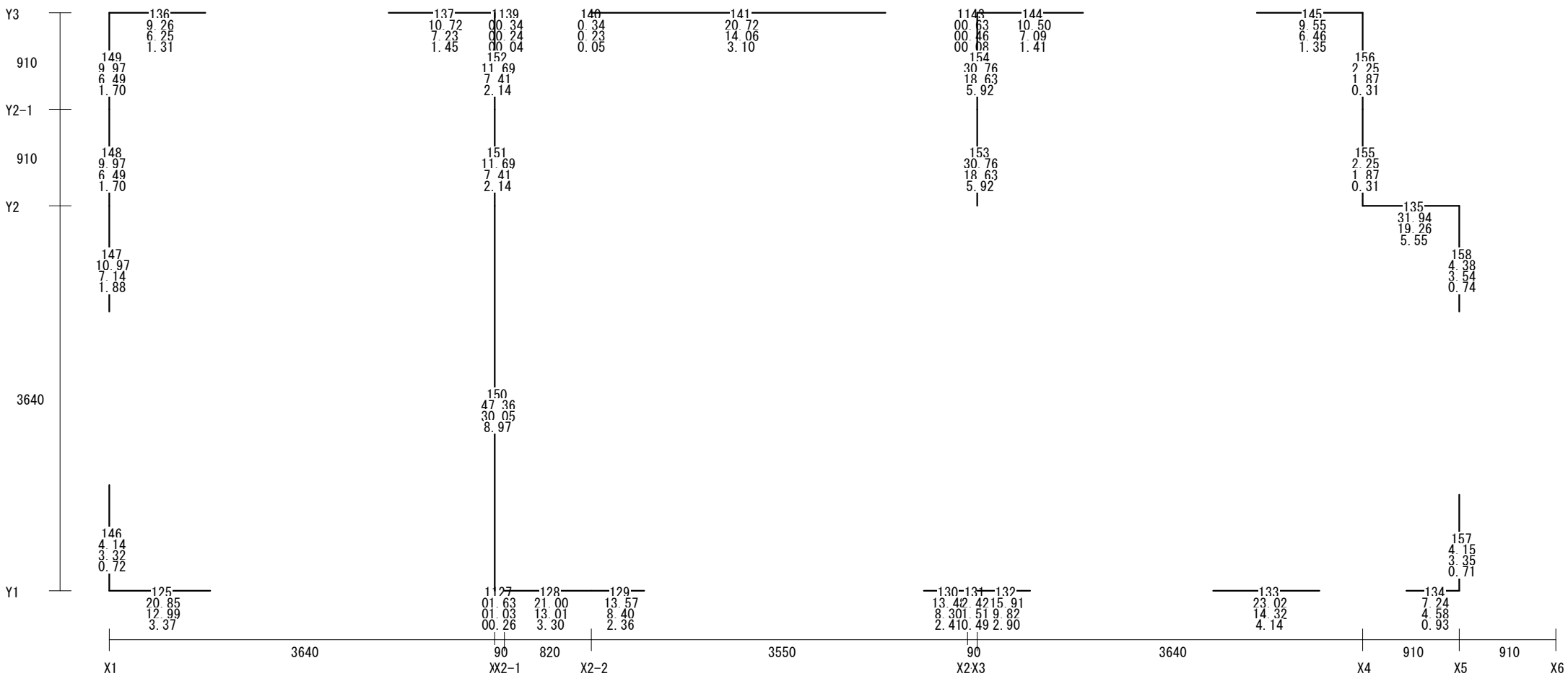
[1F] 壁NO 上段：長期軸力 中段：地震荷重軸力 下段：積雪軸力100% (KN)
地震用荷重TOTAL 575.51 (kN) x,y=429.44,146.07



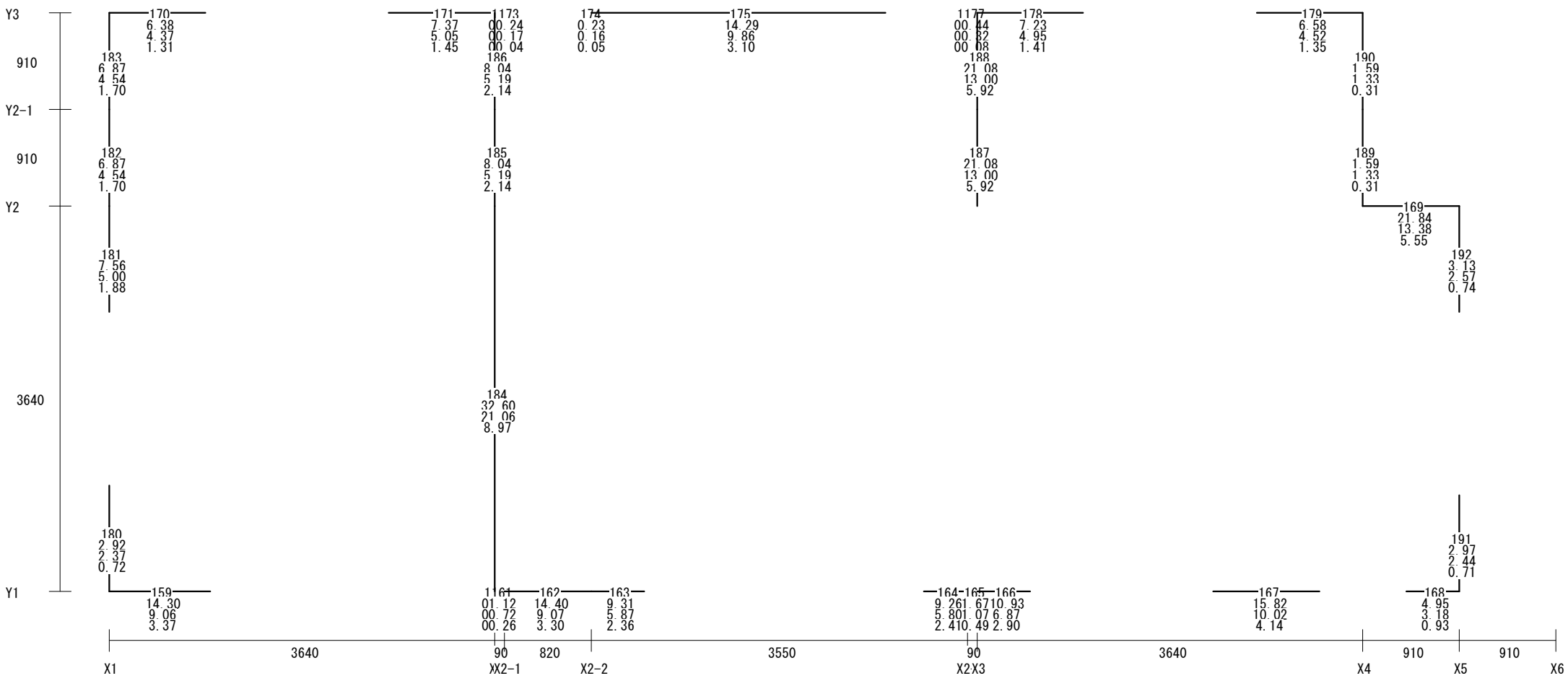
[2F] 壁NO 上段：長期軸力 中段：地震荷重軸力 下段：積雪軸力100% (KN)
地震用荷重TOTAL 372.72(kN) x,y=275.66,97.07



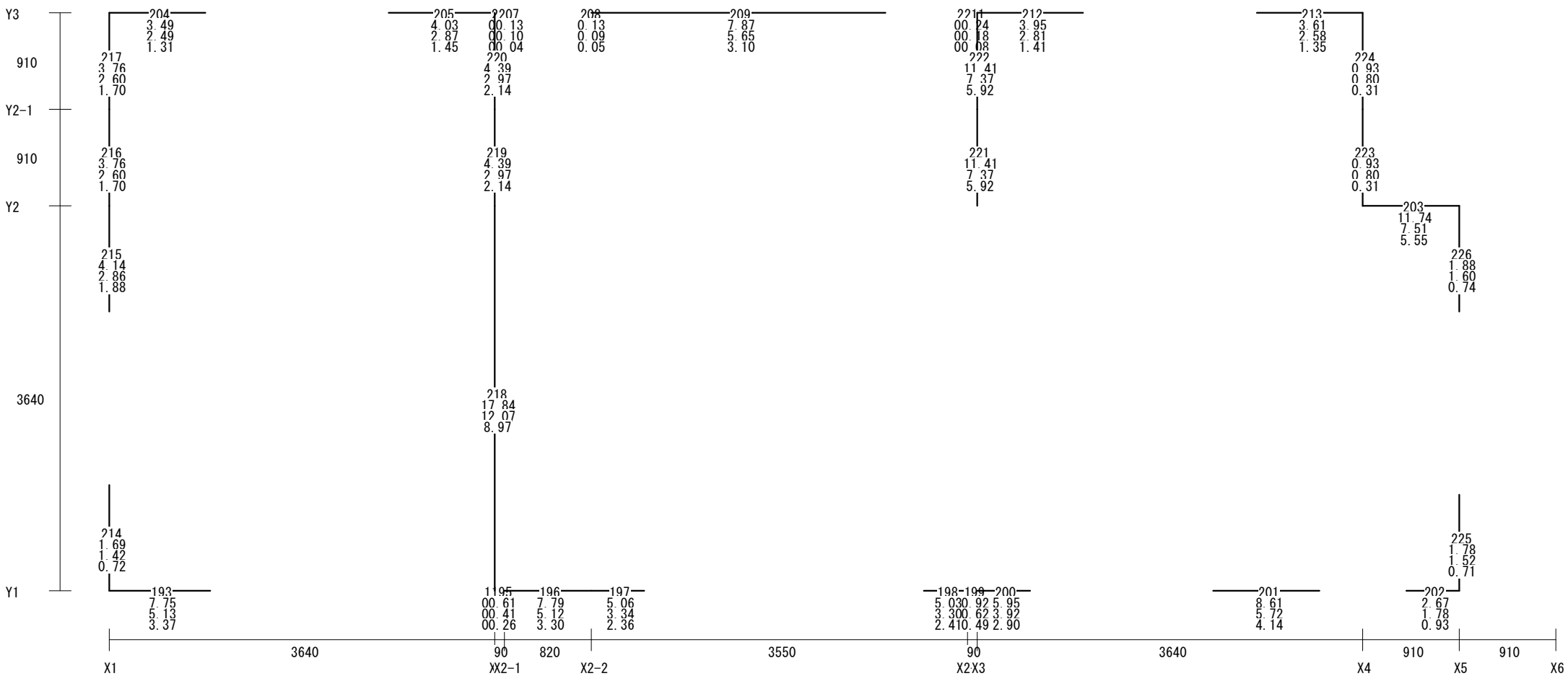
[3F] 壁NO 上段：長期軸力 中段：地震荷重軸力 下段：積雪軸力100% (KN)
地震用荷重TOTAL 252.67 (kN) x,y=136.48,116.19



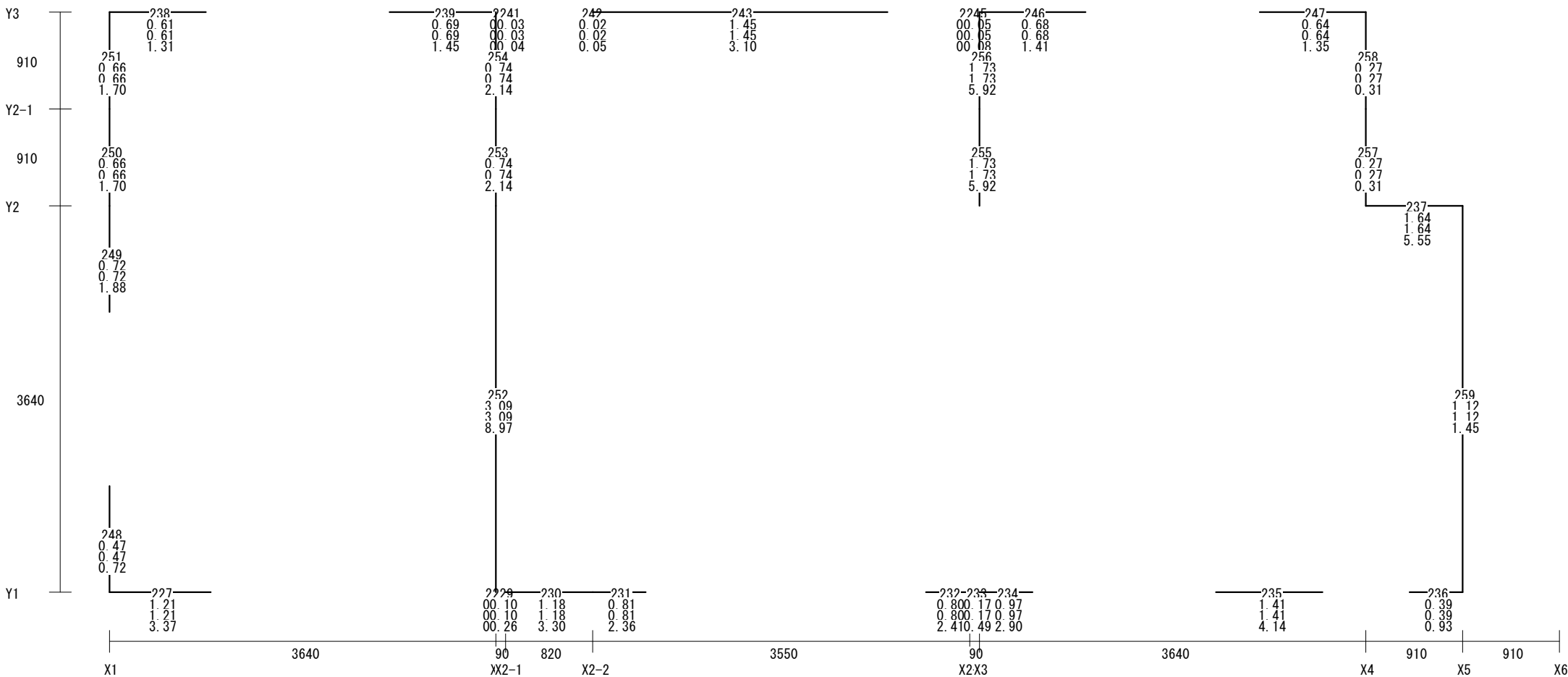
[4F] 壁NO 上段：長期軸力 中段：地震荷重軸力 下段：積雪軸力100% (KN)
地震用荷重TOTAL 176.86 (kN) x, y=95.30, 81.57



[5F] 壁NO 上段：長期軸力 中段：地震荷重軸力 下段：積雪軸力100% (KN)
地震用荷重TOTAL 101.06 (kN) x, y=54.12, 46.94



[6F] 壁NO 上段：長期軸力 中段：地震荷重軸力 下段：積雪軸力100% (KN)
地震用荷重TOTAL 25.14 (kN) x, y=12.94, 12.20



● 2-(3) 地震力荷重 - 通り別

ST-T : 当該階の合計

單位：kN

方向	通り	階	床	垂れ壁 集成材梁	特 殊	壁	積雪	ST-T	合 計
X	Y1	1F	37.09	45.93	0.00	25.09	0.00	108.11	302.66
X	Y1	2F	51.06	7.68	7.70	16.25	19.98	82.69	194.55
X	Y1	3F	20.56	7.68	0.00	9.12	0.00	37.36	111.86
X	Y1	4F	19.71	0.78	0.00	1.99	0.00	22.47	74.50
X	Y1	5F	19.71	0.78	0.00	1.99	0.00	22.47	52.02
X	Y1	6F	19.71	0.78	0.00	1.99	0.00	22.47	29.55
X	Y1	RF	5.31	0.78	0.00	0.99	20.29	7.08	7.08
X	Y2	1F	53.38	64.58	0.00	4.39	0.00	122.36	205.83
X	Y2	2F	29.53	0.45	0.26	2.23	0.79	32.47	83.47
X	Y2	3F	30.16	0.46	0.00	1.13	0.00	31.75	51.01
X	Y2	4F	5.50	0.00	0.00	0.37	0.00	5.87	19.26
X	Y2	5F	5.50	0.00	0.00	0.37	0.00	5.87	13.38
X	Y2	6F	5.50	0.00	0.00	0.37	0.00	5.87	7.51
X	Y2	RF	1.45	0.00	0.00	0.18	5.55	1.64	1.64
X	Y2-1	1F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
X	Y2-1	2F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
X	Y2-1	3F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
X	Y2-1	4F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
X	Y2-1	5F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
X	Y2-1	6F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
X	Y2-1	RF	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
X	Y3	1F	14.46	26.13	0.00	31.69	0.00	72.28	176.67
X	Y3	2F	5.41	3.45	0.00	27.53	0.00	36.38	104.38
X	Y3	3F	8.80	3.45	0.00	13.02	0.00	25.27	68.00
X	Y3	4F	8.82	0.48	0.00	3.54	0.00	12.83	42.73
X	Y3	5F	8.82	0.48	0.00	3.54	0.00	12.83	29.89
X	Y3	6F	8.82	0.48	0.00	3.54	0.00	12.83	17.06
X	Y3	RF	2.33	0.48	0.00	1.42	8.90	4.23	4.23
Y	X1	1F	7.41	5.67	0.00	21.21	0.00	34.29	84.54
Y	X1	2F	0.98	1.61	0.00	14.32	0.00	16.91	50.25
Y	X1	3F	0.99	1.61	0.00	7.31	0.00	9.91	33.34
Y	X1	4F	5.04	0.16	0.00	1.77	0.00	6.97	23.43
Y	X1	5F	5.04	0.16	0.00	1.77	0.00	6.97	16.46
Y	X1	6F	5.04	0.16	0.00	1.77	0.00	6.97	9.48
Y	X1	RF	1.57	0.16	0.00	0.77	6.00	2.51	2.51
Y	X2	1F	2.64	1.49	0.00	4.96	0.00	9.09	61.38
Y	X2	2F	1.22	0.01	0.00	3.01	0.00	4.24	52.29
Y	X2	3F	0.54	0.01	0.00	2.61	0.00	3.17	48.04
Y	X2	4F	11.22	0.00	0.00	2.21	0.00	13.43	44.87
Y	X2	5F	11.22	0.00	0.00	2.21	0.00	13.43	31.44
Y	X2	6F	11.22	0.00	0.00	2.21	0.00	13.43	18.01
Y	X2	RF	3.47	0.00	0.00	1.11	13.25	4.57	4.57
Y	X2-1	1F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-1	2F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-1	3F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-1	4F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-1	5F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-1	6F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-1	RF	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-2	1F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-2	2F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-2	3F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-2	4F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-2	5F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-2	6F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-2	RF	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-3	1F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-3	2F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-3	3F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-3	4F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

● 2-(3) 地震力荷重 - 通り別
ST-T : 当該階の合計
単位 : kN

方向	通り	階	床	垂れ壁 集成材梁	特 殊	壁	積雪	ST-T	合 計
Y	X2-3	5F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-3	6F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X2-3	RF	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X3	1F	2.64	1.49	0.00	4.96	0.00	9.09	53.02
Y	X3	2F	1.22	0.01	0.00	3.01	0.00	4.24	43.93
Y	X3	3F	0.54	0.01	0.00	1.87	0.00	2.43	39.69
Y	X3	4F	10.53	0.00	0.00	0.74	0.00	11.26	37.26
Y	X3	5F	10.53	0.00	0.00	0.74	0.00	11.26	25.99
Y	X3	6F	10.53	0.00	0.00	0.74	0.00	11.26	14.73
Y	X3	RF	3.10	0.00	0.00	0.37	11.84	3.47	3.47
Y	X4	1F	1.29	1.49	0.00	4.96	0.00	7.74	22.21
Y	X4	2F	4.70	0.01	0.86	3.01	2.61	8.59	14.47
Y	X4	3F	0.25	0.01	0.00	1.87	0.00	2.14	5.88
Y	X4	4F	0.33	0.00	0.00	0.74	0.00	1.07	3.73
Y	X4	5F	0.33	0.00	0.00	0.74	0.00	1.07	2.67
Y	X4	6F	0.33	0.00	0.00	0.74	0.00	1.07	1.60
Y	X4	RF	0.16	0.00	0.00	0.37	0.62	0.53	0.53
Y	X5	1F	2.61	5.98	0.00	11.54	0.00	20.13	43.58
Y	X5	2F	0.64	1.70	0.00	8.10	0.00	10.43	23.45
Y	X5	3F	0.65	1.70	0.00	3.78	0.00	6.13	13.02
Y	X5	4F	0.71	0.17	0.00	1.01	0.00	1.89	6.90
Y	X5	5F	0.71	0.17	0.00	1.01	0.00	1.89	5.01
Y	X5	6F	0.71	0.17	0.00	1.12	0.00	2.00	3.12
Y	X5	RF	0.38	0.00	0.00	0.74	1.45	1.12	1.12
Y	X6	1F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X6	2F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X6	3F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X6	4F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X6	5F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X6	6F	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Y	X6	RF	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
階合計		RF	17.78	1.42	0.00	5.95	67.90	25.14	25.14
		6F	61.86	1.59	0.00	12.47	0.00	75.92	101.06
		5F	61.86	1.59	0.00	12.36	0.00	75.80	176.86
		4F	61.86	1.59	0.00	12.36	0.00	75.80	252.67
		3F	62.50	14.94	0.00	40.72	0.00	118.16	370.83
		2F	94.75	14.94	8.82	77.45	23.38	195.96	566.79
		1F	121.52	152.77	0.00	108.81	0.00	383.10	949.89

● 2-(6) 地震層せん断力

Wi [kN] : 当該階の建物重量
Wii [kN] : 上階より伝達される建物重量
Wi/Si [kN/m2] : 当該階の建物平均重量
ΣWi [kN] : 当該階までの累加建物重量

ΣWii [kN] : 上階より伝達される建物重量の累加
αi : ΣWi/(1階のΣWi)
Ai : 地震層せん断力の高さ方向の分布係数
Ci : 層せん断力係数

Ki : 地下階のせん断力係数
Kw [kN] : (地下階の層合計)*Ki
Qi [kN] : 地震力
Pi [kN] : (当該階の地震力)-(直上階の地震力)

《設計条件》
建物高さ H = 6.79 1次固有周期(X) T = 0.204 標準せん断係数(X) Co = 0.20
地震地域係数 Z = 1.00 1次固有周期(Y) T = 0.204 標準せん断係数(Y) Co = 0.20
地震種別係数 Tc = 0.60 振動特性係数(X) Rt = 1.00 用途係数 I = 1.00
振動特性係数(Y) Rt = 1.00 ベントハウス震度 PH = 1.00

方向	階	Wi	Wii	Wi/Si	ΣWi	ΣWii	αi	Ai	Ci	Ki	Kw	Qi	Pi
X	6F	25.14	--	0.370	25.14	--	0.044	2.189	0.438	--	--	11.009	11.009
X	5F	75.92	--	1.118	101.06	--	0.178	1.554	0.311	--	--	31.405	20.396
X	4F	75.80	--	1.116	176.86	--	0.312	1.374	0.275	--	--	48.594	17.189

● 2-(6) 地震層せん断力

Wi [kN] : 当該階の建物重量

Wii [kN] : 上階より伝達される建物重量

Wi/Si [kN/m2] : 当該階の建物平均重量

ΣWi [kN] : 当該階までの累加建物重量

ΣWii [kN] : 上階より伝達される建物重量の累加

αi : ΣWi/(1階のΣWi)

Ai : 地震層せん断力の高さ方向の分布係数

Ci : 層せん断力係数

Ki : 地下階のせん断力係数

Kw [kN] : (地下階の層合計)*Ki

Qi [kN] : 地震力

Pi [kN] : (当該階の地震力)-(直上階の地震力)

《設計条件》

建物高さ H = 6.79

地震地域係数 Z = 1.00

地震種別係数 Tc = 0.60

1次固有周期(X) T = 0.204

1次固有周期(Y) T = 0.204

振動特性係数(X) Rt = 1.00

振動特性係数(Y) Rt = 1.00

標準せん断係数(X) Co = 0.20

標準せん断係数(Y) Co = 0.20

用途係数 I = 1.00

ペントハウス震度 PH = 1.00

方向	階	Wi	Wii	Wi/Si	ΣWi	ΣWii	αi	Ai	Ci	Ki	Kw	Qi	Pi
X	3F	75.80	--	1.116	252.67	--	0.446	1.266	0.253	--	--	63.976	15.382
X	2F	118.16	--	1.700	370.83	--	0.654	1.147	0.229	--	--	85.082	21.106
X	1F	195.96	--	2.572	566.79	--	1.000	1.000	0.200	--	--	113.358	28.276
X	F	383.10	--	5.516	949.89	--	0.000	0.000	0.000	--	--	0.000	0.000
Y	6F	25.14	--	0.370	25.14	--	0.044	2.189	0.438	--	--	11.009	11.009
Y	5F	75.92	--	1.118	101.06	--	0.178	1.554	0.311	--	--	31.405	20.396
Y	4F	75.80	--	1.116	176.86	--	0.312	1.374	0.275	--	--	48.594	17.189
Y	3F	75.80	--	1.116	252.67	--	0.446	1.266	0.253	--	--	63.976	15.382
Y	2F	118.16	--	1.700	370.83	--	0.654	1.147	0.229	--	--	85.082	21.106
Y	1F	195.96	--	2.572	566.79	--	1.000	1.000	0.200	--	--	113.358	28.276
Y	F	383.10	--	5.516	949.89	--	0.000	0.000	0.000	--	--	0.000	0.000

● 2-(7) 風圧力

E : 1.03 地表面粗度区分 : 4

E r : 0.58 V o (m/s) : 34.0

方向	階	壁高さ (m)	速度圧 (N・m2)	k z	風力係数	Z b	α	H (m)		風荷重 (N/m2)	面積 (m2)	Q w (kN)	i Q w (kN)	Σ Q w (kN)
X	6F	屋根 6.54 15.65	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	屋根 壁上	857 857	2.73 7.37	2.34 6.31	8.65	8.65
	5F	15.65 12.95	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	7.37 7.37	6.31 6.31	12.63	21.28
	4F	12.95 10.25	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	7.37 7.37	6.31 6.31	12.63	33.91
	3F	10.25 7.55	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	7.37 7.37	6.31 6.31	12.63	46.53
	2F	7.55 4.75	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	7.37 7.92	6.31 6.78	13.09	59.63
	1F	4.75 1.85	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	7.92 7.92	6.78 6.78	13.56	73.19
Y	6F	屋根 6.54 15.65	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	屋根 壁上	857 857	6.37 17.20	5.46 14.73	20.19	20.19
	5F	15.65 12.95	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	17.20 17.20	14.73 14.73	29.46	49.65
	4F	12.95 10.25	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	17.20 17.20	14.73 14.73	29.46	79.12
	3F	10.25 7.55	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	17.20 17.20	14.73 14.73	29.46	108.58

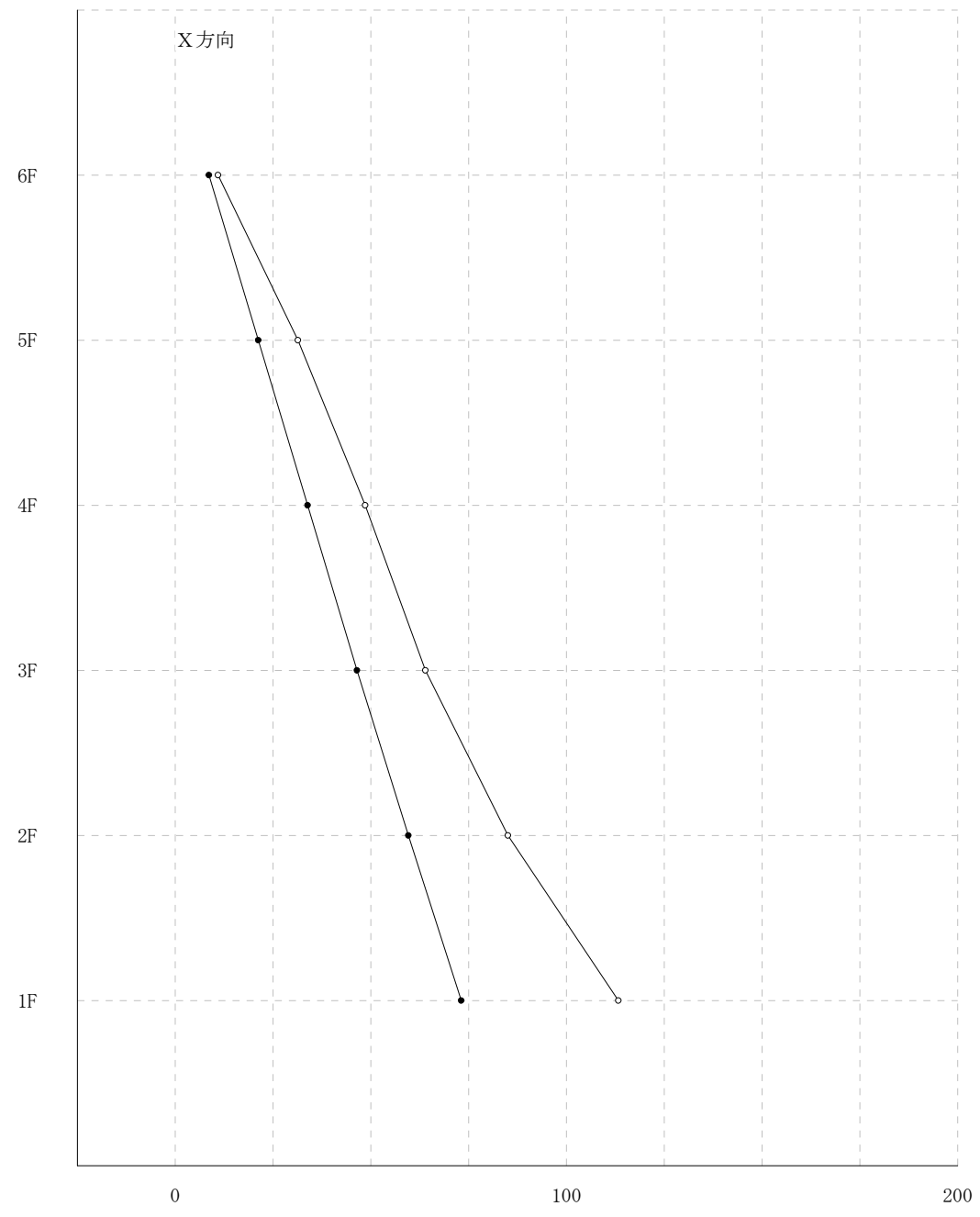
● 2-(7) 風圧力

E : 1.03地表面粗度区分 : 4

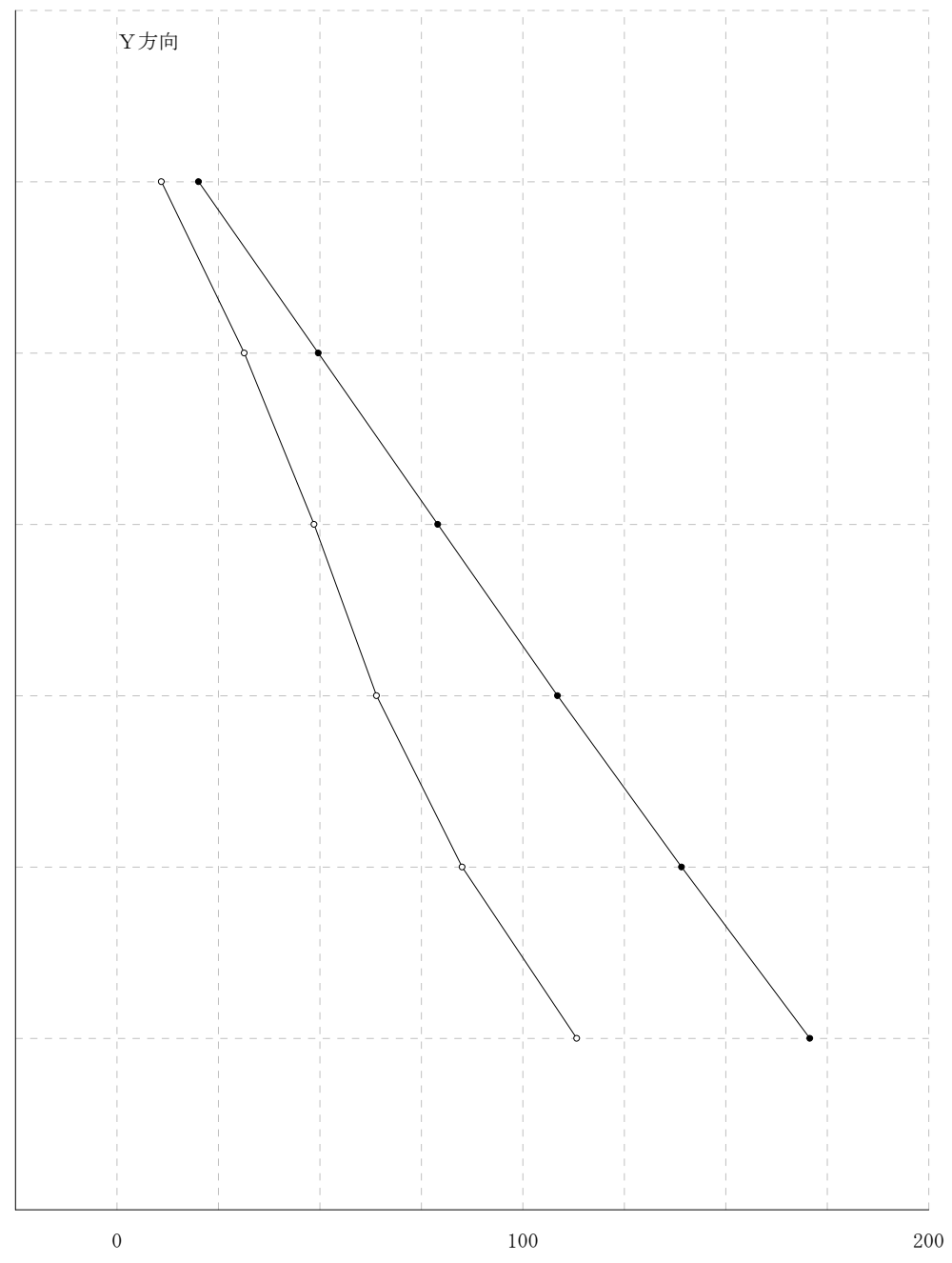
E r : 0.58V o (m/s) : 34.0

方向	階	壁高さ (m)	速度圧 (N・m2)	k z	風力係数	Z b	α	H (m)		風荷重 (N/m2)	面積 (m2)	Q w (kN)	i Q w (kN)	Σ Q w (kN)
Y	2F	7.55 4.75	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	17.20 18.47	14.73 15.82	30.55	139.13
	1F	4.75 1.85	714 714	1.000 1.000	1.200 1.200	10	0.27	6.54	壁下 壁上	857 857	18.47 18.47	15.82 15.82	31.65	170.78

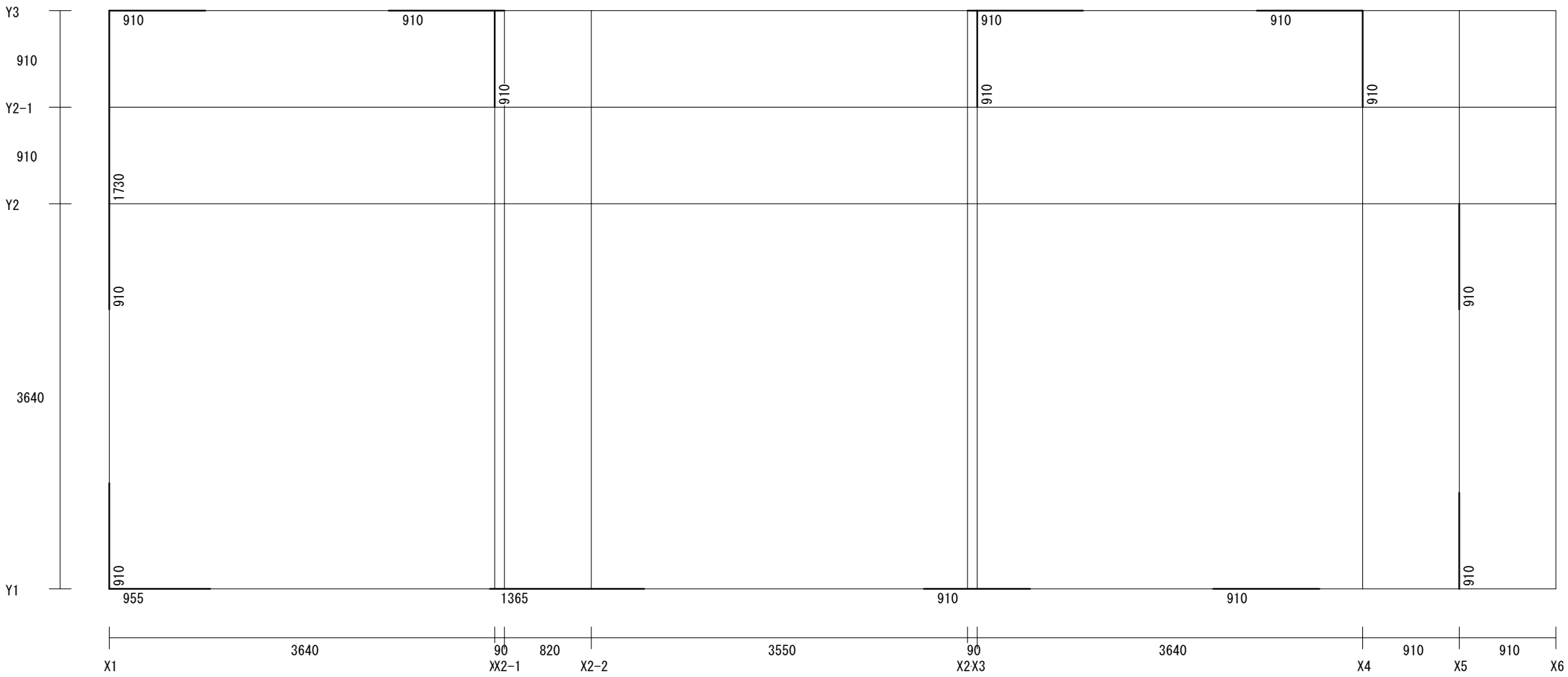
● 2-(8) 層せん断力グラフ



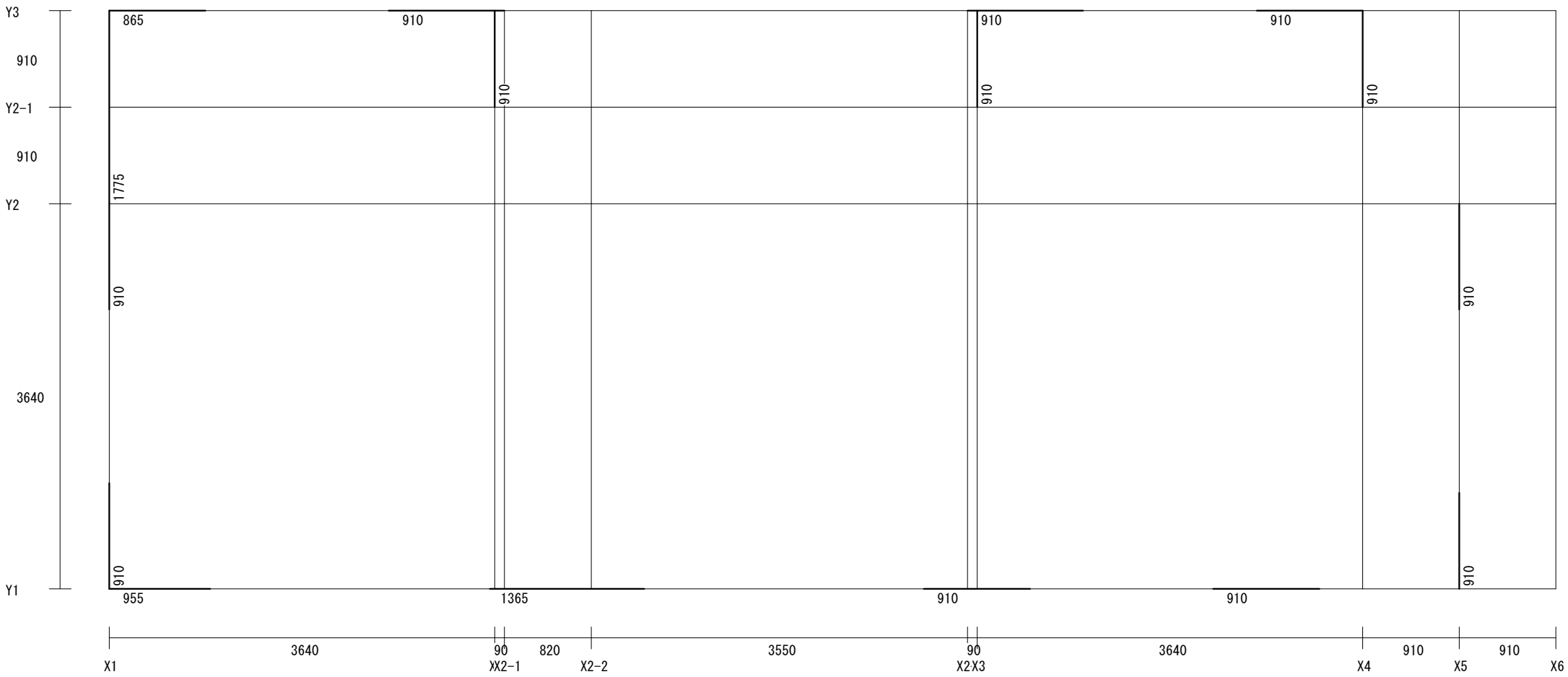
○ 地震力(Qi)
● 風荷重累加



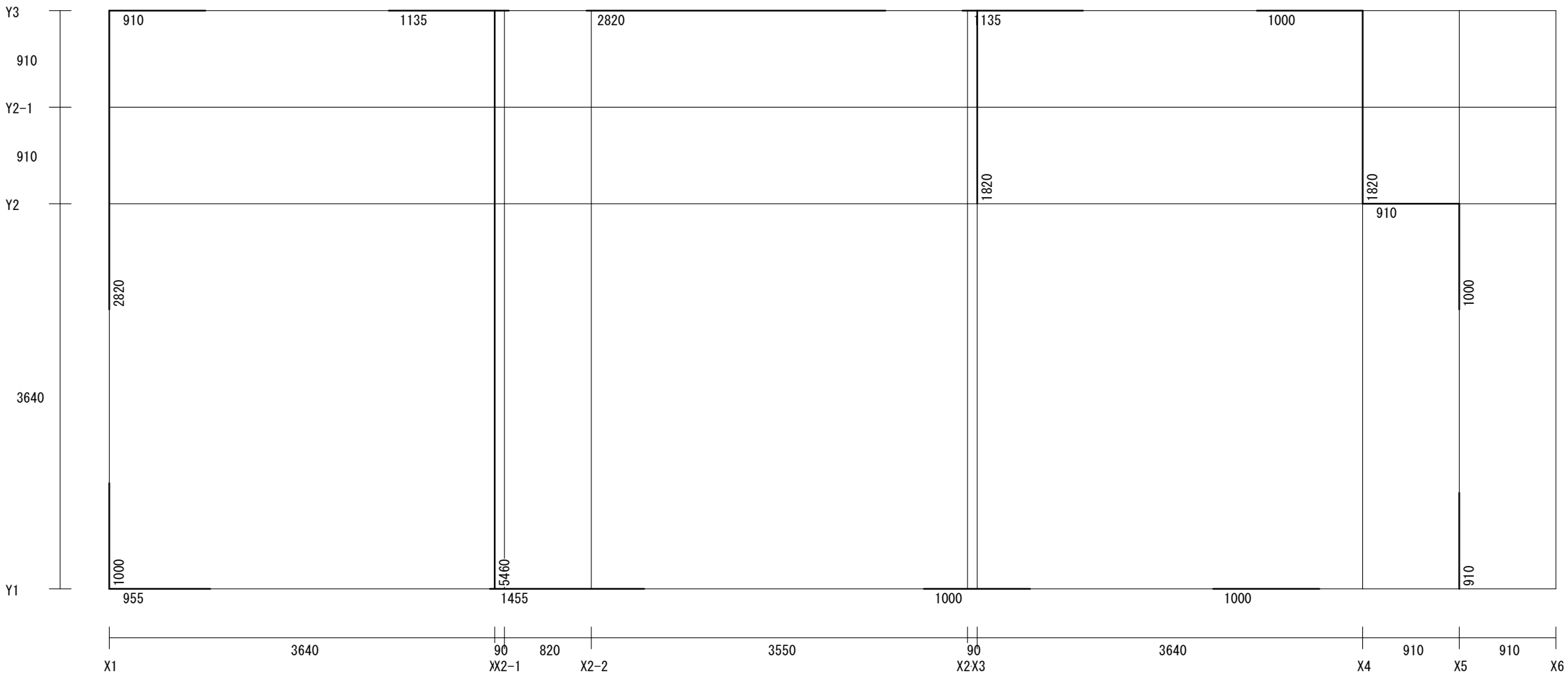
[1F]



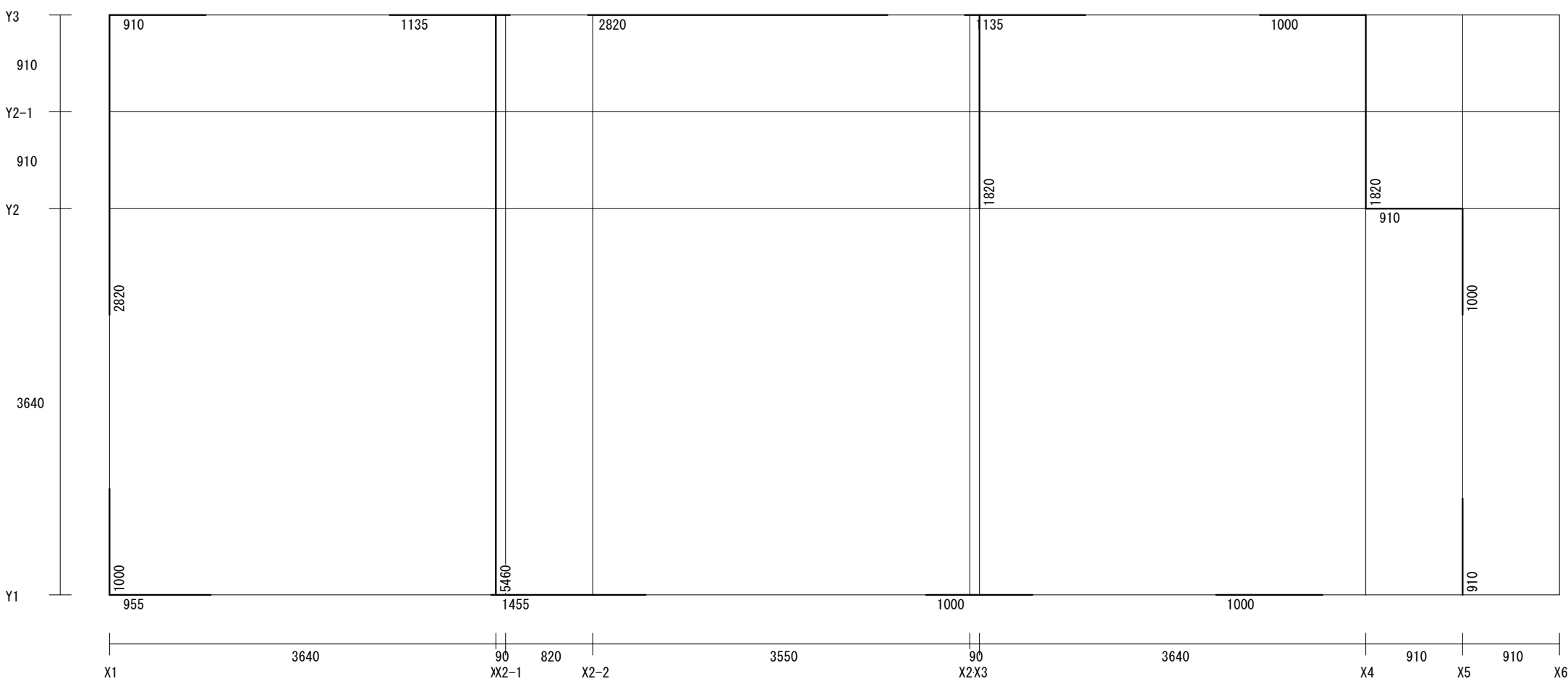
[2F]



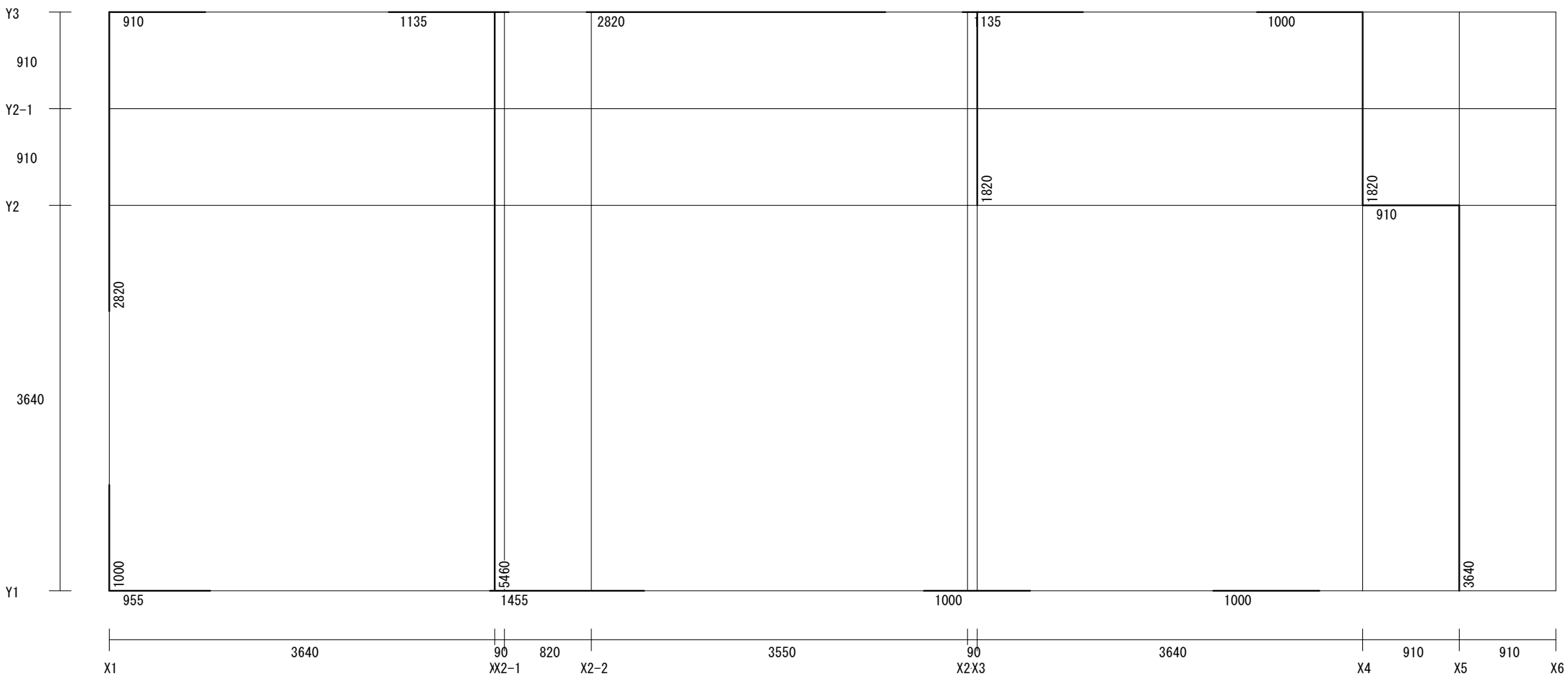
[3F]



[4F]



[6F]



● 3-(2) 許容せん断力

階	方向	通り	L (m)	H (m)	Q0 (kN)	n	Q a (kN)	Q <i>E</i> _i /Q <i>E</i> ₁ (kN)	Q a L (kN)	Σ Q a L (kN)
2F	X	Y1	0.955	3.00	15.00	2	18.00	0.751	12.90	117.72
		Y1	1.365	3.00	15.00	4	21.00	0.751	21.51	
		Y1	0.910	3.00	15.00	4	21.00	0.751	14.34	
		Y1	0.910	3.00	15.00	2	18.00	0.751	12.29	
		Y3	0.865	3.00	15.00	4	21.00	0.751	13.63	
		Y3	0.910	3.00	15.00	4	21.00	0.751	14.34	
		Y3	0.910	3.00	15.00	4	21.00	0.751	14.34	
		Y3	0.910	3.00	15.00	4	21.00	0.751	14.34	
	Y	X1	0.910	3.00	15.00	4	21.00	0.751	14.34	108.09
		X1	0.910	3.00	15.00	4	21.00	0.751	14.34	
		X1	1.775	3.00	15.00	0	15.00	0.751	19.98	
		X2	0.910	3.00	15.00	0	15.00	0.751	10.25	
		X3	0.910	3.00	15.00	0	15.00	0.751	10.25	
		X4	0.910	3.00	15.00	0	15.00	0.751	10.25	
		X5	0.910	3.00	15.00	4	21.00	0.751	14.34	
		X5	0.910	3.00	15.00	4	21.00	0.751	14.34	
1F	X	Y1	0.955	3.00	15.00	2	18.00	1.000	17.19	157.79
		Y1	1.365	3.00	15.00	4	21.00	1.000	28.67	
		Y1	0.910	3.00	15.00	4	21.00	1.000	19.11	
		Y1	0.910	3.00	15.00	2	18.00	1.000	16.38	
		Y3	0.910	3.00	15.00	4	21.00	1.000	19.11	
		Y3	0.910	3.00	15.00	4	21.00	1.000	19.11	
		Y3	0.910	3.00	15.00	4	21.00	1.000	19.11	
		Y3	0.910	3.00	15.00	4	21.00	1.000	19.11	
	Y	X1	0.910	3.00	15.00	4	21.00	1.000	19.11	143.34
		X1	0.910	3.00	15.00	4	21.00	1.000	19.11	
		X1	1.730	3.00	15.00	0	15.00	1.000	25.95	
		X2	0.910	3.00	15.00	0	15.00	1.000	13.65	
		X3	0.910	3.00	15.00	0	15.00	1.000	13.65	
		X4	0.910	3.00	15.00	0	15.00	1.000	13.65	
		X5	0.910	3.00	15.00	4	21.00	1.000	19.11	
		X5	0.910	3.00	15.00	4	21.00	1.000	19.11	

● 3-(2) 地震力に対する検定

Σ L [m] : 各階各方向の耐力壁長さ L の合計

A [m2] : 各階床面積

Q*E*_i [kN] : 地震力

Q*a*_i [kN] : i 階の許容層せん断力 = (Q*E*_i/Q*E*₁) × i 階の許容せん断耐力

階	方向	Σ L (m)	A (m2)	Σ L / A (m/m2)	Q <i>E</i> _i (kN)	Q <i>E</i> _i /Q <i>E</i> ₁	Q <i>a</i> _i (kN)	検定比 Q <i>E</i> /Q <i>a</i>
2F	X	7.73	69.49	0.11	85.08	0.751	117.72	0.72
	Y	8.14	69.49	0.12	85.08	0.751	108.09	0.79
1F	X	7.78	87.89	0.09	113.36	1.000	157.79	0.72
	Y	8.10	87.89	0.09	113.36	1.000	143.34	0.79

● 3-(3)風圧力に対する検定

Q_{Wi} [kN] : 風圧力
Q_{ai} [kN] : i 階の許容層せん断力

階	方向	Q _{Wi} (kN)	Q _{ai} (kN)	検定比 Q _W /Q _a
2F 1F	X	59.63	117.72	0.51
	Y	139.13	108.09	1.29
	X	73.19	157.79	0.46
	Y	170.78	143.34	1.19

● 耐力壁片面の剛性算定

仕 様	面 材				く ぎ		k (kN/cm)	G (kN/cm2)	く ぎ本数		K _i (kN/cm)	K (kN/cm) *:入力値
	仕 様	厚さ	幅	高さ	仕 様	間隔			m	n		
G10s	せっこうボード	15	910	2450	GN40	100	1.50	70.00	10	26	1.78	1.78
				0		0	0.00	0.00	0	0	0.00	
P10	構造用合板	9	910	2450	CN50	100	4.00	60.00	10	26	3.99	3.99
				0		0	0.00	0.00	0	0	0.00	

● 耐力壁片面のせん断算定

仕 様	面 材					く ぎ		く ぎ本数		q (kN)	Q ₁		Q ₂ (kN)	K _d じん性 低下率	Q _a (kN) *:入力値
	仕 様	厚さ	幅	高さ	f _s (kN/cm2)	仕 様	間隔	m	n		(kN)	(kN)			
G10s	せっこうボード	15	910	2450	0.026	GN40	100	10	26	0.20	1.80	1.86	3.55	1.000	1.80
				0	0.000		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00		
P10	構造用合板	9	910	2450	0.320	CN50	100	10	26	0.59	5.31	5.48	26.21	1.000	5.31
				0	0.000		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00		

● 耐力壁性能

仕 様	高 さ (mm)	K ₁ (kN/cm)	Q ₁ (kN)	K ₂ (kN/cm)	Q ₂ (kN)	δ ₁ (cm)	δ ₂ (cm)	h /200 (cm)	δ _{max} (cm)	K (kN/cm)	Q _a (kN)
G10s	2450	0.00	0.00	1.78	1.80	0.000	1.009	1.225	1.009	1.78	1.80
G10s+P10	2450	1.78	1.80	3.99	5.31	1.009	1.330	1.225	1.330	5.35	7.11
G10s+G10s	2450	1.78	1.80	1.78	1.80	1.009	1.009	1.225	1.009	3.57	3.60
G10s+P10	2450	1.78	1.80	3.99	5.31	1.009	1.330	1.225	1.330	5.35	7.11
G10s+P10	2450	1.78	1.80	3.99	5.31	1.009	1.330	1.225	1.330	5.35	7.11
G10s+P10	2450	1.78	1.80	3.99	5.31	1.009	1.330	1.225	1.330	5.35	7.11

● 必要壁量の検討

階	方向	通り	耐力壁仕様	せん断剛性 (kN/cm/P)	せん断耐力 (kN/cm/P)			壁長(m) x cos Θ 2	小開口 低減 係数	剛性 低下率	せん断剛性 (kN/cm)	せん断剛性の 合計 (kN/cm)	せん断耐力 (kN)	せん断耐力 の合計 (kN)
					降伏	許容	終局							
6F	X	Y1	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.955	1.000	1.000	5.61	25.92	7.46	34.46
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.455	1.000	1.000	8.55		11.37	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88		7.81	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88		7.81	
		Y2	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.910	1.000	1.000	5.35	5.35	7.11	7.11
		Y3	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.910	1.000	1.000	5.35	41.14	7.11	54.69
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.135	1.000	1.000	6.67		8.87	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	2.820	1.000	1.000	16.57		22.03	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.135	1.000	1.000	6.67		8.87	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88		7.81	
	Y	X1	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88	22.45	7.81	29.85
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	2.820	1.000	1.000	16.57		22.03	
		X2	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	5.460	1.000	1.000	32.09	32.09	42.66	42.66
		X3	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.820	1.000	1.000	10.70	10.70	14.22	14.22
		X4	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.820	1.000	1.000	10.70	10.70	14.22	14.22
5F	X	Y1	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.955	1.000	1.000	5.61	25.92	7.46	34.46
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.455	1.000	1.000	8.55		11.37	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88		7.81	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88		7.81	
		Y2	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.910	1.000	1.000	5.35	5.35	7.11	7.11
		Y3	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.910	1.000	1.000	5.35	41.14	7.11	54.69
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.135	1.000	1.000	6.67		8.87	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	2.820	1.000	1.000	16.57		22.03	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.135	1.000	1.000	6.67		8.87	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88		7.81	
	Y	X1	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88	22.45	7.81	29.85
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	2.820	1.000	1.000	16.57		22.03	
		X2	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	5.460	1.000	1.000	32.09	32.09	42.66	42.66
		X3	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.820	1.000	1.000	10.70	10.70	14.22	14.22
		X4	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.820	1.000	1.000	10.70	10.70	14.22	14.22
4F	X	Y1	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.955	1.000	1.000	5.61	25.92	7.46	34.46
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.455	1.000	1.000	8.55		11.37	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88		7.81	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88		7.81	
		Y2	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.910	1.000	1.000	5.35	5.35	7.11	7.11
		Y3	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.910	1.000	1.000	5.35	41.14	7.11	54.69
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.135	1.000	1.000	6.67		8.87	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	2.820	1.000	1.000	16.57		22.03	
			G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.135	1.000	1.000	6.67		8.87	

● 必要壁量の検討

階	方向	通り	耐力壁仕様	せん断剛性 (kN/cm/P)	せん断耐力 (kN/cm/P)			壁長(m) x cos Θ 2	小開口 低減 係数	剛性 低下率	せん断剛性 (kN/cm)	せん断剛性の 合計 (kN/cm)	せん断耐力 (kN)	せん断耐力 の合計 (kN)
					降伏	許容	終局							
4F	X	Y3	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.000	1.000	1.000	5.88		7.81	
	Y	X1	G10s+P10 G10s+P10	5.35 5.35	7.11 7.11	7.11 7.11	10.13 10.13	1.000 2.820	1.000 1.000	1.000 1.000	5.88 16.57	22.45	7.81 22.03	29.85
		X2	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	5.460	1.000	1.000	32.09	32.09	42.66	42.66
		X3	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.820	1.000	1.000	10.70	10.70	14.22	14.22
		X4	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.820	1.000	1.000	10.70	10.70	14.22	14.22
		X5	G10s+P10 G10s+P10	5.35 5.35	7.11 7.11	7.11 7.11	10.13 10.13	0.910 1.000	1.000 1.000	1.000 1.000	5.35 5.88	11.22	7.11 7.81	14.92
3F	X	Y1	G10s+P10 G10s+P10 G10s+P10 G10s+P10	5.35 5.35 5.35 5.35	7.11 7.11 7.11 7.11	7.11 7.11 7.11 7.11	10.13 10.13 10.13 10.13	0.955 1.455 1.000 1.000	1.000 1.000 1.000 1.000	1.000 1.000 1.000 1.000	5.61 8.55 5.88 5.88	25.92	7.46 11.37 7.81 7.81	34.46
		Y2	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	0.910	1.000	1.000	5.35	5.35	7.11	7.11
		Y3	G10s+P10 G10s+P10 G10s+P10 G10s+P10 G10s+P10	5.35 5.35 5.35 5.35 5.35	7.11 7.11 7.11 7.11 7.11	7.11 7.11 7.11 7.11 7.11	10.13 10.13 10.13 10.13 10.13	0.910 1.135 2.820 1.135 1.000	1.000 1.000 1.000 1.000 1.000	1.000 1.000 1.000 1.000 1.000	5.35 6.67 16.57 6.67 5.88	41.14	7.11 8.87 22.03 8.87 7.81	54.69
	Y	X1	G10s+P10 G10s+P10	5.35 5.35	7.11 7.11	7.11 7.11	10.13 10.13	1.000 2.820	1.000 1.000	1.000 1.000	5.88 16.57	22.45	7.81 22.03	29.85
		X2	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	5.460	1.000	1.000	32.09	32.09	42.66	42.66
		X3	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.820	1.000	1.000	10.70	10.70	14.22	14.22
		X4	G10s+P10	5.35	7.11	7.11	10.13	1.820	1.000	1.000	10.70	10.70	14.22	14.22
		X5	G10s+P10 G10s+P10	5.35 5.35	7.11 7.11	7.11 7.11	10.13 10.13	0.910 1.000	1.000 1.000	1.000 1.000	5.35 5.88	11.22	7.11 7.81	14.92

● 必要壁量の検討（集計）

階	X 方 向				Y 方 向			
	せん断耐力 (kN)	地震力 (kN)	風圧力 (kN)	判定	せん断耐力 (kN)	地震力 (kN)	風圧力 (kN)	判定
6F	96.26	11.01	8.65	OK	129.39	11.01	20.19	OK
5F	96.26	31.41	21.28	OK	115.87	31.41	49.65	OK
4F	96.26	48.59	33.91	OK	115.87	48.59	79.12	OK
3F	96.26	63.98	46.53	OK	115.87	63.98	108.58	OK

● 架構のじん性

判定 1.5Qy0 + 1.2Qy1 ≧ 1.5Qe …… OK

階	方向	通り	耐力壁仕様	壁長 (P) 1P=0.91m	1P 当たりせん断耐力		有機系面材 1.5Qy0	無機系面材 1.2Qy1	1.5Qy0 + 1.2Qy1 (kN)		Qe (kN)	1.5 Qe (kN)	判定
					Qa1	Qa2							
3F	X	Y1	G10s+P10	1.10	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11.126				
		Y2	G10s+P10	1.00	1800.0	5310.0	7965.0	2160.0	10.125				
		Y3	G10s+P10	1.00	1800.0	5310.0	7965.0	2160.0	10.125				
		Y3	G10s+P10	1.25	1800.0	5310.0	9934.4	2694.1	12.628				
		Y3	G10s+P10	3.10	1800.0	5310.0	24682.7	6693.6	31.376				
		Y3	G10s+P10	1.25	1800.0	5310.0	9934.4	2694.1	12.628				
		Y3	G10s+P10	1.10	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11.126				
	Y	X1	G10s+P10	1.10	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11.126	165.004	63.976	95.964	OK
		X1	G10s+P10	3.10	1800.0	5310.0	24682.7	6693.6	31.376				
		X2	G10s+P10	6.00	1800.0	5310.0	47790.0	12960.0	60.750				
		X3	G10s+P10	2.00	1800.0	5310.0	15930.0	4320.0	20.250				
		X4	G10s+P10	2.00	1800.0	5310.0	15930.0	4320.0	20.250				
		X5	G10s+P10	1.00	1800.0	5310.0	7965.0	2160.0	10.125				
		X5	G10s+P10	1.10	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11.126				

● 3-(5) 偏心率

方向	階	重心 g (m)	剛心 l (m)	偏心距離 e (cm)	水平剛性 K (kN/cm)	ねじれ剛性 Kr (kN・cm)	弾力半径 re (cm)	偏心率 Re *:入力値	判定 < 0.15	Fe
X	6F	6.23	6.20	3.3	72.4	2.843903e+007	626.7	0.093	OK	1.000
	5F	6.23	5.44	79.5	72.4	2.358448e+007	570.7	0.104	OK	1.000
	4F	6.23	5.44	79.3	72.4	2.358448e+007	570.7	0.105	OK	1.000
	3F	6.23	5.44	79.2	72.4	2.358448e+007	570.7	0.105	OK	1.000
	2F	6.26	5.51	74.8	851.4	3.296924e+008	622.3	0.047	OK	1.000
	1F	6.32	5.54	77.9	856.0	3.286762e+008	619.6	0.028	OK	1.000
Y	6F	2.79	3.37	-58.2	97.3	2.843903e+007	540.6	0.006	OK	1.000
	5F	2.78	3.37	-59.6	87.2	2.358448e+007	520.2	0.153	NG	1.010
	4F	2.77	3.37	-59.7	87.2	2.358448e+007	520.2	0.152	NG	1.008
	3F	2.77	3.37	-59.7	87.2	2.358448e+007	520.2	0.152	NG	1.007
	2F	2.80	2.50	29.4	861.2	3.296924e+008	618.7	0.121	OK	1.000
	1F	2.69	2.52	17.2	856.6	3.286762e+008	619.5	0.126	OK	1.000

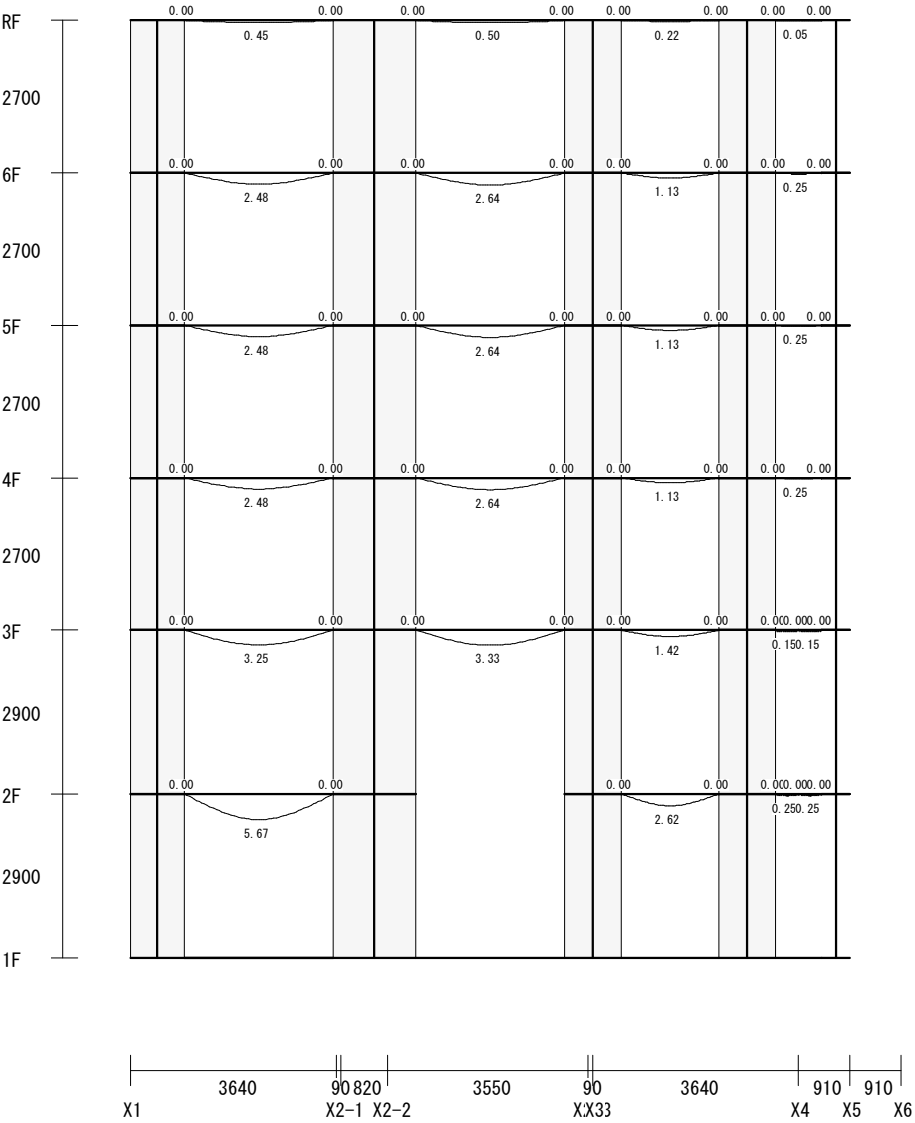
● 3-(4) 層間変形角および剛性率の算定

方向	階	せん断力 Qi (kN)	水平剛性 K (kN/cm)	階高 h (cm)	層間変位 δ (cm)	層間変形角 1/rs	規定値	判定	— rs	剛性率 Rs *:入力値	規定値	判定	Fs
X	6F	11.0	72.4	270.0	0.152	1/1775	1/150	OK	1366	1.299	0.6	OK	1.000
X	5F	31.4	72.4	270.0	0.434	1/622	1/150	OK		0.455	0.6	NG	1.241
X	4F	48.6	72.4	270.0	0.671	1/402	1/150	OK		0.294	0.6	NG	1.510
X	3F	64.0	72.4	270.0	0.884	1/305	1/150	OK		0.223	0.6	NG	1.628
X	2F	85.1	851.4	290.0	0.100	1/2901	1/200	OK		2.123	0.6	OK	1.000
X	1F	113.4	856.0	290.0	0.132	1/2189	1/200	OK		1.602	0.6	OK	1.000
Y	6F	11.0	97.3	270.0	0.113	1/2386	1/150	OK	1519	1.571	0.6	OK	1.000
Y	5F	31.4	87.2	270.0	0.360	1/749	1/150	OK		0.493	0.6	NG	1.178
Y	4F	48.6	87.2	270.0	0.558	1/484	1/150	OK		0.319	0.6	NG	1.469
Y	3F	64.0	87.2	270.0	0.734	1/367	1/150	OK		0.242	0.6	NG	1.597
Y	2F	85.1	861.2	290.0	0.099	1/2935	1/200	OK		1.932	0.6	OK	1.000
Y	1F	113.4	856.6	290.0	0.132	1/2191	1/200	OK		1.442	0.6	OK	1.000

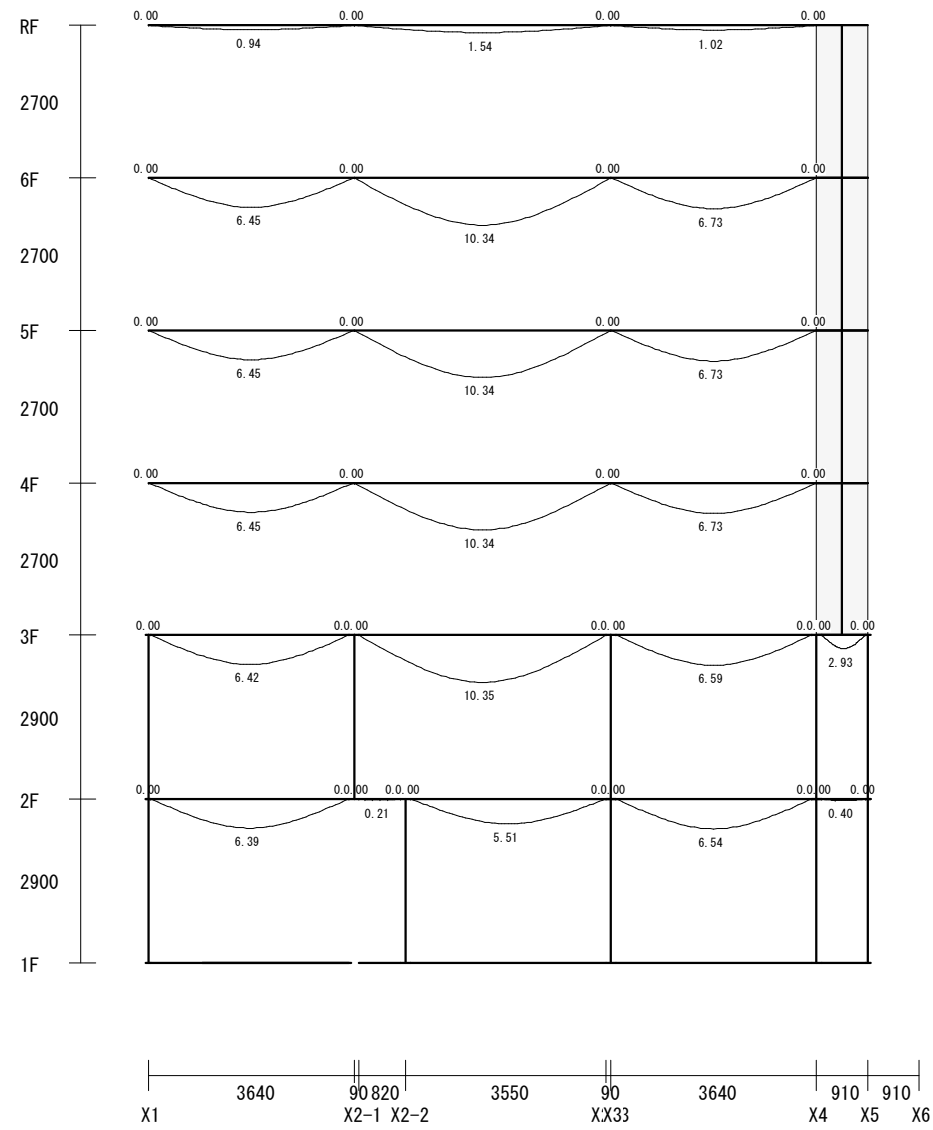
● 3-(4) 風圧力による層間変形角

方向	階	せん断力 Qw (kN)	水平剛性 K (kN/cm)	階 高 h (cm)	層間変位 δ (cm)	層間変形角 1/rs	規定値	判定
X	6F	8.7	72.4	270.0	0.120	1/2259	1/150	OK
X	5F	21.3	72.4	270.0	0.294	1/918	1/150	OK
X	4F	33.9	72.4	270.0	0.468	1/576	1/150	OK
X	3F	46.5	72.4	270.0	0.643	1/420	1/150	OK
X	2F	59.6	851.4	290.0	0.070	1/4140	1/200	OK
X	1F	73.2	856.0	290.0	0.086	1/3391	1/200	OK
Y	6F	20.2	97.3	270.0	0.207	1/1301	1/150	OK
Y	5F	49.7	87.2	270.0	0.570	1/473	1/150	OK
Y	4F	79.1	87.2	270.0	0.908	1/297	1/150	OK
Y	3F	108.6	87.2	270.0	1.246	1/216	1/150	OK
Y	2F	139.1	861.2	290.0	0.162	1/1795	1/200	OK
Y	1F	170.8	856.6	290.0	0.199	1/1454	1/200	OK

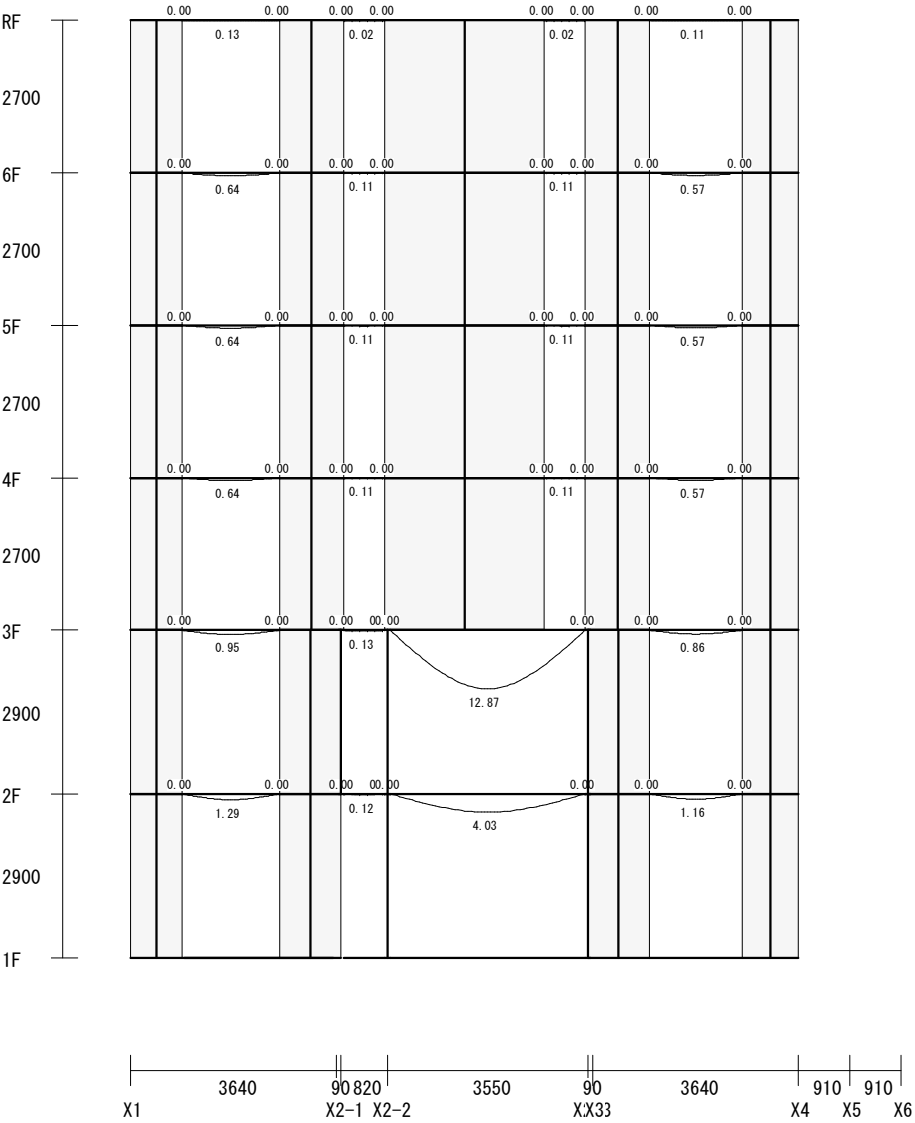
[Y1]



[Y2]

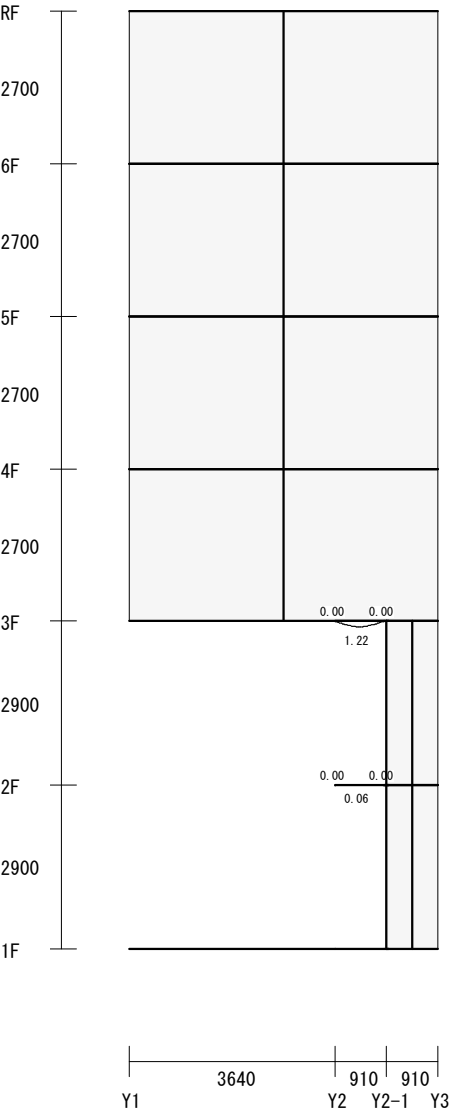
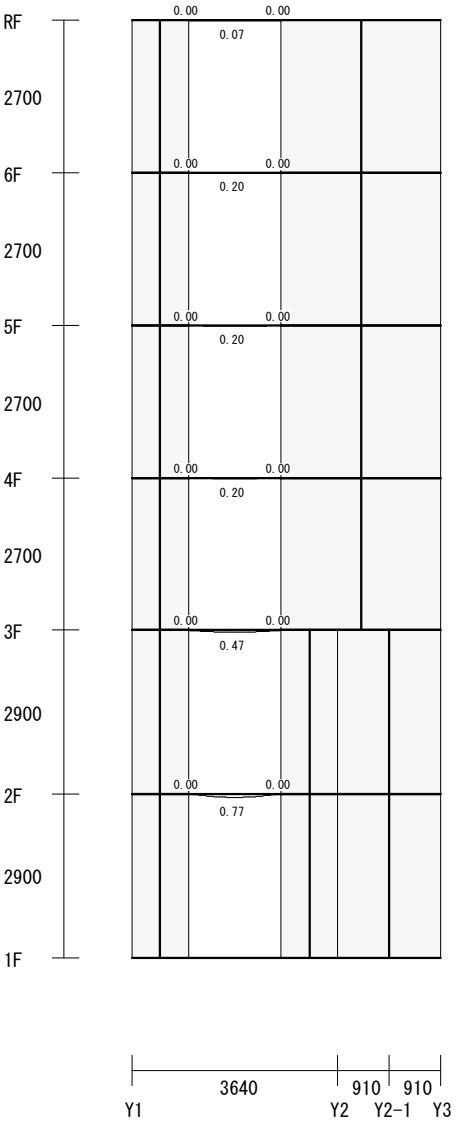


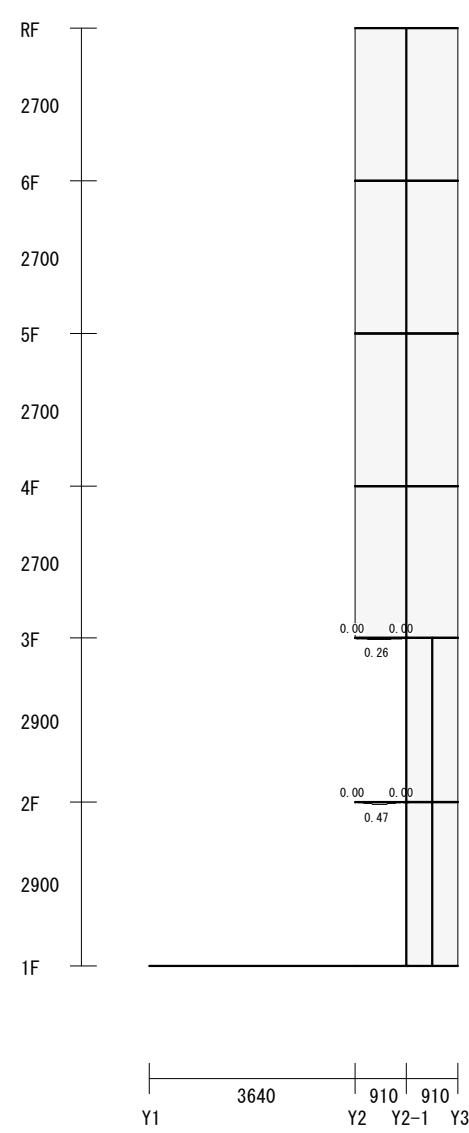
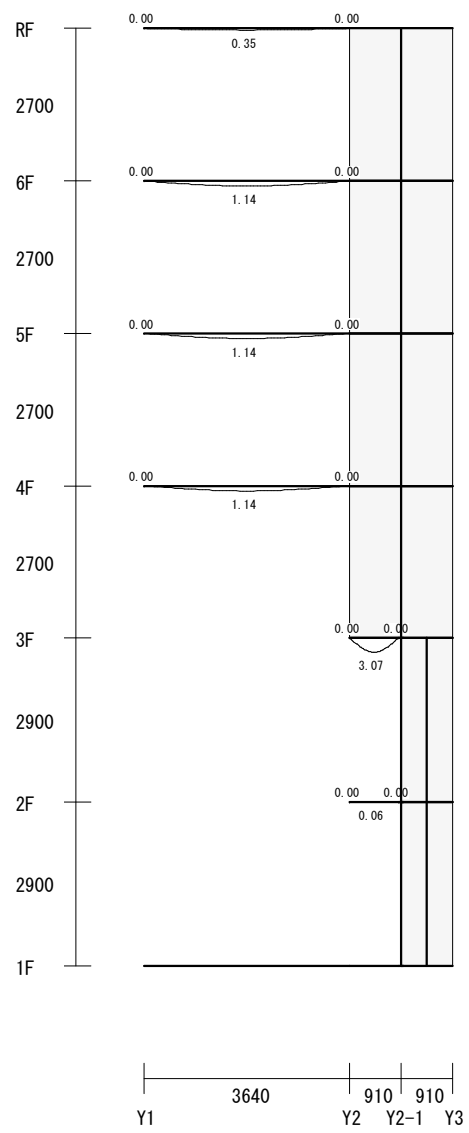
[Y3]



[X1]

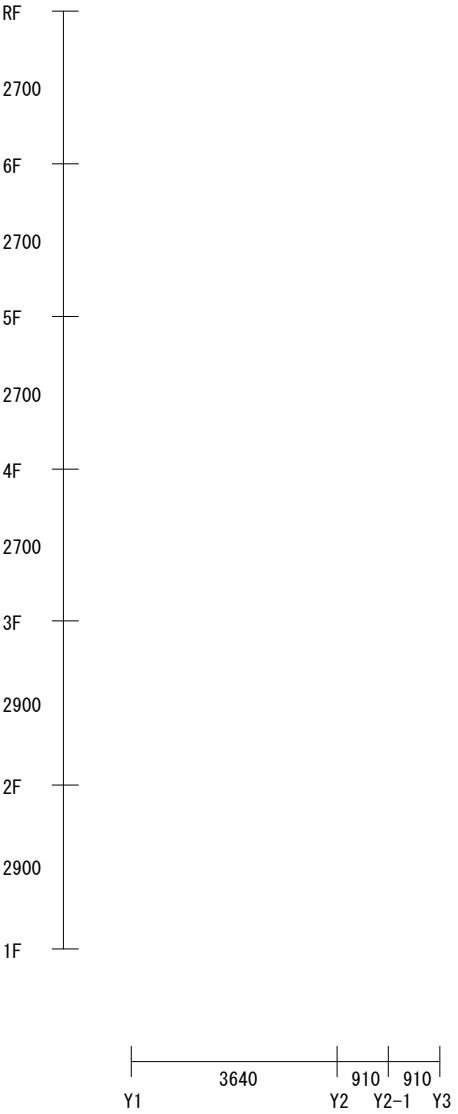
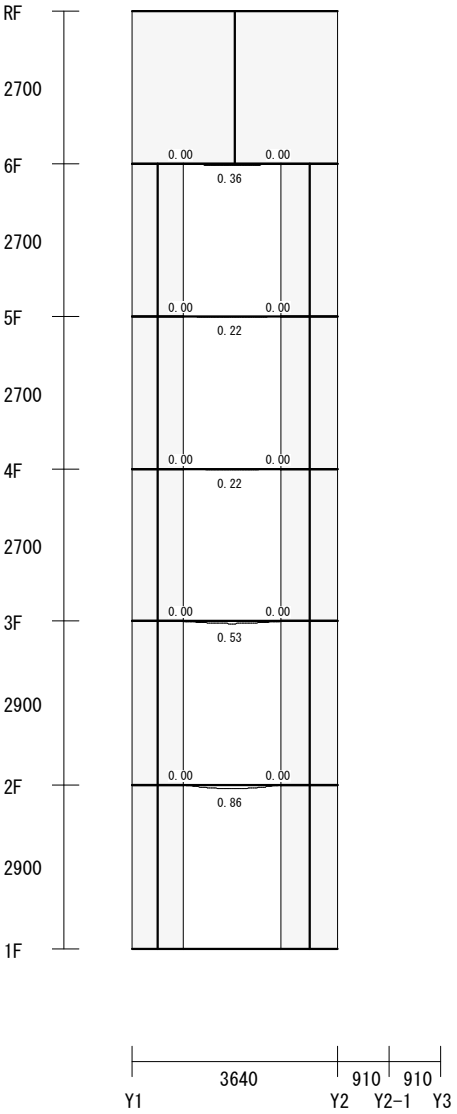
[X2]



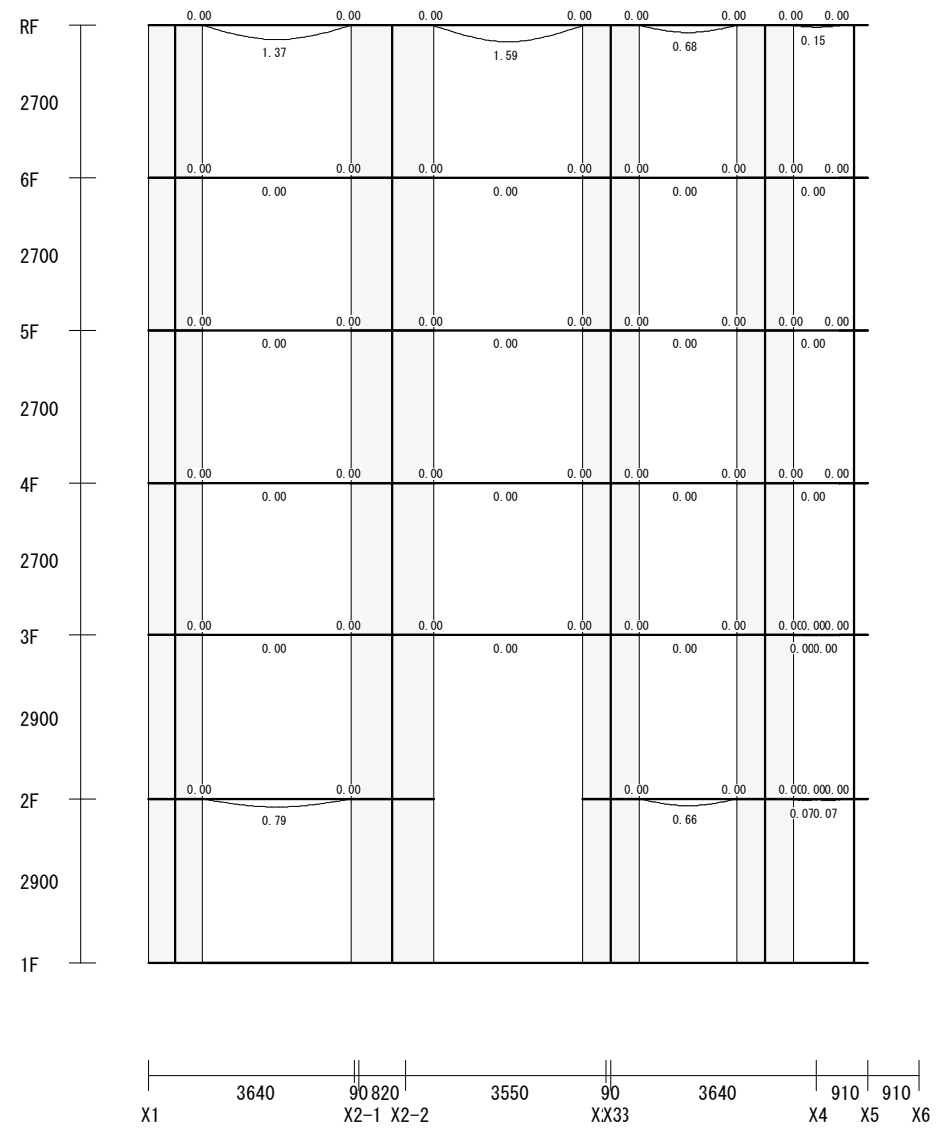


[X5]

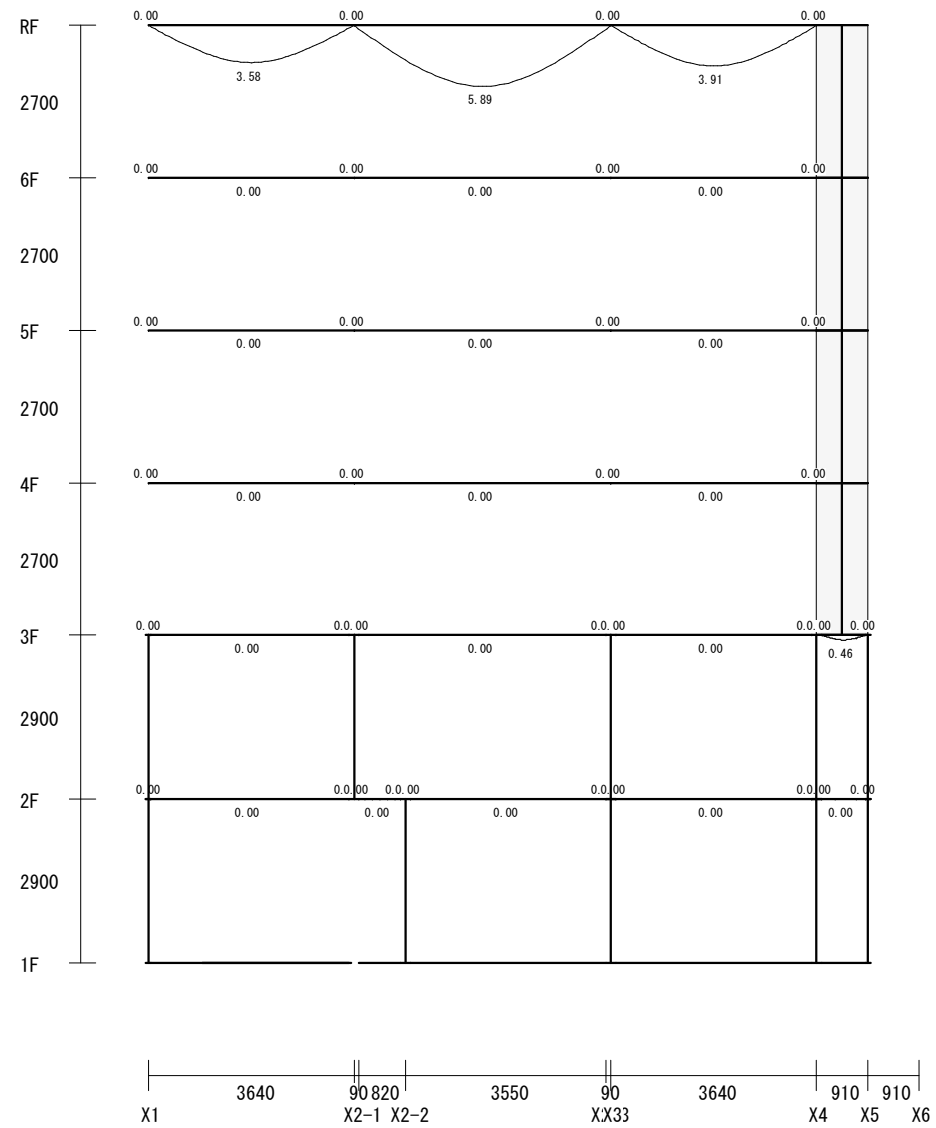
[X6]



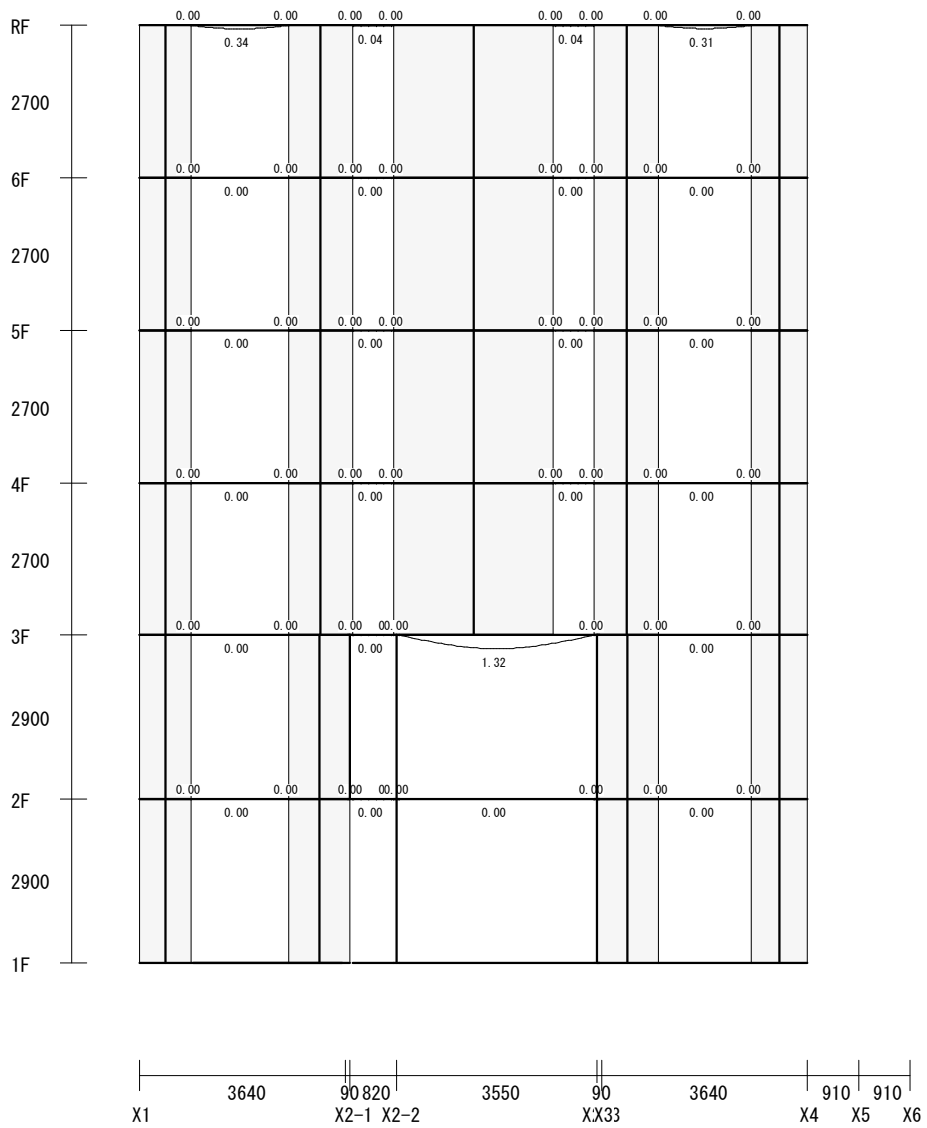
[Y1]



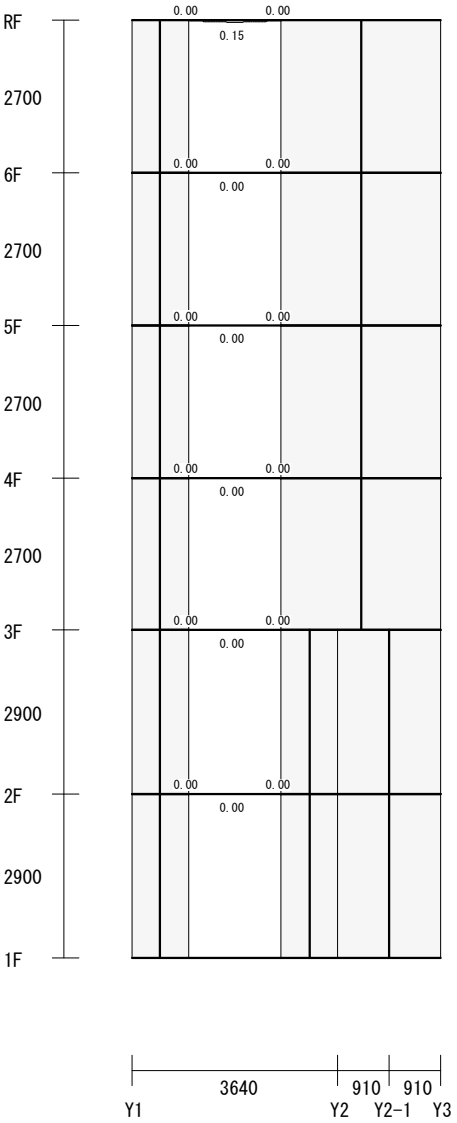
[Y2]



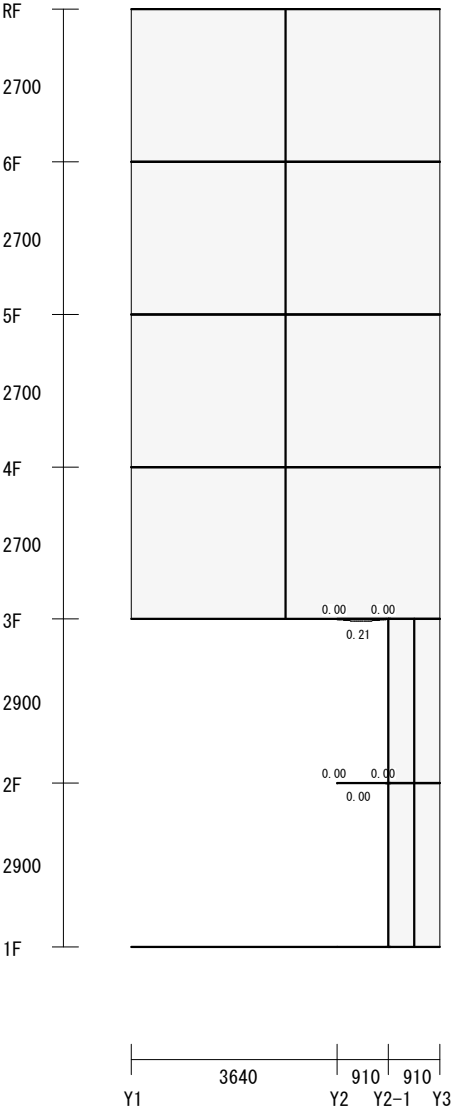
[Y3]



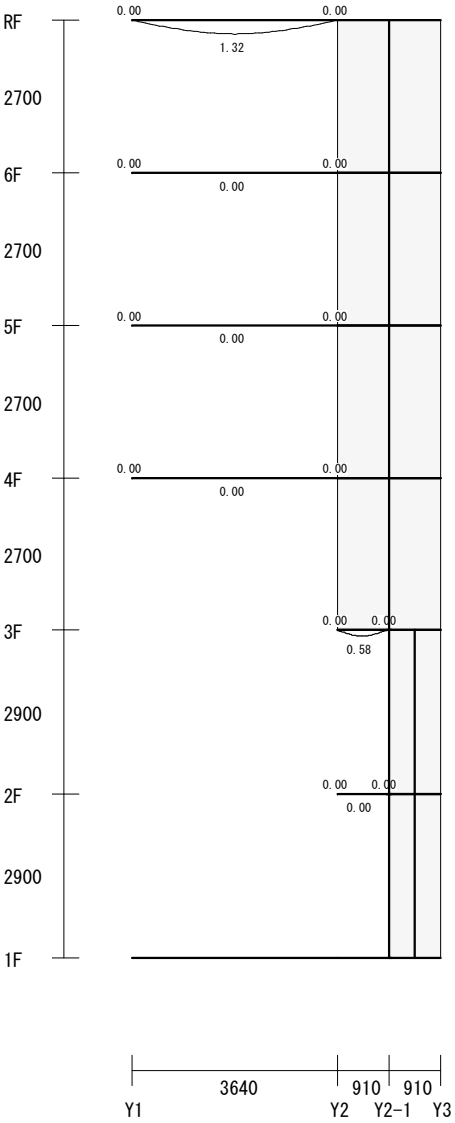
[X1]



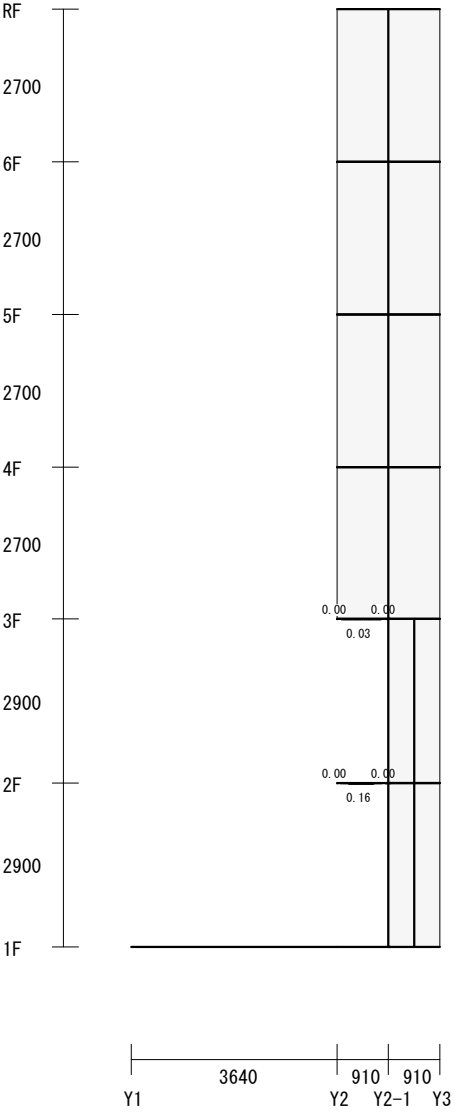
[X2]



[X3]

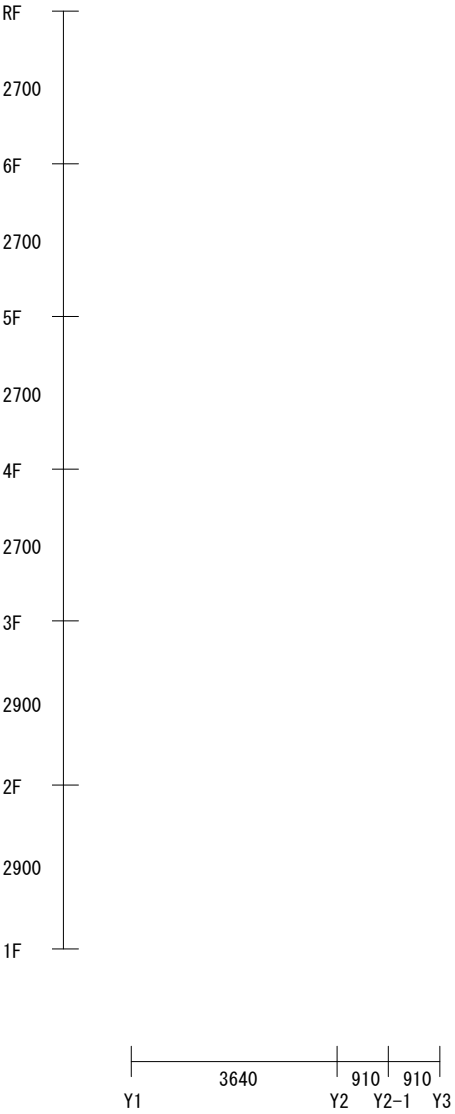
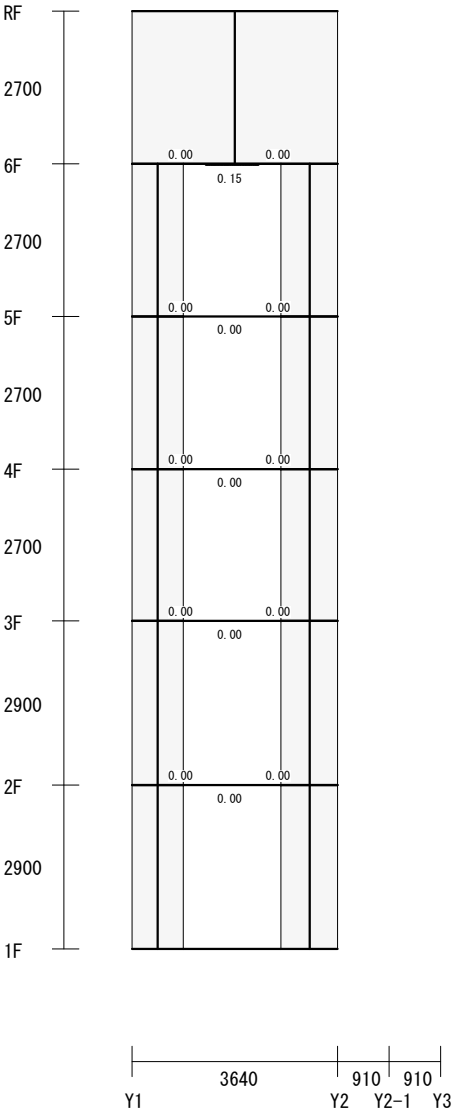


[X4]

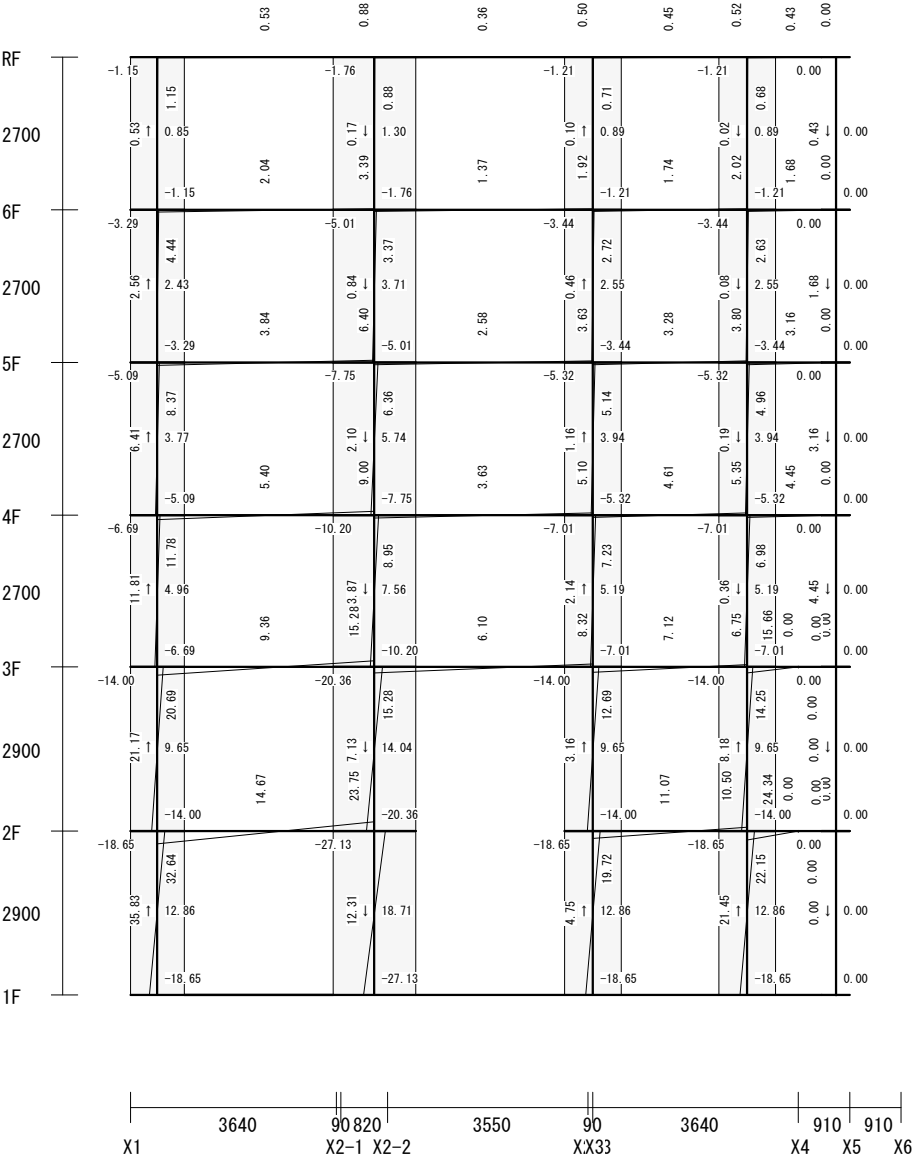


[X5]

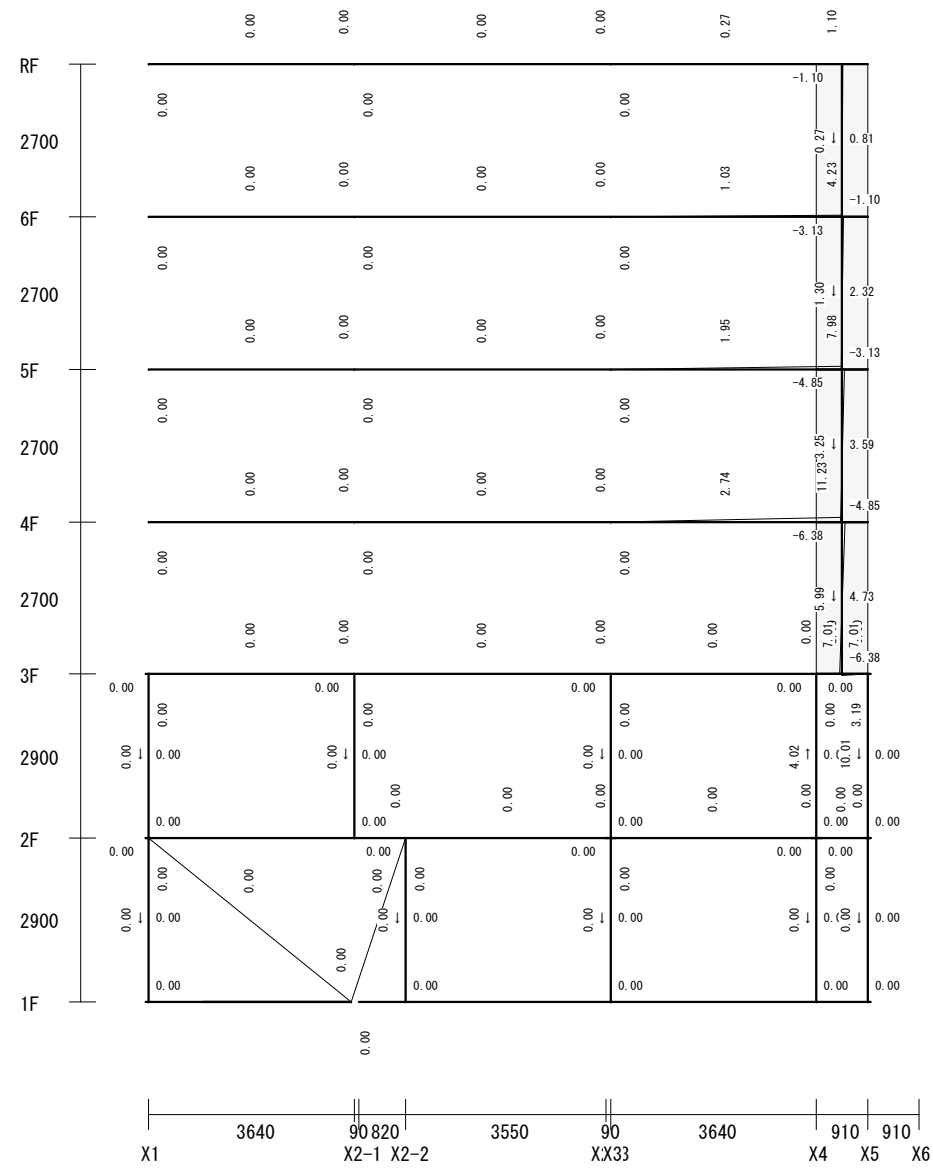
[X6]



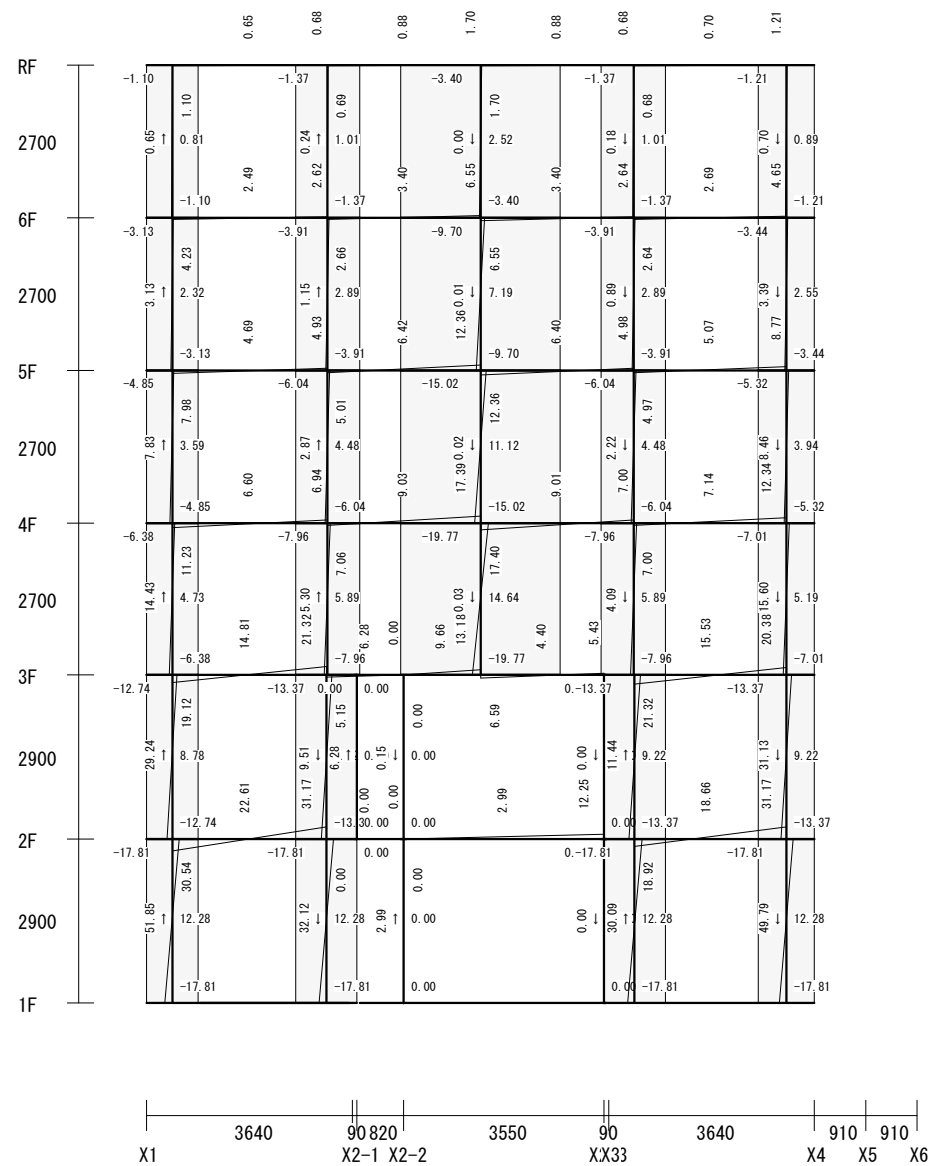
[Y1]



[Y2]

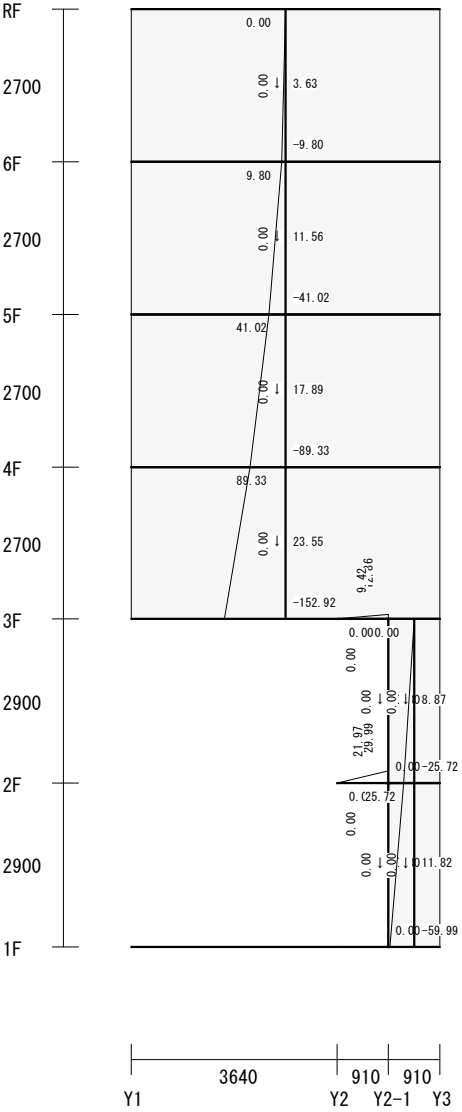
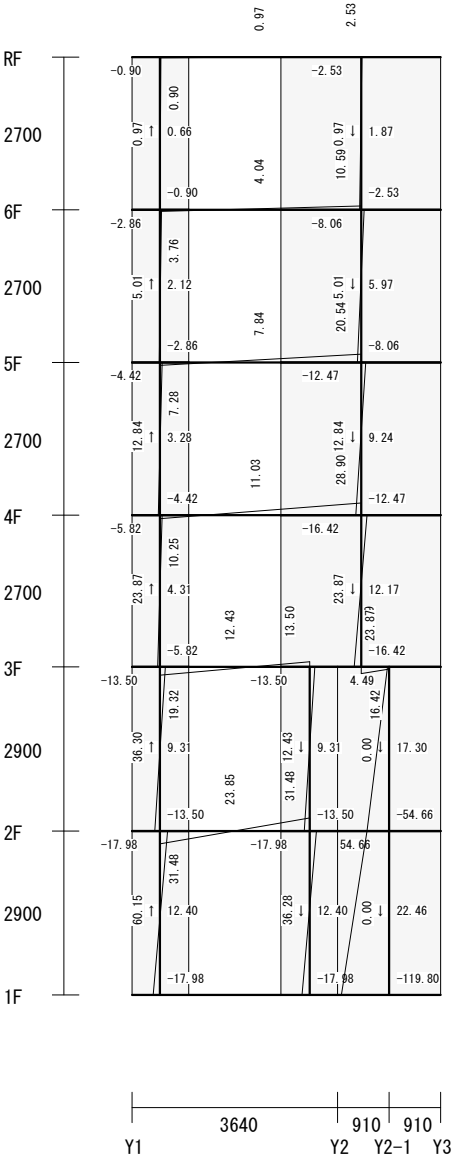


[Y3]

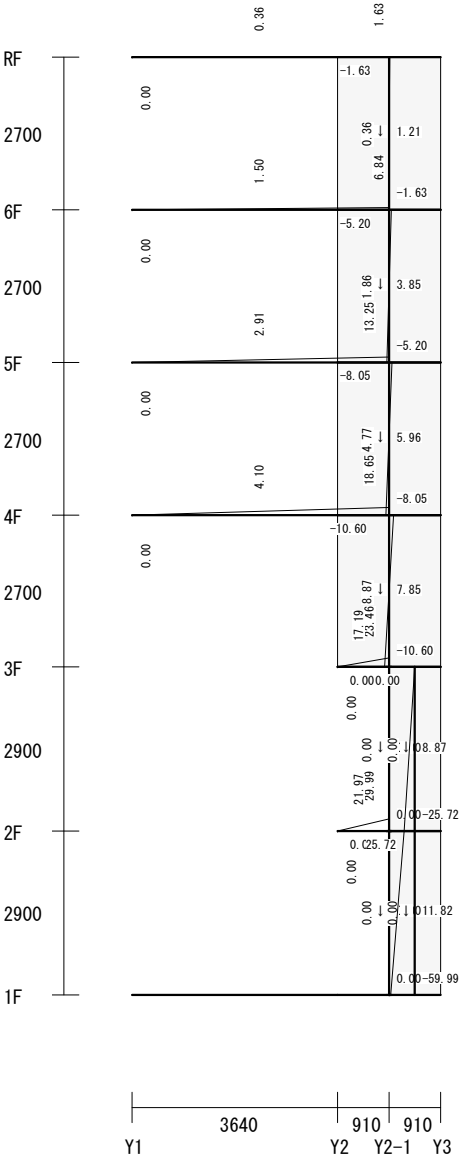


[X1]

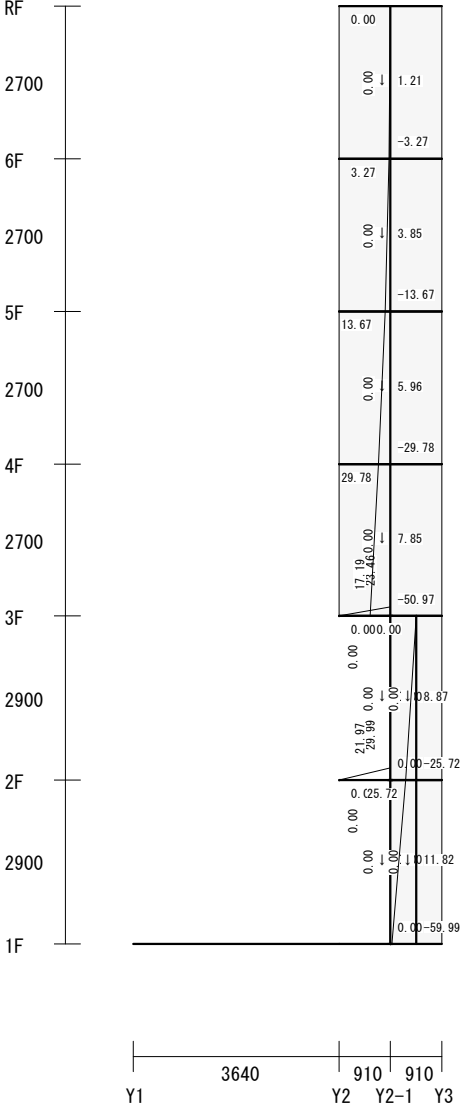
[X2]



[X3]

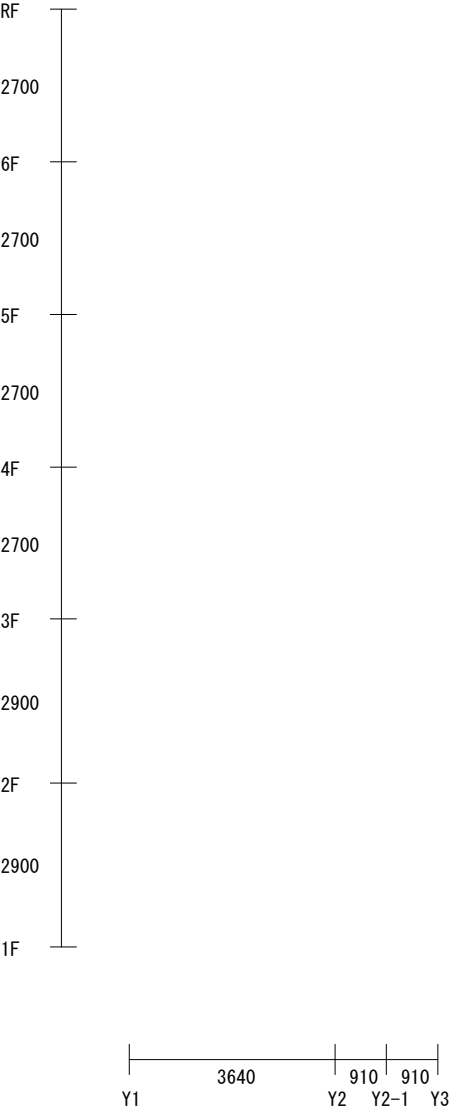
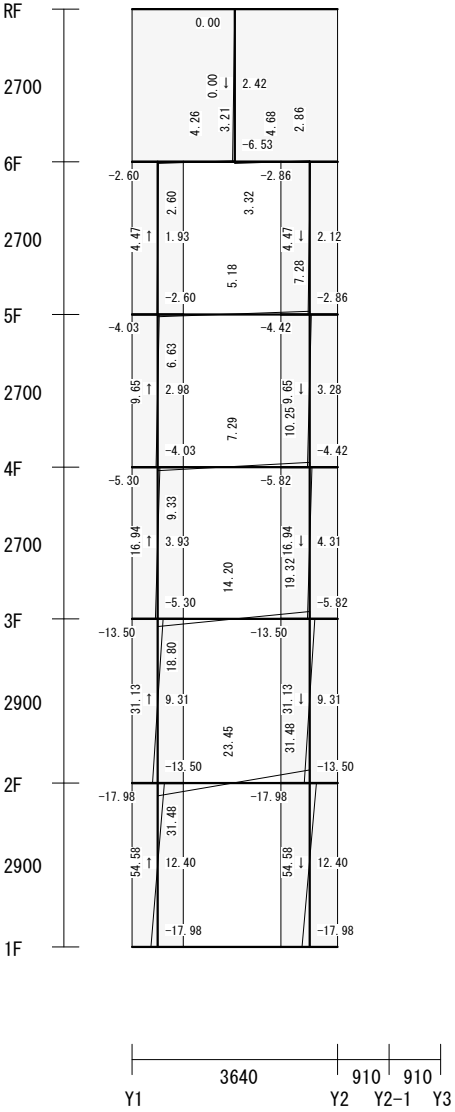


[X4]

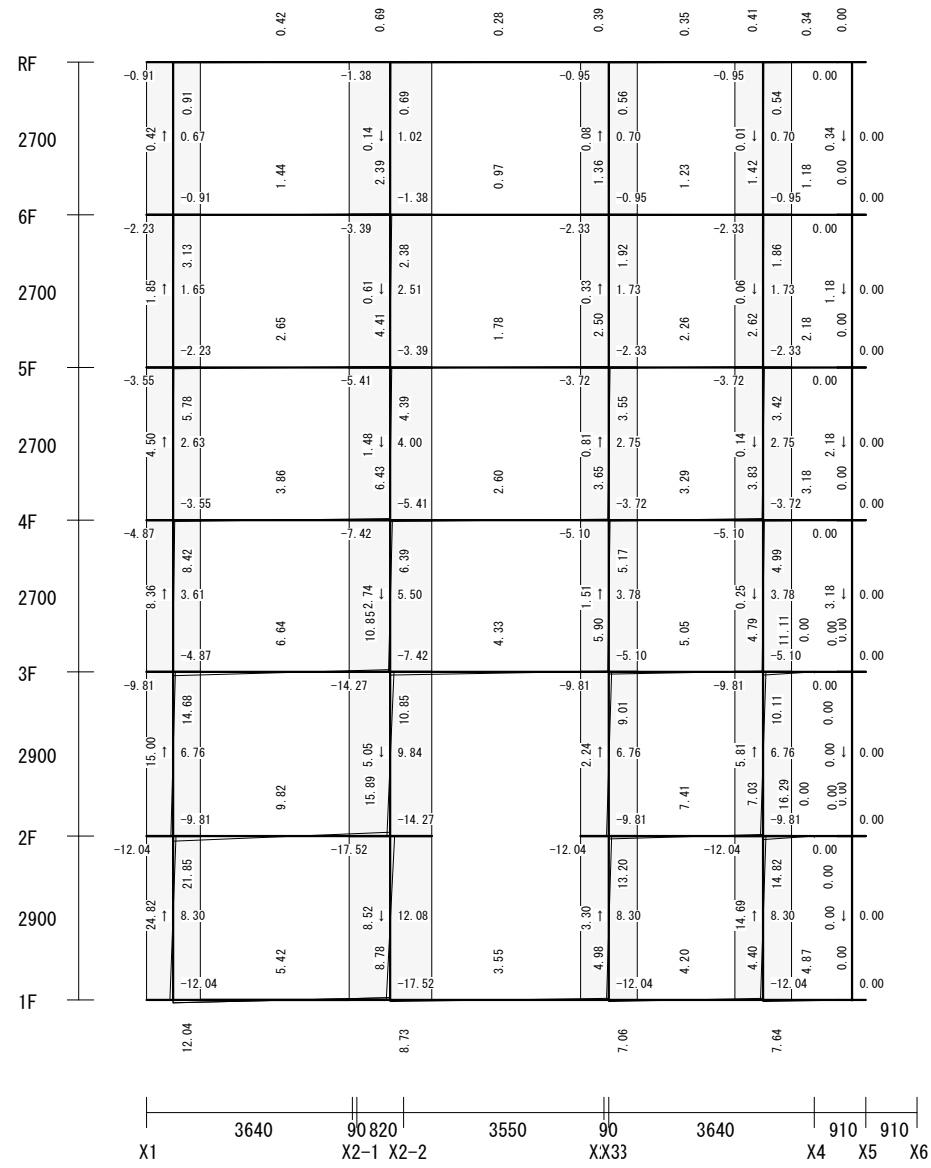


[X5]

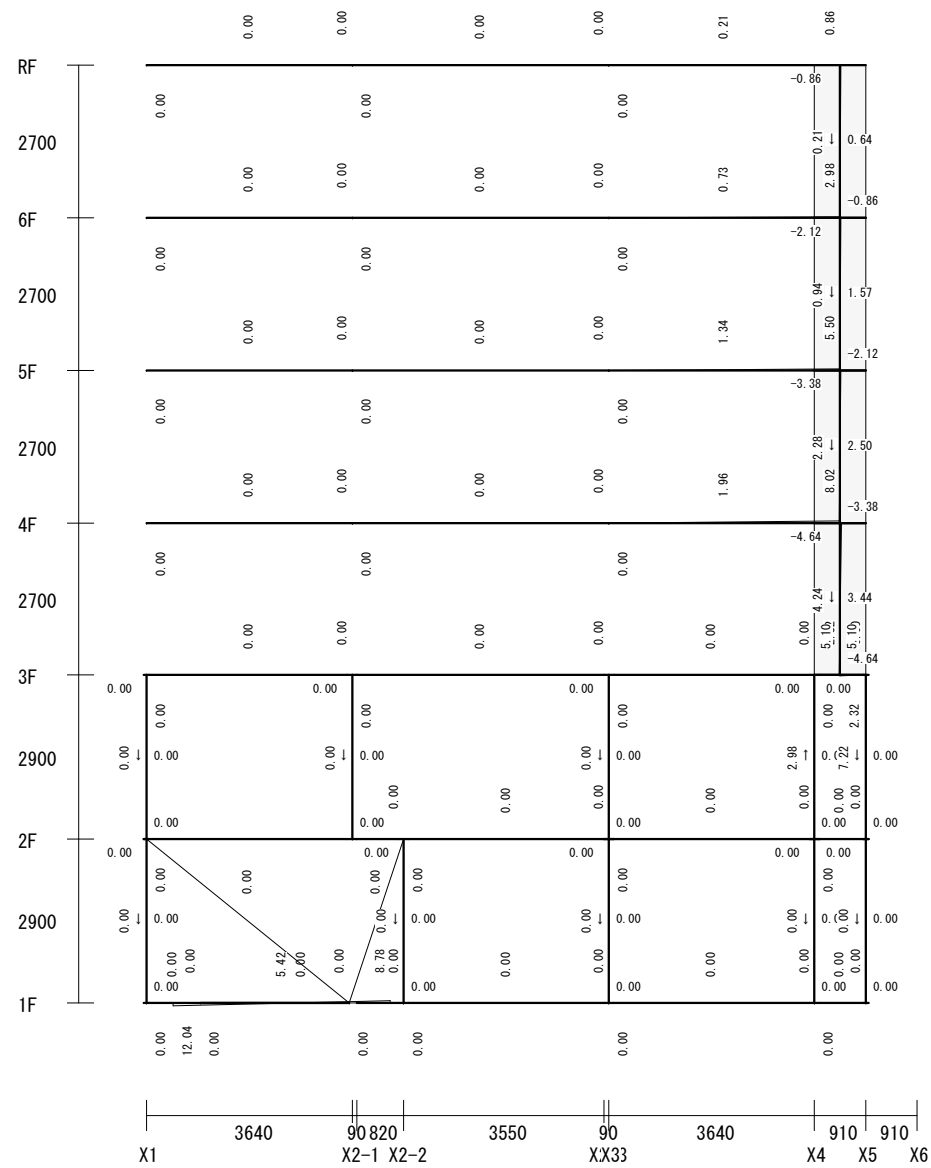
[X6]



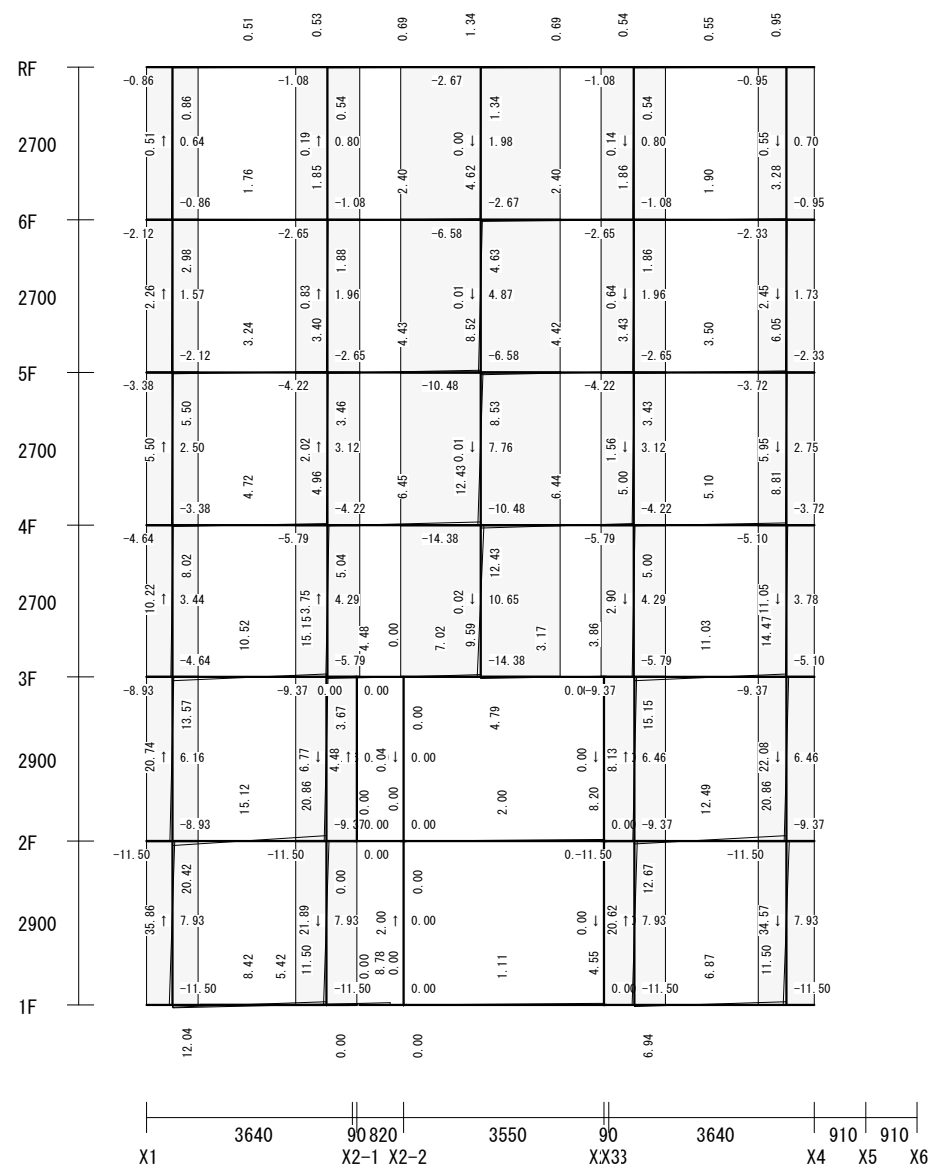
[Y1]



[Y2]

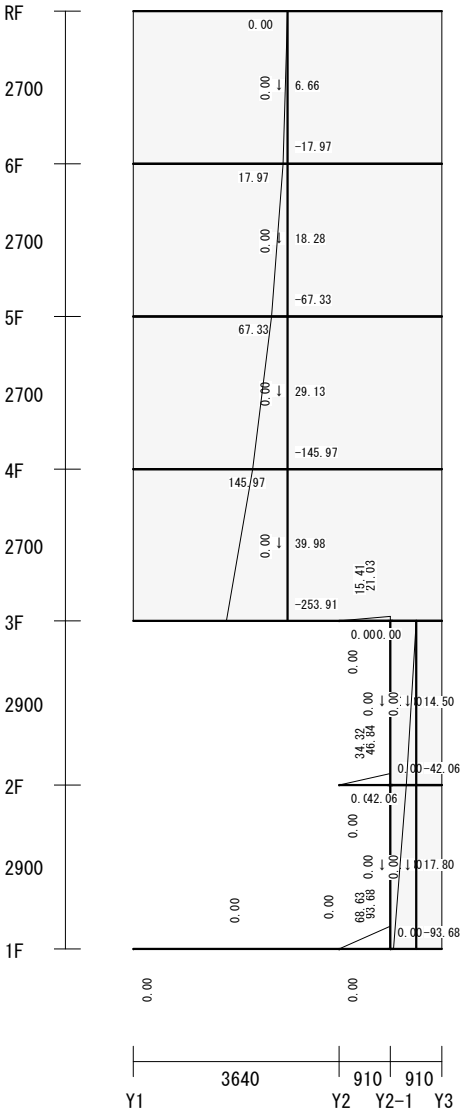
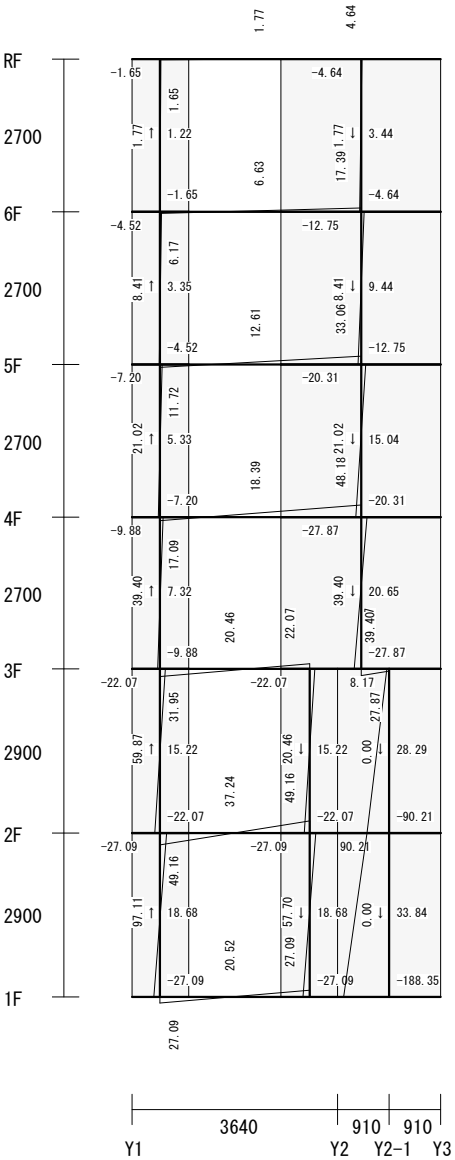


[Y3]



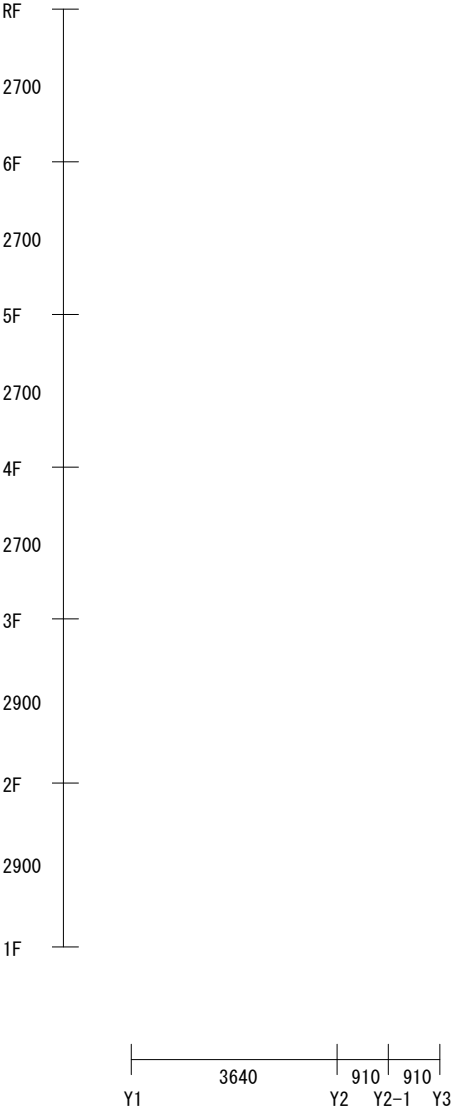
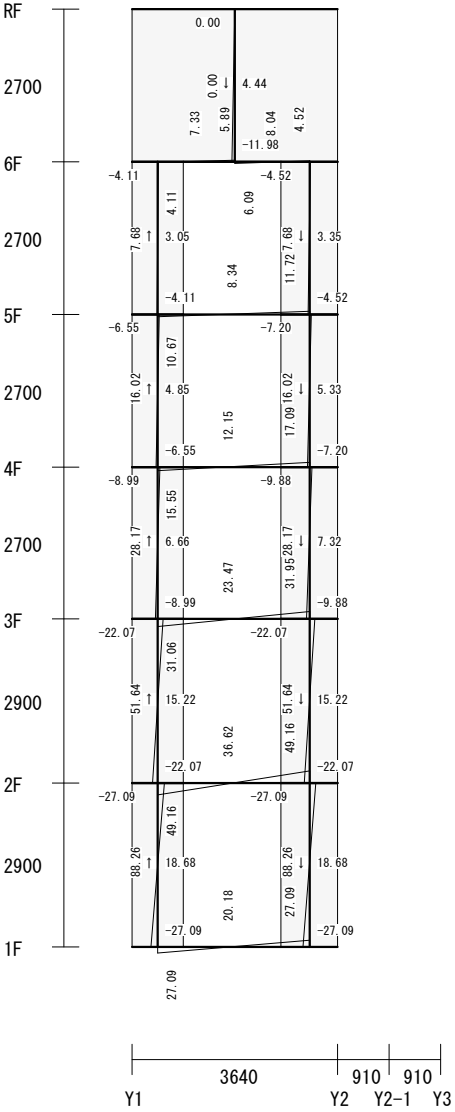
[X1]

[X2]



[X5]

[X6]



● 4-(2) 壁パネル検定 (長期)

名称	階	通り	位 置	鉛直軸力 (kN)	壁長 (m)	l x (m)	弱軸 I (cm4)	A (cm2)	F c (N/mm2)	λ	η	L σ c (N/mm2)	L f k (N/mm2)	圧縮判定 (検定比)
Y01-01A2	1F	Y1	X1 - X2	47.146	0.955	2.690	5801.6250	859.50	10.80	103.54	0.28	0.55	1.11	OK (0.49)
Y01-01C2	1F	Y1	X1 - X2-3	115.172	1.365	2.690	8292.3750	1228.50	10.80	103.54	0.28	0.94	1.11	OK (0.85)
Y01-04C2	1F	Y1	X2-2 - X4	74.631	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.91	1.11	OK (0.82)
Y01-06C2	1F	Y1	X3 - X4	50.513	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.62	1.11	OK (0.56)
Y01-07B2	1F	Y1	X4 - X5	17.476	0.410	2.690	2490.7500	369.00	10.80	103.54	0.28	0.47	1.11	OK (0.43)
Y01-01A3	2F	Y1	X1 - X2	30.071	0.955	2.690	5801.6250	859.50	10.80	103.54	0.28	0.35	1.11	OK (0.32)
Y01-01C3	2F	Y1	X1 - X2-3	78.384	1.365	2.690	8292.3750	1228.50	10.80	103.54	0.28	0.64	1.11	OK (0.58)
Y01-04C3	2F	Y1	X2-2 - X4	45.138	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.55	1.11	OK (0.50)
Y01-06C3	2F	Y1	X3 - X4	32.925	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.40	1.11	OK (0.36)
Y01-07B3	2F	Y1	X4 - X5	10.624	0.410	2.690	2490.7500	369.00	10.80	103.54	0.28	0.29	1.11	OK (0.26)
Y04-01A2	1F	Y3	X1 - X2	21.408	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.26	1.11	OK (0.24)
Y04-01C2	1F	Y3	X1 - X2-1	25.924	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.32	1.11	OK (0.29)
Y04-05A2	1F	Y3	X2-3 - X4	40.147	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.49	1.11	OK (0.44)
Y04-06C2	1F	Y3	X3 - X4	22.100	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.27	1.11	OK (0.24)
Y04-01A3	2F	Y3	X1 - X2	14.287	0.865	2.690	5254.8750	778.50	10.80	103.54	0.28	0.18	1.11	OK (0.17)
Y04-01C3	2F	Y3	X1 - X2-1	17.279	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.21	1.11	OK (0.19)
Y04-05A3	2F	Y3	X2-3 - X4	27.815	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.34	1.11	OK (0.31)
Y04-06C3	2F	Y3	X3 - X4	14.769	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.18	1.11	OK (0.16)
X01-01A2	1F	X1	Y1 - Y2	13.008	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.16	1.11	OK (0.14)
X01-01C2	1F	X1	Y1 - Y2	17.868	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.22	1.11	OK (0.20)
X01-02A2	1F	X1	Y2 - Y3	32.510	1.730	2.690	10509.7500	1557.00	10.80	103.54	0.28	0.21	1.11	OK (0.19)
X01-01A3	2F	X1	Y1 - Y2	7.488	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.09	1.11	OK (0.08)
X01-01C3	2F	X1	Y1 - Y2	13.566	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.17	1.11	OK (0.15)
X01-02A3	2F	X1	Y2 - Y3	24.671	1.775	2.690	10783.1250	1597.50	10.80	103.54	0.28	0.15	1.11	OK (0.14)
X02-03A2	1F	X2	Y2-1 - Y3	25.286	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.31	1.11	OK (0.28)
X02-03A3	2F	X2	Y2-1 - Y3	19.425	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.24	1.11	OK (0.21)
X06-03A2	1F	X3	Y2-1 - Y3	53.953	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.66	1.11	OK (0.59)
X06-03A3	2F	X3	Y2-1 - Y3	46.743	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.57	1.11	OK (0.52)
X07-03A2	1F	X4	Y2-1 - Y3	15.787	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.19	1.11	OK (0.17)
X07-03A3	2F	X4	Y2-1 - Y3	5.426	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.07	1.11	OK (0.06)
X08-01A2	1F	X5	Y1 - Y2	12.662	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.15	1.11	OK (0.14)
X08-01C2	1F	X5	Y1 - Y2	13.412	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.16	1.11	OK (0.15)
X08-01A3	2F	X5	Y1 - Y2	7.366	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.09	1.11	OK (0.08)
X08-01C3	2F	X5	Y1 - Y2	7.785	0.910	2.690	5528.2500	819.00	10.80	103.54	0.28	0.10	1.11	OK (0.09)

● 4-(2) 壁パネルの設計 (長期荷重と風圧力の組み合わせ)

名称	階	通り	位 置	材 質 寸 法		A s f c q	Z s f b 軸力 β	I W	i M	l x σ c Q	λ 判定1(比) σ c w	η τ	f k N a — 判定2(比)	F c — 判定3(比)
Y01-01A2	1F	Y1	X1 - X2	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1000	圧縮 面外風圧	900.0 720.0 713.8	13680.38 720.0 47146 1.385	5801.63 857	27.57 775	2.69 52.4 1152	103.54 OK (0.26) 60.09	0.280 1.28	2.01 181341 OK (0.34)	10.8 OK (0.03)
Y01-01C2	1F	Y1	X1 - X2-3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1455	圧縮 面外風圧	1309.5 720.0 713.8	27948.38 720.0 115172 1.385	8292.38 1246	39.40 1127	2.69 88.0 1676	103.54 OK (0.44) 61.17	0.280 1.28	2.01 263851 OK (0.52)	10.8 OK (0.03)
Y01-04C2	1F	Y1	X2-2 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1000	圧縮 面外風圧	900.0 720.0 713.8	12421.50 720.0 74631 1.385	5528.25 857	26.27 775	2.69 82.9 1152	103.54 OK (0.41) 63.07	0.280 1.28	2.01 181341 OK (0.50)	10.8 OK (0.03)

● 4-(2) 壁パネルの設計（長期荷重と風圧力の組み合わせ）

名称	階	通り	位 置	材 質 寸 法		A s f c q	Z s f b 軸力 β	I W	i M	l x σ c Q	λ 判定1(比) σ c w	η τ	f k N a 判定2(比)	F c 判定3(比)
Y01-06C2	1F	Y1	X3 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1000	圧縮 面外風圧	900.0 720.0 713.8	12421.50 720.0 50513 1.385	5528.25 857	26.27 775	2.69 56.1 1152	103.54 OK(0.28) 63.07	0.280 1.28	2.01 181341 OK(0.37)	10.8 OK(0.03)
Y01-07B2	1F	Y1	X1 - X2	S60-3-3 壁厚 90 壁長 455	圧縮 面外風圧	409.5 720.0 713.8	2521.50 720.0 17476 1.385	2490.75 390	11.84 353	2.69 42.7 524	103.54 OK(0.21) 63.69	0.280 1.28	2.01 82510 OK(0.30)	10.8 OK(0.03)
Y01-01A3	2F	Y1	X1 - X2	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1000	圧縮 面外風圧	900.0 720.0 713.8	13680.38 720.0 30071 1.385	5801.63 857	27.57 775	2.69 33.4 1152	103.54 OK(0.17) 60.09	0.280 1.28	2.01 181341 OK(0.25)	10.8 OK(0.03)
Y01-01C3	2F	Y1	X1 - X2-3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1455	圧縮 面外風圧	1309.5 720.0 713.8	27948.38 720.0 78384 1.385	8292.38 1246	39.40 1127	2.69 59.9 1676	103.54 OK(0.30) 61.17	0.280 1.28	2.01 263851 OK(0.38)	10.8 OK(0.03)
Y01-04C3	2F	Y1	X2-2 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1000	圧縮 面外風圧	900.0 720.0 713.8	12421.50 720.0 45138 1.385	5528.25 857	26.27 775	2.69 50.2 1152	103.54 OK(0.25) 63.07	0.280 1.28	2.01 181341 OK(0.34)	10.8 OK(0.03)
Y01-06C3	2F	Y1	X3 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1000	圧縮 面外風圧	900.0 720.0 713.8	12421.50 720.0 32925 1.385	5528.25 857	26.27 775	2.69 36.6 1152	103.54 OK(0.18) 63.07	0.280 1.28	2.01 181341 OK(0.27)	10.8 OK(0.03)
Y01-07B3	2F	Y1	X1 - X2-3	S60-3-3 壁厚 90 壁長 455	圧縮 面外風圧	409.5 720.0 713.8	2521.50 720.0 10624 1.385	2490.75 390	11.84 353	2.69 25.9 524	103.54 OK(0.13) 63.69	0.280 1.28	2.01 82510 OK(0.22)	10.8 OK(0.03)
Y04-01A2	1F	Y3	X1 - X2	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 21408 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 24.9 1100	103.54 OK(0.12) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.21)	10.8 OK(0.03)
Y04-01C2	1F	Y3	X1 - X2-1	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 25924 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 30.2 1100	103.54 OK(0.15) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.23)	10.8 OK(0.03)
Y04-05A2	1F	Y3	X2-3 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 40147 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 46.7 1100	103.54 OK(0.23) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.32)	10.8 OK(0.03)

● 4-(2) 壁パネルの設計（長期荷重と風圧力の組み合わせ）

名称	階	通り	位 置	材 質 寸 法		A s f c q	Z s f b 軸力 β	I W	i M	l x σ c Q	λ 判定1(比) σ cw	η τ	f k N a 判定2(比)	F c 判定3(比)
Y04-06C2	1F	Y3	X3 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 22100 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 25.7 1100	103.54 OK(0.13) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.21)	10.8 OK(0.03)
Y04-01A3	2F	Y3	X1 - X2	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 910	圧縮 面外風圧	819.0 720.0 713.8	11223.38 720.0 14287 1.385	5254.88 779	24.97 705	2.69 17.4 1048	103.54 OK(0.09) 60.38	0.280 1.28	2.01 165020 OK(0.17)	10.8 OK(0.03)
Y04-01C3	2F	Y3	X1 - X2-1	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 17279 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 20.1 1100	103.54 OK(0.10) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.18)	10.8 OK(0.03)
Y04-05A3	2F	Y3	X2-3 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 27815 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 32.4 1100	103.54 OK(0.16) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.24)	10.8 OK(0.03)
Y04-06C3	2F	Y3	X3 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 14769 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 17.2 1100	103.54 OK(0.09) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.17)	10.8 OK(0.03)
X01-01A2	1F	X1	X1 - X2	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 13008 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 15.1 1100	103.54 OK(0.08) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.16)	10.8 OK(0.03)
X01-01C2	1F	X1	X1 - X2-2	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 17868 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 20.8 1100	103.54 OK(0.10) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.19)	10.8 OK(0.03)
X01-02A2	1F	X1	X2-1 - X2-3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1730	圧縮 面外風圧	1557.0 720.0 713.8	44893.50 720.0 32510 0.000	10509.75 0	49.94 0	2.69 20.9 0	103.54 OK(0.10) 0.00	0.280 0.00	2.01 313720 OK(0.10)	10.8 OK(0.00)
X01-01A3	2F	X1	X2-2 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 7488 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 8.7 1100	103.54 OK(0.04) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.13)	10.8 OK(0.03)
X01-01C3	2F	X1	X3 - X4	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 13566 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 15.8 1100	103.54 OK(0.08) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.16)	10.8 OK(0.03)

● 4-(2) 壁パネルの設計（長期荷重と風圧力の組み合わせ）

名称	階	通り	位 置	材 質 寸 法		A s f c q	Z s f b 軸力 β	I W	i M	l x σ c Q	λ 判定1(比) σ c w	η τ	f k N a 判定2(比)	F c 判定3(比)
X01-02A3	2F	X1	Y2 - Y3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 1775	圧縮 面外風圧	1597.5 720.0 713.8	47259.38 720.0 24671 0.000	10783.13 0	51.24 0	2.69 15.4 0	103.54 OK(0.08) 0.00	0.280 0.00	2.01 321880 OK(0.08)	10.8 OK(0.00)
X07-03A2	1F	X4	Y1 - Y3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 910	圧縮 面外風圧	819.0 720.0 713.8	12421.50 720.0 15787 0.000	5528.25 0	26.27 0	2.69 19.3 0	103.54 OK(0.10) 0.00	0.280 0.00	2.01 165020 OK(0.10)	10.8 OK(0.00)
X07-03A3	2F	X4	Y2 - Y3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 910	圧縮 面外風圧	819.0 720.0 713.8	12421.50 720.0 5426 0.000	5528.25 0	26.27 0	2.69 6.6 0	103.54 OK(0.03) 0.00	0.280 0.00	2.01 165020 OK(0.03)	10.8 OK(0.00)
X08-01A2	1F	X5	Y2 - Y3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 12662 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 14.7 1100	103.54 OK(0.07) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.16)	10.8 OK(0.03)
X08-01C2	1F	X5	Y2 - Y3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 13412 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 15.6 1100	103.54 OK(0.08) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.16)	10.8 OK(0.03)
X08-01A3	2F	X5	Y2 - Y3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 7366 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 8.6 1100	103.54 OK(0.04) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.13)	10.8 OK(0.03)
X08-01C3	2F	X5	Y2 - Y3	Mx60-3-3 壁厚 90 壁長 955	圧縮 面外風圧	859.5 720.0 713.8	12421.50 720.0 7785 1.385	5528.25 818	26.27 740	2.69 9.1 1100	103.54 OK(0.04) 60.23	0.280 1.28	2.01 173180 OK(0.13)	10.8 OK(0.03)

● 4-(2) 壁パネルの設計（長期荷重と風圧力の組み合わせ）

名称	階	通り	位 置	材 質 寸 法		A s f c q	Z s f b 軸力 β	I W	i M	l x σ c Q	λ 判定1(比) σ c w	η τ	f k N a 判定2(比)	F c 判定3(比)
Y01-07B2	1F	Y1	X1 - X2	S60-3-3 壁厚 90 壁長 455	圧縮 面外風圧	409.5 720.0 713.8	2521.50 720.0 17476 1.385	2490.75 390	11.84 353	2.69 42.7 524	103.54 OK(0.21) 63.69	0.280 1.28	2.01 82510 OK(0.30)	10.8 OK(0.03)

● たて枠の設計 応力割増し係数によるルート2で設計

名称	階	通り	位 置	壁軸力	壁長 l x	A I	Z λ	i η	F size f k	F c N a	F m N m		箇所数 L/a+1	ビ ッチ	一箇所 の本数	軸力	たて枠判定 (検定比)	下枠判定 (検定比)
X06-02A7	6F	X3	Y2 - Y3	3.469	1.820 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 左端	9.00	455	1-206 2-206	0.385 0.771	OK(0.02) OK(0.03)	OK(0.03) OK(0.07)
X07-02A4	3F	X4	Y2 - Y3	4.497	1.820 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 左端	5.00	455	1-206 1-206	0.899 0.600	OK(0.04) OK(0.03)	OK(0.08) OK(0.05)
X07-02A5	4F	X4	Y2 - Y3	3.175	1.820 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 左端	5.00	455	1-206 3-206	0.635 0.181	OK(0.03) OK(0.01)	OK(0.05) OK(0.02)
X07-02A6	5F	X4	Y2 - Y3	1.853	1.820 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 左端	5.00	455	1-206 2-206	0.371 0.148	OK(0.02) OK(0.01)	OK(0.03) OK(0.01)
X07-02A7	6F	X4	Y2 - Y3	0.531	1.820 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 左端	5.00	455	1-206 2-206	0.106 0.043	OK(0.00) OK(0.00)	OK(0.01) OK(0.00)
X08-01A4	3F	X5	Y1 - Y2	4.147	0.910 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 右端	4.90	455	1-206 3-206	0.846 0.701	OK(0.04) OK(0.03)	OK(0.07) OK(0.06)
X08-01C4	3F	X5	Y1 - Y2	4.382	1.000 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 左端	5.10	455	1-206 3-206	0.859 0.712	OK(0.04) OK(0.03)	OK(0.07) OK(0.06)
X08-01A5	4F	X5	Y1 - Y2	2.965	0.910 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 右端	4.90	455	1-206 3-206	0.605 0.502	OK(0.03) OK(0.02)	OK(0.05) OK(0.04)
X08-01C5	4F	X5	Y1 - Y2	3.132	1.000 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 左端	5.10	455	1-206 3-206	0.614 0.509	OK(0.03) OK(0.02)	OK(0.05) OK(0.04)
X08-01A6	5F	X5	Y1 - Y2	1.784	0.910 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 右端	4.90	455	1-206 3-206	0.364 0.302	OK(0.02) OK(0.01)	OK(0.03) OK(0.03)
X08-01C6	5F	X5	Y1 - Y2	1.881	1.000 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 左端	5.10	455	1-206 3-206	0.369 0.306	OK(0.02) OK(0.01)	OK(0.03) OK(0.03)
X08-01A7	6F	X5	Y1 - Y2	1.117	3.640 2.336 869	53.20	124.13	4.04 0.72	0.96 4.42	17.40 23.53	6.00 11.70	一般 左端	9.00	455	1-206 2-206	0.124 0.050	OK(0.01) OK(0.00)	OK(0.01) OK(0.00)

たて枠の設計 凡例

A : たて枠の断面積	[cm2]	Z : たて枠の断面係数	[cm3]	I : 断面2次モーメント	[cm4]
i : たて枠の断面2次半径	[cm]	l x : 座屈長さ	[m]	λ : 細長比	
η : 座屈低減係数		f k : 短期許容座屈応力度	[N/mm2]	F c : たて枠の圧縮基準強度	[N/mm2]
f c : 短期圧縮許容応力度	[N/cm2]	f b : 短期曲げ許容応力度	[N/cm2]	f m : 短期めり込み許容応力度	[N/cm2]
F sys : システム係数		F sizeC : 寸法調整係数 (圧縮)		F sizeB : 寸法調整係数 (曲げ)	
寸法調整: 集成材用寸法調整係数		N a : 一本当りの最大軸力 (短期)	[N]	N m : 下枠のめり込み耐力 (短期)	[N]
σ c : 圧縮応力度	[N/cm2]	本数: たて枠	[一般] L/a+1 (L:負担長さ a:ピッチ) [壁端] (長, 雪) 端部本数+たて枠本数/2 [壁端] (地, 風, 保) 端部本数	N : [一般] たて枠一箇所当たりの軸力 [壁端] たて枠一本当たりの軸力	[N/箇所] [N/本]
q : 速度圧	[N/m2]	LW : 受風幅	[m]	W : 風荷重	[N/m]
M : 風曲げ	[Nm]	Q : せん断力	[N]	くぎ強度: 面外風圧用のくぎ強度	
σ cw : 圧縮応力度+風曲げ応力度	[N/cm2]	τ : せん断応力度	[N/cm2]	くぎ本数: 面外風圧に対する必要くぎ本数 (一般部)	

判定1 : たて枠の圧縮判定
判定2 : 下枠のめり込み判定
判定3 : 面外風圧の判定 (圧縮+曲げ)
判定4 : 面外風圧の判定 (せん断)

σ c ≤ 許容圧縮応力度
σ c ≤ 許容めり込み応力度 (比) : 検定比
σ cw ≤ 短期許容座屈応力度 (f k)
τ ≤ 短期許容せん断応力度 (f s)

● たて枠の設計 応力割増し係数によるルート2で設計

名称	階	通り	位 置	材 質 寸 法		A f c (一般) (壁端) q	Z f b 軸力 軸力 LW	I f m 本数 本数 W	i F sys N (N/本) N (N/本) M	l x F sizeC σ c σ c Q	λ F sizeB 判定1 (比) 判定1 (比) σ cw	η 寸法調整 判定2 (比) 判定2 (比) τ	f k N a 許容圧縮 — 判定3 (比)	F c N m 許めり込 — 判定4 (比)
Y01-01A4	3F	Y1	X1 - X2	S-P-F_2		53.2	124.13	868.93	4.04	2.34	57.80	0.722	8.04	17.4
				1-206@455	長期	1113.6	1209.6	400.0	1.00	0.96	0.84	1.00	42773	21280
						(一般)	20846	6.00	3474	65.3	OK (0.15)	OK (0.30)	442.2	220.0
						(左端)	3474	1.50	2316	43.5	OK (0.10)	OK (0.20)		
				端部本数		(右端)	13554	4.50	3012	56.6	OK (0.13)	OK (0.26)		
				1 <--> 4	長期+地震	(左端)	21556	1.50	14371	270.1	OK (0.34)	OK (0.68)	804.0	400.0
					長期+風圧	(左端)	16468	1.50	10979	206.4	OK (0.26)	OK (0.52)	804.0	400.0
					短期雪	(一般)	24214	6.00	4036	75.9	OK (0.12)	OK (0.24)	643.2	320.0
						(右端)	15744	4.50	3499	65.8	OK (0.10)	OK (0.21)		
				保有耐力時		(左端)	63557	1.50	42371	796.5	OK (0.66)	NG (1.33)	1206.0	600.0
Y02-07A4	3F	Y2	X4 - X5	S-P-F_2		53.2	124.13	868.93	4.04	2.34	57.80	0.722	8.04	17.4
				1-206@455	長期	1113.6	1209.6	400.0	1.00	0.96	0.84	1.00	42773	21280
						(一般)	31945	7.00	4564	85.8	OK (0.19)	OK (0.39)	442.2	220.0
						(左端)	22818	1.50	15212	285.9	OK (0.65)	NG (1.30)		
				端部本数		(右端)	4564	1.50	3042	57.2	OK (0.13)	OK (0.26)		
				1 <--> 1	長期+地震	(左端)	21594	1.50	14396	270.6	OK (0.34)	OK (0.68)	804.0	400.0
					長期+風圧	(左端)	20142	1.50	13428	252.4	OK (0.31)	OK (0.63)	804.0	400.0
					短期雪	(一般)	37490	7.00	5356	100.7	OK (0.16)	OK (0.31)	643.2	320.0
						(左端)	26779	1.50	17852	335.6	OK (0.52)	NG (1.05)		
				保有耐力時		(左端)	76055	1.50	50703	953.1	OK (0.79)	NG (1.59)	1206.0	600.0
Y04-01A4	3F	Y3	X1 - X2	S-P-F_2		53.2	124.13	868.93	4.04	2.34	57.80	0.722	8.04	17.4
				1-206@455	長期	1113.6	1209.6	400.0	1.00	0.96	0.84	1.00	42773	21280
						(一般)	9258	4.90	1889	35.5	OK (0.08)	OK (0.16)	442.2	220.0
						(左端)	1889	1.50	1259	23.7	OK (0.05)	OK (0.11)		
				端部本数		(右端)	5480	3.50	1566	29.4	OK (0.07)	OK (0.13)		
				1 <--> 3	長期+地震	(左端)	21802	1.50	14535	273.2	OK (0.34)	OK (0.68)	804.0	400.0
					長期+風圧	(左端)	16180	1.50	10786	202.8	OK (0.25)	OK (0.51)	804.0	400.0
					短期雪	(一般)	10563	4.90	2155	40.5	OK (0.06)	OK (0.13)	643.2	320.0
						(右端)	6253	3.50	1787	33.6	OK (0.05)	OK (0.10)		
				保有耐力時		(左端)	61971	1.50	41314	776.6	OK (0.64)	NG (1.29)	1206.0	600.0
				CN90S - 1	面外風圧	713.8	0.46	325	222	379	154	10.70	OK (0.19)	OK (0.09)

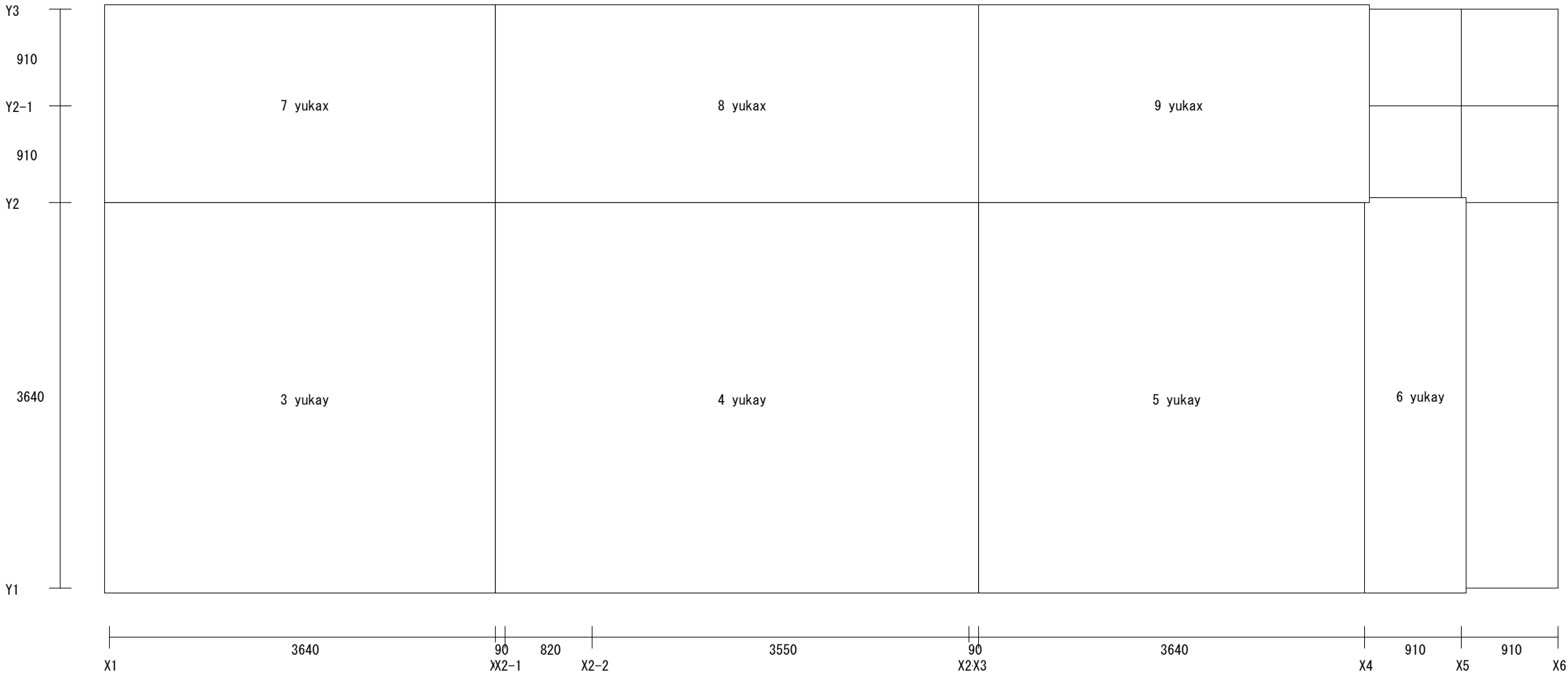
● たて枠の設計 応力割増し係数によるルート2で設計

名称	階	通り	位 置	材 質 寸 法		A f c (一般) (壁端) q	Z f b 軸力 軸力 L W	I f m 本数 本数 W	i F sys N (N/本) N (N/本) M	l x F size C σ c σ c Q	λ F size B 判定1(比) 判定2(比) σ c w	η 寸法調整 判定2(比) 判定2(比) τ	f k N a 許容圧縮 — 判定3(比)	F c N m 許めり込 — 判定4(比)
Y04-06C4	3F	Y3	X3 - X4	S-P-F_2 1-206@455 端部本数 3 <--> 1 CN90S - 1	長期 長期+地震 長期+風圧 短期雪 保有耐力時 面外風圧	53.2 1113.6 (一般) (左端) (右端) (右端) (右端) (一般) (左端) (右端) 713.8	124.13 1209.6 9554 5354 1911 22647 16784 10900 6109 61993 0.46	868.93 400.0 5.00 3.50 1.50 1.50 1.50 5.00 3.50 1.50 325	4.04 1.00 1911 1530 1274 15098 11189 2180 1745 41329 222	2.34 0.96 35.9 28.8 23.9 283.8 210.3 41.0 32.8 776.9 379	57.80 0.84 OK (0.08) OK (0.07) OK (0.05) OK (0.35) OK (0.26) OK (0.06) OK (0.05) OK (0.64) 155	0.722 1.00 OK (0.16) OK (0.13) OK (0.11) OK (0.71) OK (0.53) OK (0.13) OK (0.10) NG (1.29) 10.70	8.04 42773 442.2 804.0 804.0 643.2 1206.0 OK (0.19)	17.4 21280 220.0 400.0 400.0 320.0 600.0 OK (0.09)
X01-01A4	3F	X1	Y2 - Y3	S-P-F_2 1-206@455 端部本数 1 <--> 3 CN90S - 1	長期 長期+地震 長期+風圧 短期雪 保有耐力時 面外風圧	53.2 1113.6 (一般) (左端) (右端) (左端) (左端) (一般) (右端) (左端) 713.8	124.13 1209.6 4136 827 2318 25690 42248 4861 2724 60910 0.46	868.93 400.0 5.00 1.50 3.50 1.50 1.50 5.00 3.50 1.50 325	4.04 1.00 827 552 662 17127 28166 972 778 40606 222	2.34 0.96 15.5 10.4 12.4 321.9 529.4 18.3 14.6 763.3 379	57.80 0.84 OK (0.04) OK (0.02) OK (0.03) OK (0.40) OK (0.66) OK (0.03) OK (0.02) OK (0.63) 134	0.722 1.00 OK (0.07) OK (0.05) OK (0.06) OK (0.80) NG (1.32) OK (0.06) OK (0.05) NG (1.27) 10.70	8.04 42773 442.2 804.0 804.0 643.2 1206.0 OK (0.17)	17.4 21280 220.0 400.0 400.0 320.0 600.0 OK (0.09)
X01-01C4	3F	X1	Y1 - Y3	S-P-F_2 1-206@455 端部本数 3 <--> 1 CN90S - 1	長期 長期+地震 長期+風圧 短期雪 保有耐力時 面外風圧	53.2 1113.6 (一般) (左端) (右端) (右端) (右端) (一般) (左端) (右端) 713.8	124.13 1209.6 400.0 9.00 30922 9628 3436 28299 44857 36200 11271 63518 0.46	868.93 400.0 9.00 3.50 1.50 1.50 1.50 1.50 9.00 3.50 1.50 325	4.04 1.00 3436 2751 2291 18866 29905 4022 3220 42345 222	2.34 0.96 64.6 51.7 43.1 354.6 562.1 75.6 60.5 796.0 379	57.80 0.84 OK (0.15) OK (0.12) OK (0.10) OK (0.44) OK (0.70) OK (0.12) OK (0.09) OK (0.66) 183	0.722 1.00 OK (0.29) OK (0.24) OK (0.20) OK (0.89) NG (1.41) OK (0.24) OK (0.19) NG (1.33) 10.70	8.04 42773 442.2 804.0 804.0 643.2 1206.0 OK (0.23)	17.4 21280 220.0 400.0 400.0 320.0 600.0 OK (0.09)
X02-01A4	3F	X2	Y1 - Y3	S-P-F_2 1-206@455 端部本数 1 <--> 1 CN90S - 0	長期 長期+地震 長期+風圧 短期雪 保有耐力時 面外風圧	53.2 1113.6 (一般) (左端) (右端) (左端) (左端) (一般) (左端) (左端) —	124.13 1209.6 70741 5442 5442 44652 70547 83991 6461 65524 —	868.93 400.0 13.00 1.50 1.50 1.50 1.50 13.00 1.50 1.50 —	4.04 1.00 5442 3628 3628 29768 47031 6461 4307 43683 —	2.34 0.96 102.3 68.2 68.2 559.6 884.0 121.4 81.0 821.1 —	57.80 0.84 OK (0.23) OK (0.15) OK (0.15) OK (0.70) NG (1.10) OK (0.19) OK (0.13) OK (0.68) —	0.722 1.00 OK (0.46) OK (0.31) OK (0.31) NG (1.40) NG (2.21) OK (0.38) OK (0.25) NG (1.37) —	8.04 42773 442.2 804.0 804.0 643.2 1206.0 —	17.4 21280 220.0 400.0 400.0 320.0 600.0 —
X06-02A4	3F	X3	Y2 - Y3	S-P-F_2 1-206@455 端部本数 1 <--> 1 CN90S - 0	長期 長期+地震 長期+風圧 短期雪 保有耐力時 面外風圧	53.2 1113.6 (一般) (左端) (右端) (左端) (左端) (一般) (左端) (左端) —	124.13 1209.6 61518 34177 6835 32701 34343 73360 40756 90841 —	868.93 400.0 9.00 1.50 1.50 1.50 1.50 9.00 1.50 1.50 —	4.04 1.00 6835 22784 4557 21801 22896 8151 27171 60561 —	2.34 0.96 128.5 428.3 85.7 409.8 430.4 153.2 510.7 1138.4 —	57.80 0.84 OK (0.29) OK (0.97) OK (0.19) OK (0.51) OK (0.54) OK (0.24) OK (0.79) OK (0.94) —	0.722 1.00 OK (0.58) NG (1.95) OK (0.39) NG (1.02) NG (1.08) OK (0.48) NG (1.60) NG (1.90) —	8.04 42773 442.2 804.0 804.0 643.2 1206.0 —	17.4 21280 220.0 400.0 400.0 320.0 600.0 —

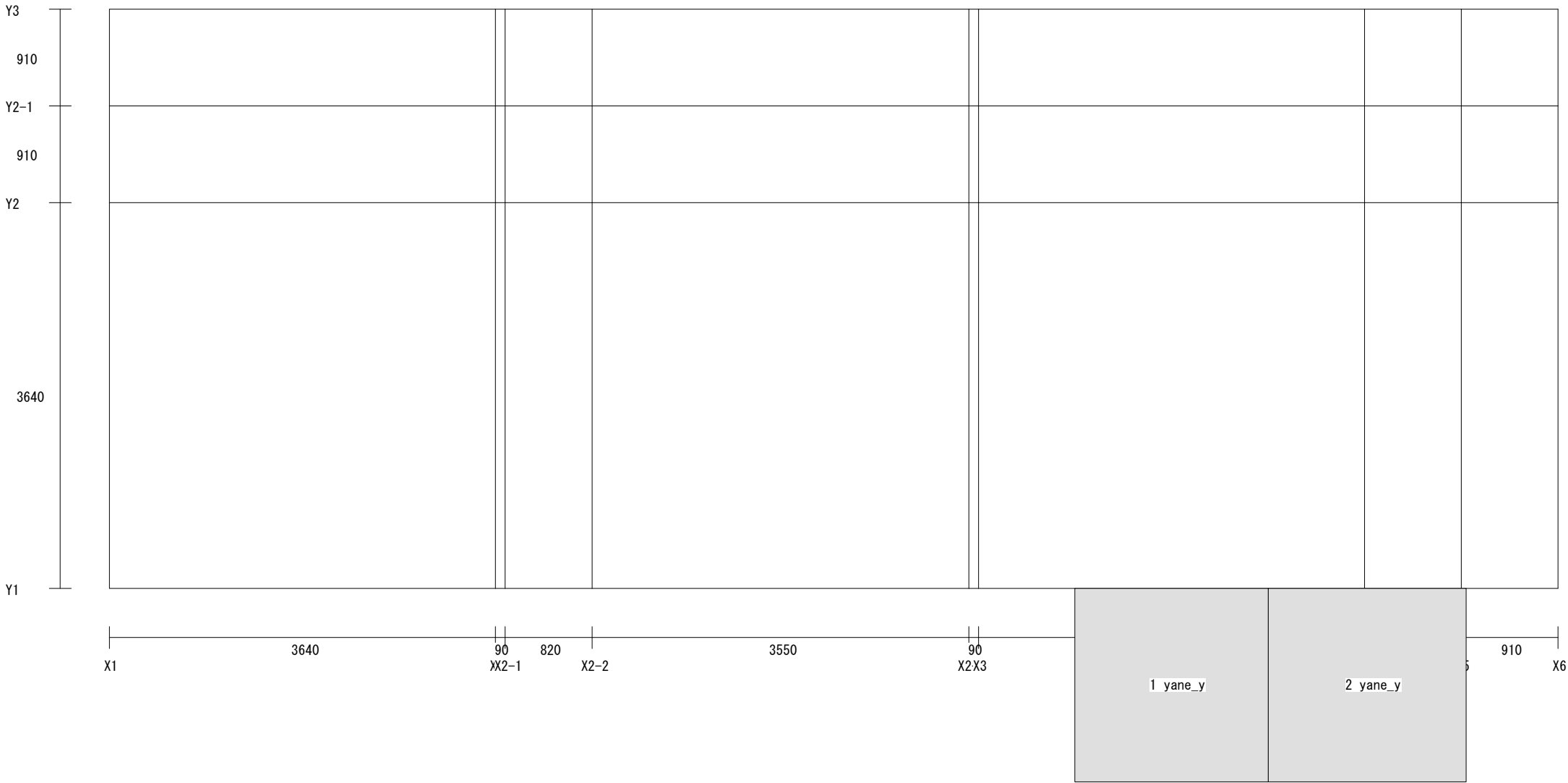
● たて枠の設計 応力割増し係数によるルート2で設計

名称	階	通り	位 置	材 質 法 寸 法 面外くぎ		A f c (一般) (壁端) q	Z f b 軸力 軸力 L W	I f m 本数 本数 W	i F sys N (N/本) N (N/本) M	l x F sizeC σ c σ c Q	λ F sizeB 判定1(比) 判定1(比) σ c w	η 寸法調整 判定2(比) 判定2(比) τ	f k N a 許容圧縮 — 判定3(比)	F c N m 許めり込 — 判定4(比)
X07-02A4	3F	X4	Y2 - Y3	S-P-F_2		53.2	124.13	868.93	4.04	2.34	57.80	0.722	8.04	17.4
						1113.6	1209.6	400.0	1.00	0.96	0.84	1.00	42773	21280
				1-206@455	長期	(一般)	4497	5.00	899	16.9	OK (0.04)	OK (0.08)	442.2	220.0
						(左端)	899	1.50	600	11.3	OK (0.03)	OK (0.05)		
				端部本数		(右端)	899	1.50	600	11.3	OK (0.03)	OK (0.05)		
				1 <--> 1	長期+地震	(左端)	40110	1.50	26740	502.6	OK (0.63)	NG (1.26)	804.0	400.0
					長期+風圧	(左端)	66005	1.50	44003	827.1	NG (1.03)	NG (2.07)	804.0	400.0
					短期雪	(一般)	5119	5.00	1024	19.2	OK (0.03)	OK (0.06)	643.2	320.0
						(左端)	1024	1.50	683	12.8	OK (0.02)	OK (0.04)		
				CN90S - 1	保有耐力時	(左端)	60982	1.50	40655	764.2	OK (0.63)	NG (1.27)	1206.0	600.0
					面外風圧	713.8	0.46	325	222	379	136	10.70	OK (0.17)	OK (0.09)
X08-01A4	3F	X5	Y1 - Y2	S-P-F_2		53.2	124.13	868.93	4.04	2.34	57.80	0.722	8.04	17.4
						1113.6	1209.6	400.0	1.00	0.96	0.84	1.00	42773	21280
				1-206@455	長期	(一般)	4147	4.90	846	15.9	OK (0.04)	OK (0.07)	442.2	220.0
						(左端)	846	1.50	564	10.6	OK (0.02)	OK (0.05)		
				端部本数		(右端)	2455	3.50	701	13.2	OK (0.03)	OK (0.06)		
				1 <--> 3	長期+地震	(左端)	20855	1.50	13904	261.3	OK (0.33)	OK (0.65)	804.0	400.0
					長期+風圧	(左端)	34403	1.50	22935	431.1	OK (0.54)	NG (1.08)	804.0	400.0
					短期雪	(一般)	4854	4.90	990	18.6	OK (0.03)	OK (0.06)	643.2	320.0
						(右端)	2873	3.50	821	15.4	OK (0.02)	OK (0.05)		
				CN90S - 1	保有耐力時	(左端)	60928	1.50	40619	763.5	OK (0.63)	NG (1.27)	1206.0	600.0
					面外風圧	713.8	0.46	325	222	379	135	10.70	OK (0.17)	OK (0.09)
X08-01C4	3F	X5	Y1 - Y2	S-P-F_2		53.2	124.13	868.93	4.04	2.34	57.80	0.722	8.04	17.4
						1113.6	1209.6	400.0	1.00	0.96	0.84	1.00	42773	21280
				1-206@455	長期	(一般)	4382	5.10	859	16.2	OK (0.04)	OK (0.07)	442.2	220.0
						(左端)	2493	3.50	712	13.4	OK (0.03)	OK (0.06)		
				端部本数		(右端)	859	1.50	573	10.8	OK (0.02)	OK (0.05)		
				3 <--> 1	長期+地震	(右端)	20869	1.50	13913	261.5	OK (0.33)	OK (0.65)	804.0	400.0
					長期+風圧	(右端)	34417	1.50	22944	431.3	OK (0.54)	NG (1.08)	804.0	400.0
					短期雪	(一般)	5126	5.10	1005	18.9	OK (0.03)	OK (0.06)	643.2	320.0
						(左端)	2916	3.50	833	15.7	OK (0.02)	OK (0.05)		
				CN90S - 1	保有耐力時	(右端)	60942	1.50	40628	763.7	OK (0.63)	NG (1.27)	1206.0	600.0
					面外風圧	713.8	0.46	325	222	379	135	10.70	OK (0.17)	OK (0.09)

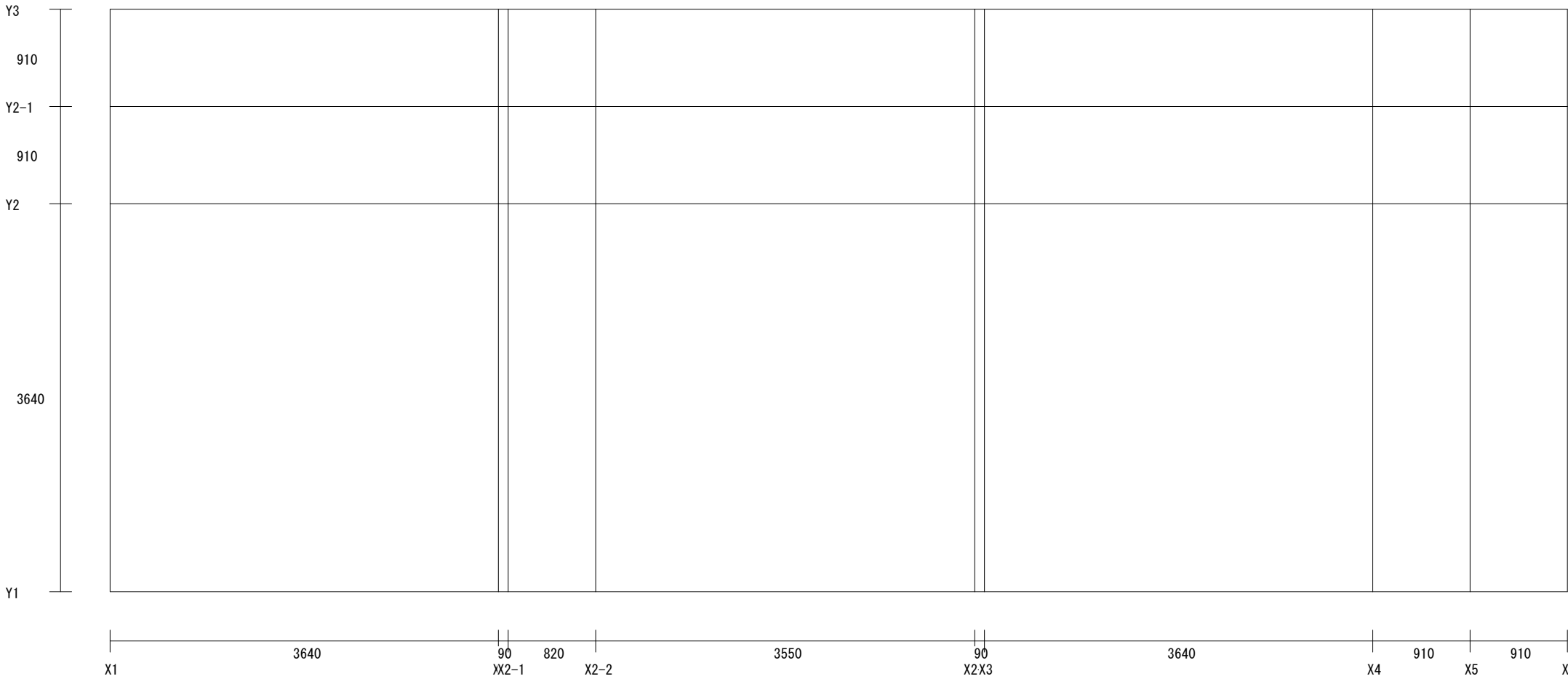
[1F]



[2F]



[3F]



● 4-(3) 床パネルの検定（長期）

No.	1	2	3	4	5	6	7	8	9
階 床パネル開始位置 終了位置 検討方向 ラミナ構成 床パネル厚(mm) 負担幅 (mm) スパン (mm) 検定用重量(N/m2) 等分布荷重(N/mm) Zo (mm3) Ao (mm2) β lo (mm4) 面外E (N/mm2) Lf b (N/mm2) Lf s (N/mm2)	1F 片持床 9100,-1820 10920, 0 Y Mx60-5-7 210 1820 1820 1179 2.15 13377000 382200 1.344 1404585000 5536 4.45 0.33	1F 片持床 10920,-1820 12785, 0 Y Mx60-5-7 210 1865 1820 1179 2.20 13707750 391650 1.344 1439313750 5536 4.45 0.33	FS 床 0, 0 3640, 3640 Y Mx60-5-7 210 3685 3685 2970 10.94 27084750 773850 1.344 -1451068546 5536 4.45 0.33	FS 床 3640, 0 8190, 3640 Y Mx60-5-7 210 4550 3685 2970 13.51 33442500 955500 1.344 -783504796 5536 4.45 0.33	FS 床 8190, 0 11830, 3640 Y Mx60-5-7 210 3640 3685 2970 10.81 26754000 764400 1.344 -1485797296 5536 4.45 0.33	FS 床 11830, 0 12740, 3640 Y Mx60-5-7 210 955 3730 2970 2.84 7019250 200550 1.344 737021250 5536 4.45 0.33	FS 床 0, 3640 3640, 5460 X Mx60-5-7 210 1865 3685 2970 5.54 13707750 391650 1.344 1439313750 5536 4.45 0.33	FS 床 3640, 3640 8190, 5460 X Mx60-5-7 210 1865 4550 2970 5.54 13707750 391650 1.344 1439313750 5536 4.45 0.33	FS 床 8190, 3640 11830, 5460 X Mx60-5-7 210 1865 3685 2970 5.54 13707750 391650 1.344 1439313750 5536 4.45 0.33
荷重条件	長期時	長期時	長期時	長期時	長期時	長期時	長期時	長期時	長期時
M (N・mm) L σ b (N/mm2) 検定比	3553840 0.27 0.06 (OK)	3641710 0.27 0.06 (OK)	18577143 0.69 0.15 (OK)	22937857 0.69 0.15 (OK)	18350285 0.69 0.15 (OK)	4932731 0.70 0.16 (OK)	9402000 0.69 0.15 (OK)	14334022 1.05 0.23 (OK)	9402000 0.69 0.15 (OK)
Q (N) L τ (N/mm2) 検定比	3905 0.01 0.04 (OK)	4001 0.01 0.04 (OK)	20165 0.03 0.11 (OK)	24898 0.03 0.11 (OK)	19918 0.03 0.11 (OK)	5289 0.03 0.11 (OK)	10205 0.03 0.11 (OK)	12601 0.03 0.13 (OK)	10205 0.03 0.11 (OK)
たわみ (mm) 変形増大率 L/250 (mm) 検定比	0.38 2.0 7.28 0.10 (OK)	0.38 2.0 7.28 0.10 (OK)	1.67 2.0 14.74 0.23 (OK)	1.67 2.0 14.74 0.23 (OK)	1.67 2.0 14.74 0.23 (OK)	1.75 2.0 14.92 0.23 (OK)	1.67 2.0 14.74 0.23 (OK)	3.88 2.0 18.20 0.43 (OK)	1.67 2.0 14.74 0.23 (OK)

● 4-(4) 水平構面検定用値の算定（地震力）

許容せん断耐力：各階構面の許容せん断耐力[kN]、許容せん断耐力の比率
V：上下階の通りの負担せん断力[kN]
wi通り：通りの重量[kN]
区間面積：水平構面の面積[m2]、水平構面の面積比
wi区間：区間重量[kN]
荷重：区間に作用する水平力[kN]
距離：区間に作用する水平力が作用する位置の距離[m]
M：ねじれモーメント[kN・m]
W：水平構面の負担水平力[kN]
L：水平構面の幅[m]
Q：水平構面の負担せん断力[kN] Q(i, i+1)=Q(i, i-1)+V下i-V上i-Pi Q(i+1, i)=Q(i, i+1)-P(i, i+1)・L(i, i+1)
L, L1, L2：モーメント算定用距離[m]
モーメント：水平構面の負担モーメント[kN・m]

方向	階	通り	V			P		P					P + V		M [kN・m]	せん断力 左:Q(i, i+1) 右:Q(i+1, i) [kN]	区間			モーメント				引張力 [kN]		
			許容せん断耐力 [kN]	比率	V [kN]	wi通り [kN]	P [kN]	区間面積 [m2]	比率	wi区間 [kN]	L [m]	荷重 [kN]	距離 [m]	荷重 [kN]			距離 [m]	L [m]	L1 [m]	L2 [m]	補正前	補正前Σ [kN・m]	補正用		補正後	
X	3F	X1	48.7	0.5	57.5	8.9	2.39	20.5	0.3	28.6	3.6	7.7	10.920	-55.1	12.7	-617.8	55.1	47.4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
		X2	10.2	0.1	12.1	2.6	0.70	25.3	0.4	35.4	4.6	9.5	6.825	-11.4	9.1	-39.0	58.8	49.3	3.6	3.6	0.0	186.5	186.5	199.6	-13.1	-2.4
		X3	10.2	0.1	12.1	1.9	0.51	20.3	0.3	28.4	3.6	7.6	2.730	-11.6	4.6	-32.0	60.9	53.3	4.6	28.2	-23.7	245.9	432.4	449.2	-16.7	-3.1
		X4	10.2	0.1	12.1	1.9	0.51	3.5	0.1	4.9	0.9	1.3	0.455	-11.6	0.9	-9.9	64.9	63.6	3.6	29.1	-25.5	207.8	640.3	648.8	-8.5	-2.3
		X5	28.7	0.3	33.9	5.5	1.47	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	-32.4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.9	0.9	0.0	58.4	698.7	698.7	0.0

● 4-(4) 水平構面検定用値の算定(地震力)

許容せん断耐力：各階構面の許容せん断耐力[kN]、許容せん断耐力の比率
V：上下階の通りの負担せん断力[kN]
wi通り：通りの重量[kN]
区間面積：水平構面の面積[m2]、水平構面の面積比
wi区間：区間重量[kN]
荷重：区間に作用する水平力[kN]
距離：区間に作用する水平力が作用する位置の距離[m]
M：ねじれモーメント[kN・m]
W：水平構面の負担水平力[kN]
L：水平構面の幅[m]
Q：水平構面の負担せん断力[kN] Q(i, i+1)=Q(i, i-1)+V下i-V上i-Pi Q(i+1, i)=Q(i, i+1)-P(i, i+1)・L(i, i+1)
L, L1, L2：モーメント算定用距離[m]
モーメント：水平構面の負担モーメント[kN・m]

方向	階	通り	V		P		P						P + V		M [kN・m]	せん断力 左:Q(i, i+1) 右:Q(i+1, i) [kN]		区間			モーメント				引張力 [kN]
			許容せん断耐力 [kN]	比率	V [kN]	wi通り [kN]	P [kN]	区間面積 [m2]	比率	wi区間 [kN]	L [m]	荷重 [kN]	距離 [m]	荷重 [kN]	距離 [m]			L [m]	L1 [m]	L2 [m]	補正前	補正前Σ	補正用	補正後	
	2F	計	108.1	1.0	127.6	20.8	5.57	69.5	1.0	97.4	12.7	26.1			-698.7										
		X1	64.2	0.4	76.1	15.9	3.45	23.6	0.3	43.1	3.6	9.3	10.920	-15.2	12.7	-91.9	15.2	5.9	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		X2	13.6	0.1	16.2	3.0	0.65	29.0	0.3	52.9	4.6	11.4	6.825	-3.4	9.1	46.8	9.3	-2.1	3.6	3.6	0.0	38.4	38.4	9.6	28.8
		X3	13.6	0.1	16.2	3.0	0.65	26.7	0.3	48.6	3.6	10.5	2.730	-3.4	4.6	13.1	1.3	-9.2	4.6	3.7	0.8	16.4	54.7	21.5	33.3
		X4	13.6	0.1	16.2	3.9	0.84	8.6	0.1	15.7	0.9	3.4	0.455	-3.3	0.9	-1.4	-6.0	-9.3	3.6	0.5	3.2	-14.4	40.4	31.0	9.3
		X5	38.2	0.3	45.3	9.8	2.12	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	-9.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.9	0.9	0.0	-7.0	33.4	33.4	0.0
		計	143.3	1.0	170.0	35.7	7.72	87.9	1.0	160.3	12.7	34.7			-33.4										
Y	3F	Y1	61.1	0.5	66.2	16.8	4.50	69.5	1.0	84.9	5.5	22.7	2.730	-61.7	5.5	-274.7	61.7	38.9	0.0	0.0	0.0	87.1	0.0	0.0	87.1
		Y3	56.7	0.5	61.4	16.5	4.41	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	-57.0	0.0	0.0	0.0	0.0	5.5	5.5	0.0	274.7	274.7	274.7	0.0
	2F	Y1	81.3	0.5	87.7	31.6	6.85	67.9	1.0	133.4	5.5	28.9	2.730	-14.6	5.5	-1.0	14.6	-14.2	0.0	0.0	0.0	116.1	0.0	0.0	116.1
		Y3	76.4	0.5	82.4	31.0	6.70	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	-14.2	0.0	0.0	0.0	0.0	5.5	5.5	0.0	1.0	1.0	1.0	0.0

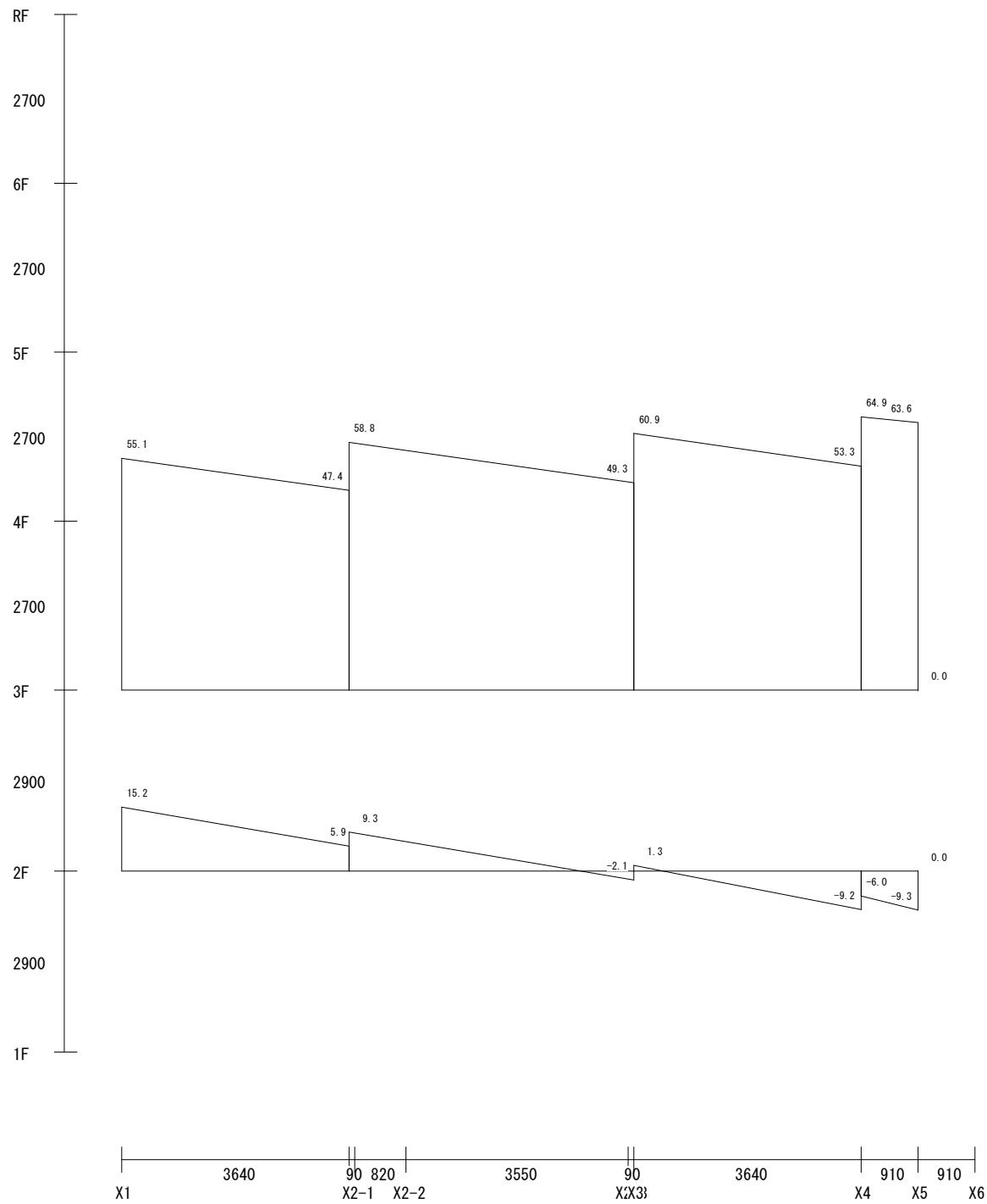
sQmax：作用せん断力[kN]
A：パネル断面積[mm2]
τ：短期せん断応力度[N/mm2]
Fs：設計用面内せん断強度[N/mm2]
sfs：短期許容せん断強度[N/mm2]
sQa：短期許容せん断耐力[kN]

方向	階	通り	sQmax	C L Tパネル面内せん断					接合部せん断						接合部引張り（平型引張金物）			
									L型せん断金物			合板せん断スプライン						
				A	τ	Fs	sFs	検定比	sQa	必要数	検 定	sQa	必要ビス本数	検 定	sPmax	sPa	必要数	検 定
X	3F	X1	55.1	1146600	0.05	1.65	1.10	0.04	108.0	2	OK	57.2	2.2kN × 26	OK	0.0	52.0	1	OK
		X2	58.8	1146600	0.05	1.65	1.10	0.05	108.0	2	OK	59.4	2.2kN × 27	OK	2.4	52.0	1	OK
		X3	60.9	1146600	0.05	1.65	1.10	0.05	108.0	2	OK	61.6	2.2kN × 28	OK	3.1	52.0	1	OK
		X4	64.9	1146600	0.06	1.65	1.10	0.05	108.0	2	OK	66.0	2.2kN × 30	OK	2.3	52.0	1	OK
		X5	0.0	764400	0.00	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	2.2	2.2kN × 1	OK	0.0	52.0	1	OK
	2F	X1	15.2	1146600	0.01	1.65	1.10	0.01	54.0	1	OK	15.4	2.2kN × 7	OK	0.0	52.0	1	OK
		X2	9.3	1146600	0.01	1.65	1.10	0.01	54.0	1	OK	11.0	2.2kN × 5	OK	6.3	52.0	1	OK
		X3	9.2	1146600	0.01	1.65	1.10	0.01	54.0	1	OK	11.0	2.2kN × 5	OK	6.1	52.0	1	OK
		X4	9.3	1146600	0.01	1.65	1.10	0.01	54.0	1	OK	11.0	2.2kN × 5	OK	2.6	52.0	1	OK
		X5	0.0	764400	0.00	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	2.2	2.2kN × 1	OK	0.0	52.0	1	OK
Y	3F	Y1	61.7	2675400	0.02	1.65	1.10	0.02	108.0	2	OK	63.8	2.2kN × 29	OK	6.8	52.0	1	OK

sQmax : 作用せん断力[kN]
A : パネル断面積[mm2]
τ : 短期せん断応力度[N/mm2]
Fs : 設計用面内せん断強度[N/mm2]
sfs : 短期許容せん断強度[N/mm2]
sQa : 短期許容せん断耐力[kN]

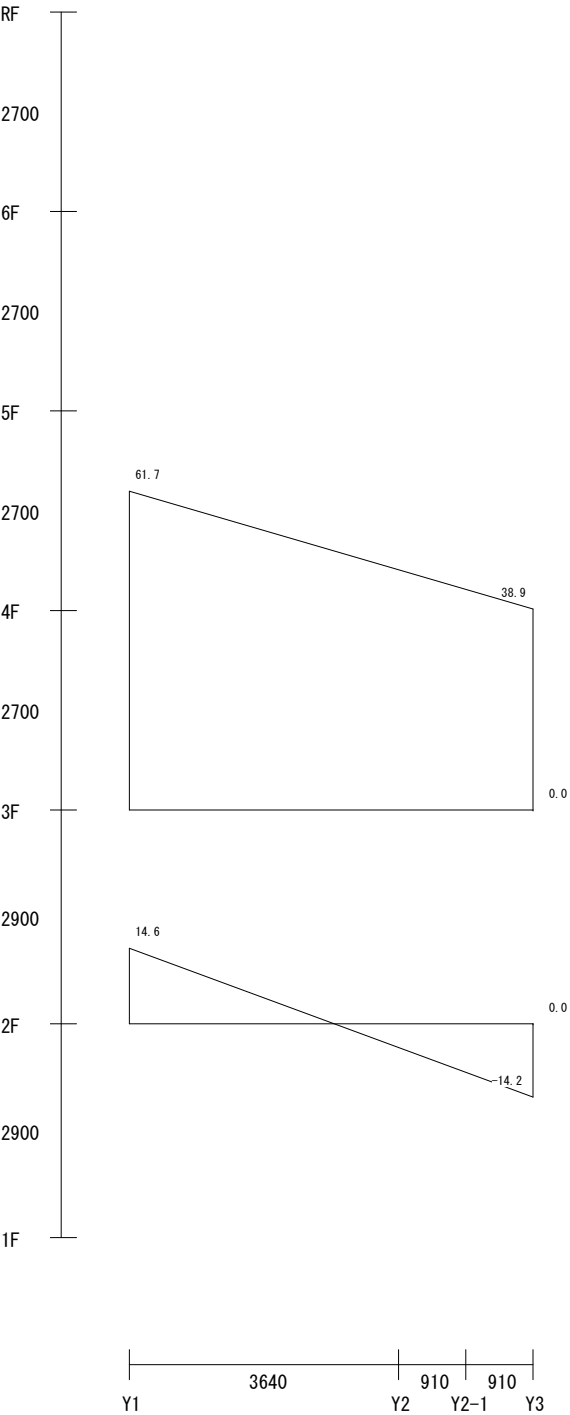
方向	階	通り	sQmax	C L Tパネル面内せん断					接合部せん断						接合部引張り（平型引張金物）			
									L型せん断金物			合板せん断スプライン						
				A	τ	Fs	sFs	検定比	sQa	必要数	検 定	sQa	必要ビス本数	検 定	sPmax	sPa	必要数	検 定
		Y3	0.0	2484300	0.00	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	2.2	2.2kN × 1	OK	0.0	52.0	1	OK
	2F	Y1	14.6	2675400	0.01	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	15.4	2.2kN × 7	OK	9.1	52.0	1	OK
		Y3	0.0	1528800	0.00	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	2.2	2.2kN × 1	OK	0.0	52.0	1	OK

[X方向] 単位：kN

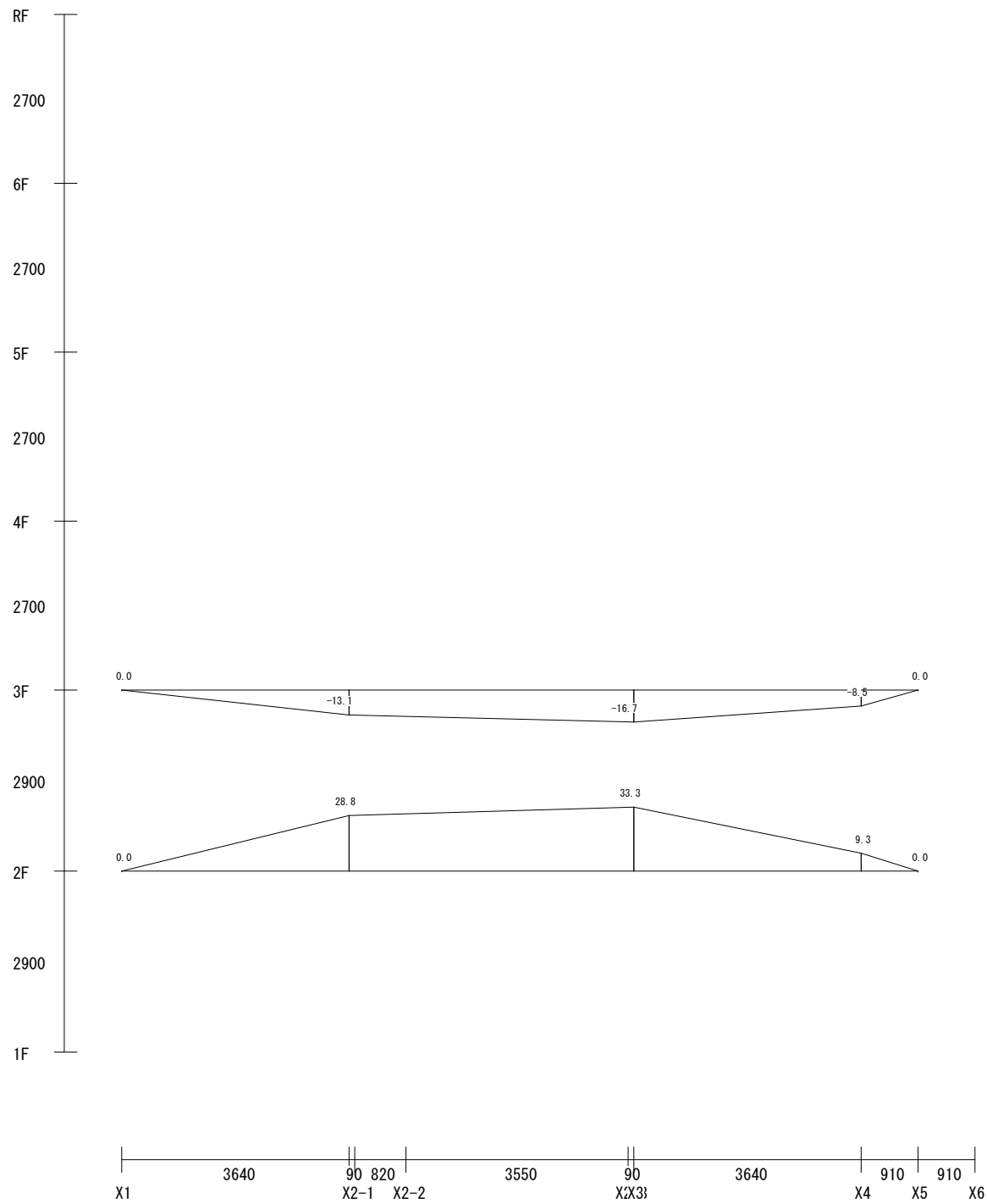


[Y方向]

単位 : kN

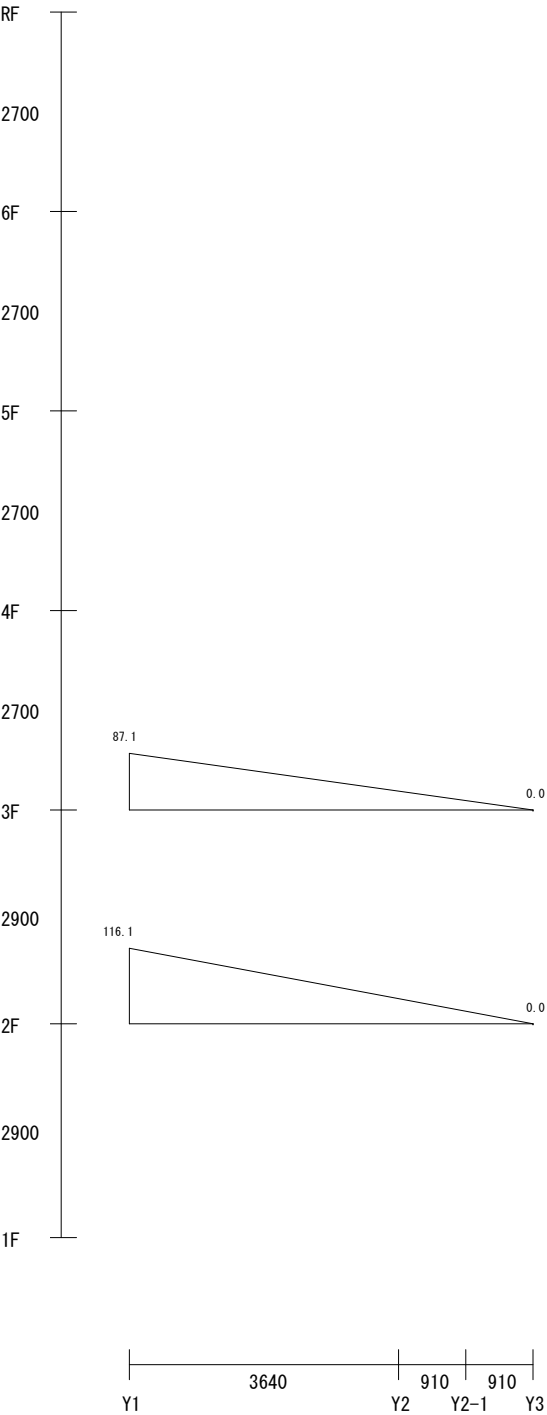


[X方向] 単位：kN



[Y方向]

単位 : kN



モーメント：水平構面の負担モーメント $[\text{kN} \cdot \text{m}]$

方向	階	通り	V		P		P				P + V		M [kN・m]	せん断力 左:Q(i, i+1) 右:Q(i+1, i) [kN]	区間			モーメント				引張力 [kN]				
			許容せん断耐力 [kN]	比率	V [kN]	wi通り [kN]	P [kN]	区間面積 [m2]	比率	wi区間 [kN]	L [m]	荷重 [kN]			距離 [m]	荷重 [kN]	距離 [m]	L [m]	L1 [m]	L2 [m]	補正前		補正前Σ [kN・m]	補正用	補正後	
X	3F	X1	48.7	0.5	40.3	8.9	1.48	20.5	0.3	28.6	3.6	4.8	10.920	-38.8	12.7	-442.2	38.8	34.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		X2	10.2	0.1	8.5	2.6	0.44	25.3	0.4	35.4	4.6	5.9	6.825	-8.0	9.1	-33.0	42.1	36.2	3.6	3.6	0.0	132.5	132.5	144.7	-12.2	-2.2
		X3	10.2	0.1	8.5	1.9	0.31	20.3	0.3	28.4	3.6	4.7	2.730	-8.2	4.6	-24.3	44.4	39.6	4.6	32.6	-28.0	178.0	310.6	325.6	-15.1	-2.8
		X4	10.2	0.1	8.5	1.9	0.31	3.5	0.1	4.9	0.9	0.8	0.455	-8.2	0.9	-7.1	47.8	47.0	3.6	34.2	-30.5	152.8	463.4	470.4	-6.9	-1.9
		X5	28.7	0.3	23.7	5.5	0.91	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	-22.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.9	0.9	0.0	43.1	506.5	506.5	0.0	0.0
		計	108.1	1.0	89.4	20.8	3.46	69.5	1.0	97.4	12.7	16.2				-506.5										
	2F	X1	64.2	0.4	49.1	15.9	1.65	23.6	0.3	43.1	3.6	4.5	10.920	-7.2	12.7	-43.1	7.2	2.7	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		X2	13.6	0.1	10.5	3.0	0.31	29.0	0.3	52.9	4.6	5.5	6.825	-1.7	9.1	22.3	4.4	-1.1	3.6	3.6	0.0	18.1	18.1	4.4	13.8	3.0
		X3	13.6	0.1	10.5	3.0	0.31	26.7	0.3	48.6	3.6	5.0	2.730	-1.7	4.6	6.2	0.6	-4.5	4.6	3.7	0.9	7.6	25.7	9.8	15.9	2.9
		X4	13.6	0.1	10.5	3.9	0.40	8.6	0.1	15.7	0.9	1.6	0.455	-1.6	0.9	-0.7	-2.9	-4.5	3.6	0.4	3.2	-7.1	18.7	14.2	4.5	1.2
		X5	38.2	0.3	29.3	9.8	1.02	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	-4.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.9	0.9	0.0	-3.4	15.3	15.3	0.0	0.0
		計	143.3	1.0	109.8	35.7	3.70	87.9	1.0	160.3	12.7	16.6				-15.3										
Y	3F	Y1	61.1	0.5	108.2	16.8	6.52	69.5	1.0	84.9	5.5	32.9	2.730	-101.7	5.5	-465.5	101.7	68.8	0.0	0.0	0.0	142.4	0.0	0.0	142.4	11.2
		Y3	56.7	0.5	100.5	16.5	6.39	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	-94.1	0.0	0.0	0.0	0.0	5.5	5.5	0.0	465.5	465.5	465.5	0.0	0.0
	2F	Y1	81.3	0.5	132.1	31.6	7.66	67.9	1.0	133.4	5.5	32.3	2.730	-16.2	5.5	-0.1	16.2	-16.1	0.0	0.0	0.0	174.8	0.0	0.0	174.8	13.7
		Y3	76.4	0.5	124.1	31.0	7.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	-16.1	0.0	0.0	0.0	0.0	5.5	5.5	0.0	0.1	0.1	0.1	0.0	0.0

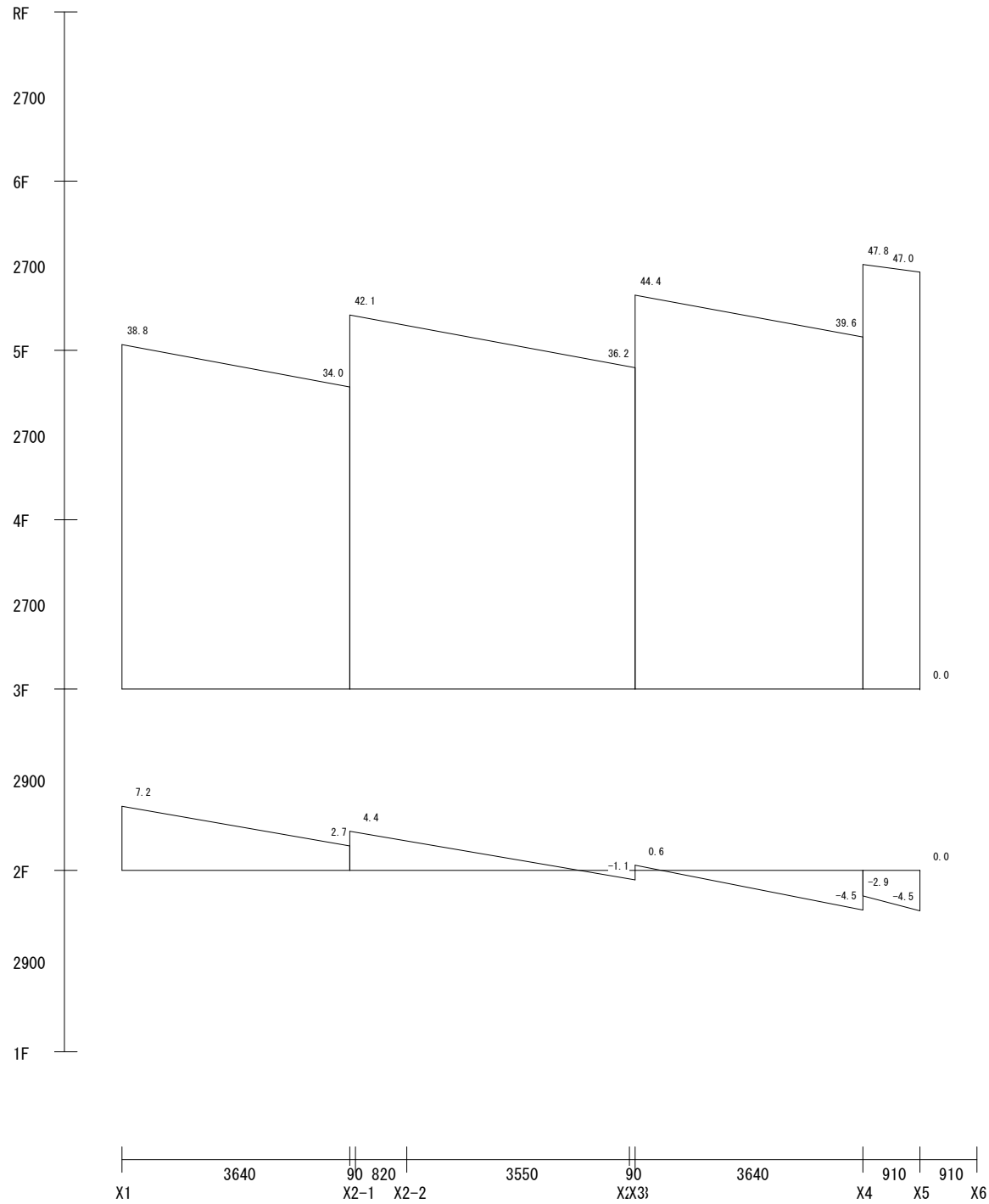
1997, 1998, 1999, 2000, 2001, 2002, 2003, 2004, 2005, 2006, 2007, 2008, 2009, 2010, 2011, 2012, 2013, 2014, 2015, 2016, 2017, 2018, 2019, 2020, 2021, 2022, 2023, 2024, 2025, 2026, 2027, 2028, 2029, 2030, 2031, 2032, 2033, 2034, 2035, 2036, 2037, 2038, 2039, 2040, 2041, 2042, 2043, 2044, 2045, 2046, 2047, 2048, 2049, 2050, 2051, 2052, 2053, 2054, 2055, 2056, 2057, 2058, 2059, 2060, 2061, 2062, 2063, 2064, 2065, 2066, 2067, 2068, 2069, 2070, 2071, 2072, 2073, 2074, 2075, 2076, 2077, 2078, 2079, 2080, 2081, 2082, 2083, 2084, 2085, 2086, 2087, 2088, 2089, 2090, 2091, 2092, 2093, 2094, 2095, 2096, 2097, 2098, 2099, 2100, 2101, 2102, 2103, 2104, 2105, 2106, 2107, 2108, 2109, 2110, 2111, 2112, 2113, 2114, 2115, 2116, 2117, 2118, 2119, 2120, 2121, 2122, 2123, 2124, 2125, 2126, 2127, 2128, 2129, 2130, 2131, 2132, 2133, 2134, 2135, 2136, 2137, 2138, 2139, 2140, 2141, 2142, 2143, 2144, 2145, 2146, 2147, 2148, 2149, 2150, 2151, 2152, 2153, 2154, 2155, 2156, 2157, 2158, 2159, 2160, 2161, 2162, 2163, 2164, 2165, 2166, 2167, 2168, 2169, 2170, 2171, 2172, 2173, 2174, 2175, 2176, 2177, 2178, 2179, 2180, 2181, 2182, 2183, 2184, 2185, 2186, 2187, 2188, 2189, 2190, 2191, 2192, 2193, 2194, 2195, 2196, 2197, 2198, 2199, 2200, 2201, 2202, 2203, 2204, 2205, 2206, 2207, 2208, 2209, 2210, 2211, 2212, 2213, 2214, 2215, 2216, 2217, 2218, 2219, 2220, 2221, 2222, 2223, 2224, 2225, 2226, 2227, 2228, 2229, 2230, 2231, 2232, 2233, 2234, 2235, 2236, 2237, 2238, 2239, 2240, 2241, 2242, 2243, 2244, 2245, 2246, 2247, 2248, 2249, 2250, 2251, 2252, 2253, 2254, 2255, 2256, 2257, 2258, 2259, 2260, 2261, 2262, 2263, 2264, 2265, 2266, 2267, 2268, 2269, 2270, 2271, 2272, 2273, 2274, 2275, 2276, 2277, 2278, 2279, 2280, 2281, 2282, 2283, 2284, 2285, 2286, 2287, 2288, 2289, 2290, 2291, 2292, 2293, 2294, 2295, 2296, 2297, 2298, 2299, 2300, 2301, 2302, 2303, 2304, 2305, 2306, 2307, 2308, 2309, 2310, 2311, 2312, 2313, 2314, 2315, 2316, 2317, 2318, 2319, 2320, 2321, 2322, 2323, 2324, 2325, 2326, 2327, 2328, 2329, 2330, 2331, 2332, 2333, 2334, 2335, 2336, 2337, 2338, 2339, 2340, 2341, 2342, 2343, 2344, 2345, 2346, 2347, 2348, 2349, 2350, 2351, 2352, 2353, 2354, 2355, 2356, 2357, 2358, 2359, 2360, 2361, 2362, 2363, 2364, 2365, 2366, 2367, 2368, 2369, 2370, 2371, 2372, 2373, 2374, 2375, 2376, 2377, 2378, 2379, 2380, 2381, 2382, 2383, 2384, 2385, 2386, 2387, 2388, 2389, 2390, 2391, 2392, 2393, 2394, 2395, 2396, 2397, 2398, 2399, 2400, 2401, 2402, 2403, 2404, 2405, 2406, 2407, 2408, 2409, 2410, 2411, 2412, 2413, 2414, 2415, 2416, 2417, 2418, 2419, 2420, 2421, 2422, 2423, 2424, 2425, 2426, 2427, 2428, 2429, 2430, 2431, 2432, 2433, 2434, 2435, 2436, 2437, 2438, 2439, 2440, 2441, 2442, 2443, 2444, 2445, 2446, 2447, 2448, 2449, 2450, 2451, 2452, 2453, 2454, 2455, 2456, 2457, 2458, 2459, 2460, 2461, 2462, 2463, 2464, 2465, 2466, 2467, 2468, 2469, 2470, 2471, 2472, 2473, 2474, 2475, 2476, 2477, 2478, 2479, 2480, 2481, 2482, 2483, 2484, 2485, 2486, 2487, 2488, 2489, 2490, 2491, 2492, 2493, 2494, 2495, 2496, 2497, 2498, 2499, 2500, 2501, 2502, 2503, 2504, 2505, 2506, 2507, 2508, 2509, 2510, 2511, 2512, 2513, 2514, 2515, 2516, 2517, 2518, 2519, 2520, 2521, 2522, 2523, 2524, 2525, 2526, 2527, 2528, 2529, 2530, 2531, 2532, 2533, 2534, 2535, 2536, 2537, 2538, 2539, 2540, 2541, 2542, 2543, 2544, 2545, 2546, 2547, 2548, 2549, 2550, 2551, 2552, 2553, 2554, 2555, 2556, 2557, 2558, 2559, 2560, 2561, 2562, 2563, 2564, 2565, 2566, 2567, 2568, 2569, 2570, 2571, 2572, 2573, 2574, 2575, 2576, 2577, 2578, 2579, 2580, 2581, 2582, 2583, 2584, 2585, 2586, 2587, 2588, 2589, 2590, 2591, 2592, 2593, 2594, 2595, 2596, 2597, 2598, 2599, 2600, 2601, 2602, 2603, 2604, 2605, 2606, 2607, 2608, 2609, 2610, 2611, 2612, 2613, 2614, 2615, 2616, 2617, 2618, 2619, 2620, 2621, 2622, 2623, 2624, 2625, 2626, 2627, 2628, 2629, 2630, 2631, 2632, 2633, 2634, 2635, 2636, 2637, 2638, 2639, 2640, 2641, 2642, 2643, 2644, 2645, 2646, 2647, 2648, 2649, 2650, 2651, 2652, 2653, 2654, 2655, 2656, 2657, 2658, 2659, 2660, 2661, 2662, 2663, 2664, 2665, 2666, 2667, 2668, 2669, 2670, 2671, 2672, 2673, 2674, 2675, 2676, 2677, 2678, 26

[illegible]

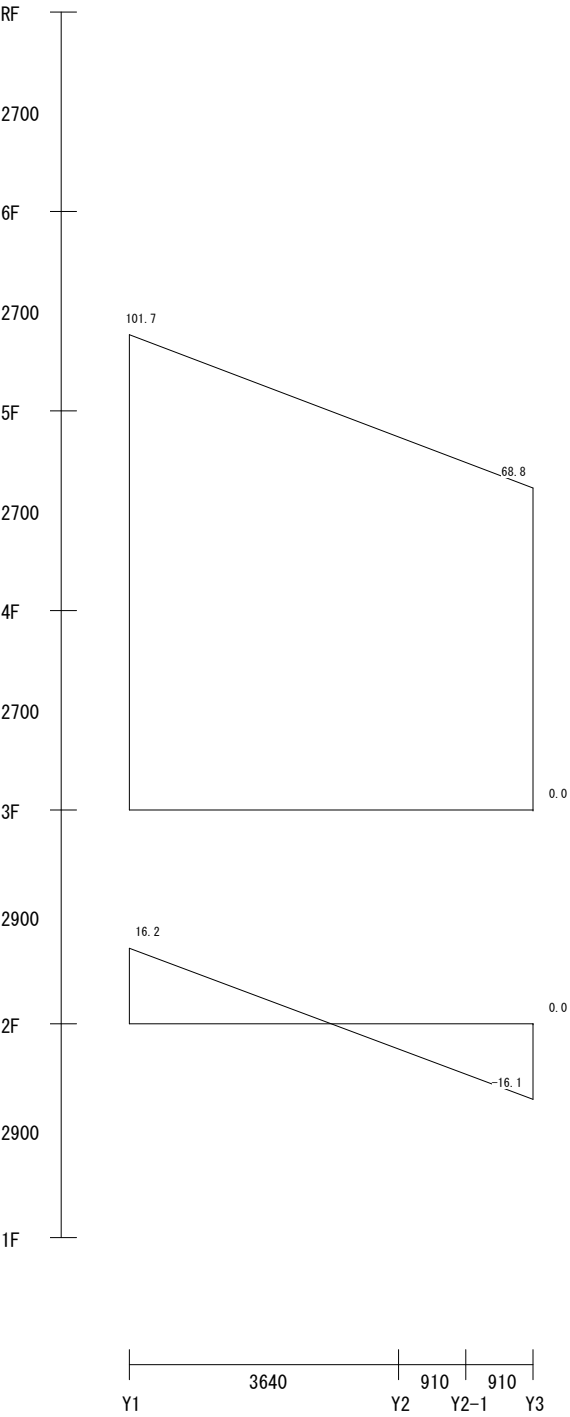
sQmax : 作用せん断力[kN]
A : パネル断面積[mm2]
τ : 短期せん断応力度[N/mm2]
Fs : 設計用面内せん断強度[N/mm2]
sfs : 短期許容せん断強度[N/mm2]
sQa : 短期許容せん断耐力[kN]

方向	階	通り	sQmax	C L Tパネル面内せん断					接合部せん断						接合部引張り（平型引張金物）			
									L型せん断金物			合板せん断スプライン						
				A	τ	Fs	sFs	検定比	sQa	必要数	検 定	sQa	必要ビス本数	検 定	sPmax	sPa	必要数	検 定
Y		X3	4.5	1146600	0.00	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	6.6	2.2kN × 3	OK	2.9	52.0	1	OK
		X4	4.5	1146600	0.00	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	6.6	2.2kN × 3	OK	1.2	52.0	1	OK
		X5	0.0	764400	0.00	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	2.2	2.2kN × 1	OK	0.0	52.0	1	OK
	3F	Y1	101.7	2675400	0.04	1.65	1.10	0.03	108.0	2	OK	103.4	2.2kN × 47	OK	11.2	52.0	1	OK
		Y3	0.0	2484300	0.00	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	2.2	2.2kN × 1	OK	0.0	52.0	1	OK
	2F	Y1	16.2	2675400	0.01	1.65	1.10	0.01	54.0	1	OK	17.6	2.2kN × 8	OK	13.7	52.0	1	OK
		Y3	0.0	1528800	0.00	1.65	1.10	0.00	54.0	1	OK	2.2	2.2kN × 1	OK	0.0	52.0	1	OK

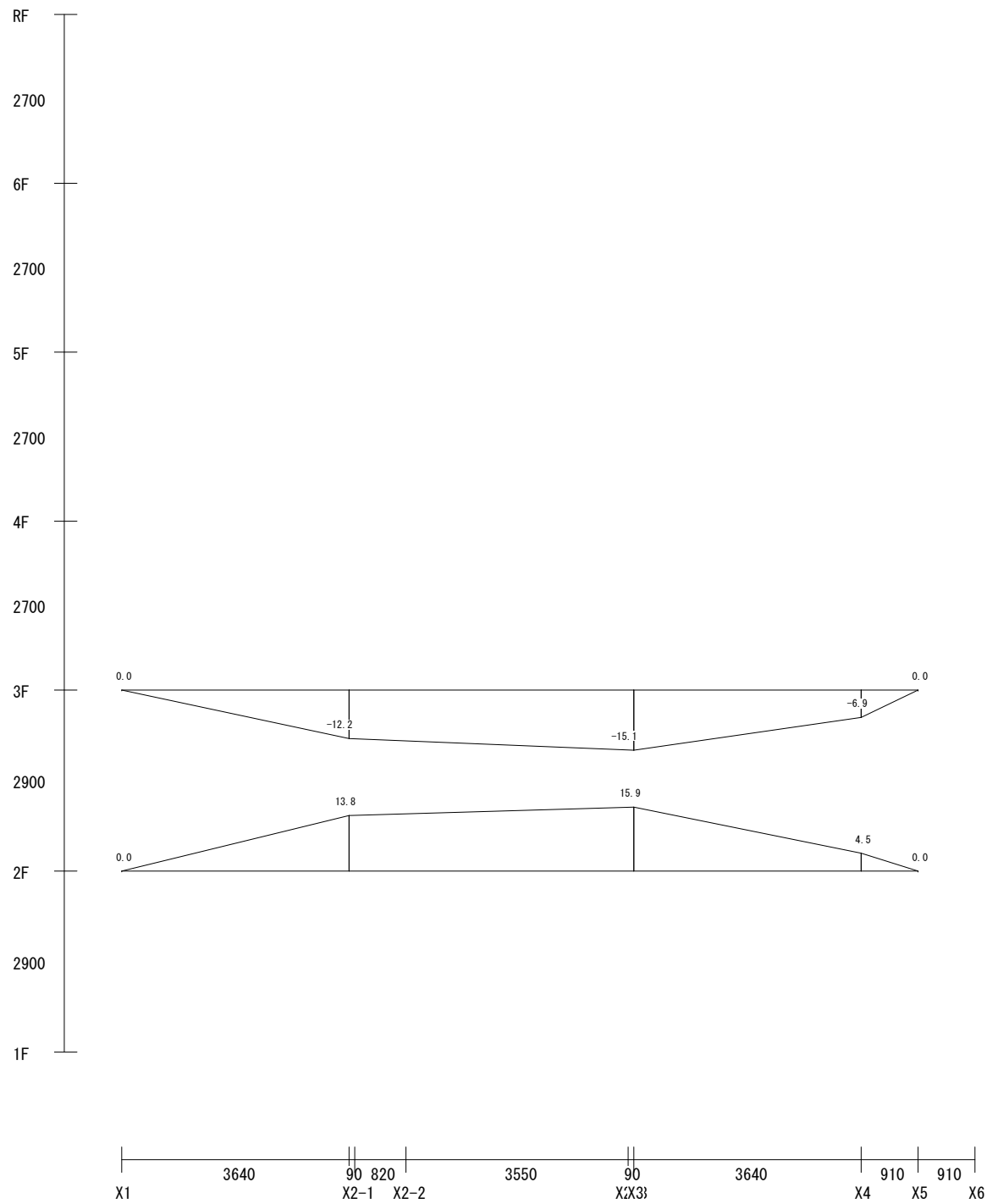
[Y1]



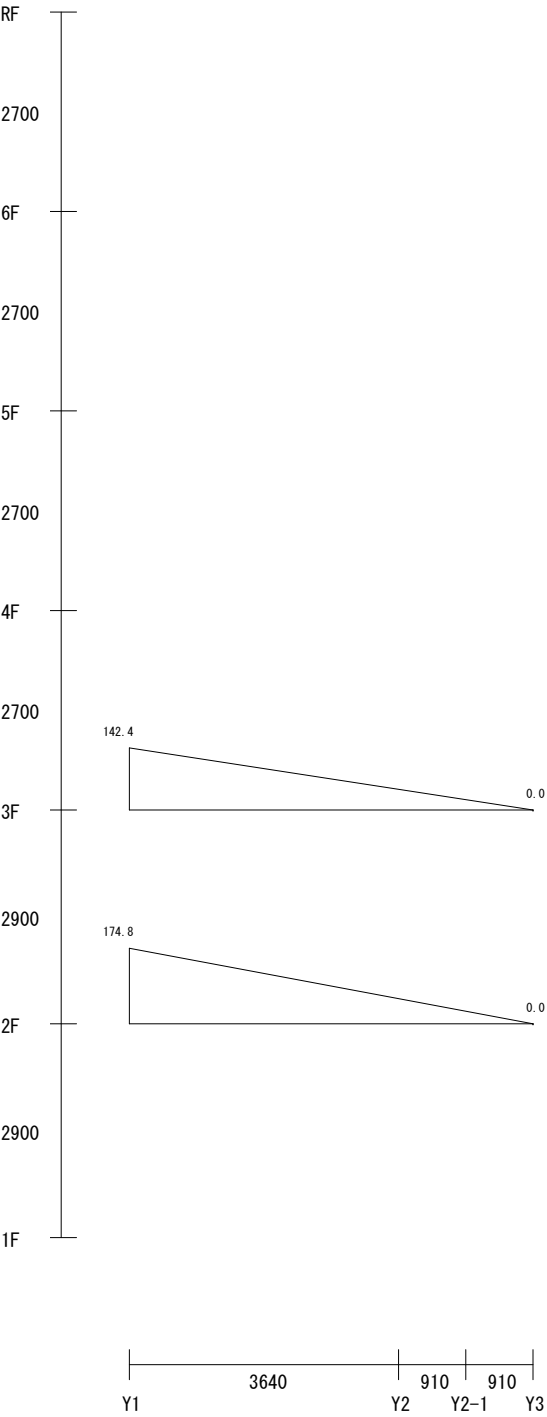
[X1]



[Y1]



[X1]



垂れ壁・梁の断面検定凡例

位置 : 階名称／通り名称／位置
材質 : 使用部材の材質
サイズ : 本数-サイズ
積雪 : 雪考慮の有無

l' : 垂れ壁・梁内法スパン [m]
B : 垂れ壁・梁の一部材幅 [cm]
D : 垂れ壁・梁の一部材のせい [cm]

E : ヤング係数 [N/mm2]
I : 断面二次モーメント [cm4]
Zx : 鉛直方向断面係数 [cm3]
Zy : 水平方向断面係数 [cm3]

Lfb : 長期許容曲げ応力度 [N/mm2]
Lfs : 長期許容せん断応力度 [N/mm2]
sfb : 短期許容曲げ応力度 [N/mm2]
sfs : 短期許容せん断応力度 [N/mm2]

積雪考慮: 長期積雪考慮は Lfb 1.43Lfb/1.1(中長期) 1.6Lfb/1.1(中短期)
積雪考慮: 短期積雪考慮は Lfb 1.6Lfb/1.1(中短期)

応力 : 応力は雪を含まない長期・地震・風を出力
: 風面外は外壁指定部分を計算

曲げ M : 雪を含まない曲げ応力 [kN・m]
積雪時 : 積雪を含む曲げ応力 [kN・m]

せん断Q : 雪を含まないせん断力 [kN]
積雪時 : 積雪を含むせん断力 [kN]

応力度σ : 雪を含まない曲げ応力度 [N/mm2]
積雪時 : 積雪を含む曲げ応力度 [N/mm2]
検定比 : σ / fb
応力度の数値後の記号は耐力不足を示す
* : 記号
積雪を含む応力は雪にそれぞれの雪係数が掛る

せん断τ : 雪を含まないせん断力度 [N]
積雪時 : 積雪を含むせん断応力度 [N]
検定比 : τ / fs

たわみδ : 雪を含まないたわみ [cm]
積雪時 : 積雪を含むたわみ [cm]

L/300 : L/300時のたわみ [cm]
L/150 : L/150時のたわみ [cm]

L/**=: **には指定たわみ制限が表記 = たわみ [cm]

風圧w : 面外風圧力
: 風力係数 * Kz * 速度圧 kN/m2 * 階高/2

以下はたわみ制限越えを示す
<*> : 指定たわみの後の*は長期
<\$> : \$は積雪
<#> : #は風面外でL/150 水平方向

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 Y01-01B2 短期雪考慮					垂れ壁 Y01-06B2 短期雪考慮					垂れ壁 Y01-07A2 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	1F S60-3-3 3.85 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y1 通り	X1 - X2			1F S60-3-3 2.73 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y1 通り	X3 - X4			1F S60-3-3 0.91 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y1 通り	X3 - X4		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-5.67 -6.46	0.00	0.00	0.90	0.00	-2.62 -3.28	0.00	0.00	0.39	0.00	-0.25 -0.32	0.00	0.00	0.02	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	8.59 9.79	0.00	0.00	1.37	0.00	6.22 7.79	0.00	0.00	0.90	0.00	2.05 2.61	0.00	0.00	0.21	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.89 1.02 (0.23)	0.89 (0.12)	0.89 (0.12)	1.03 (0.14)	0.89 (0.08)	0.41 0.52 (0.10)	0.41 (0.06)	0.41 (0.06)	0.44 (0.06)	0.41 (0.04)	0.04 0.05 (0.01)	0.04 (0.01)	0.04 (0.01)	0.02 (0.00)	0.04 (0.00)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.22 0.25 (0.31)	0.22 (0.17)	0.22 (0.17)	0.04 (0.03)	0.22 (0.11)	0.16 0.20 (0.23)	0.16 (0.12)	0.16 (0.12)	0.02 (0.02)	0.16 (0.08)	0.05 0.07 (0.07)	0.05 (0.04)	0.05 (0.04)	0.01 (0.00)	0.05 (0.03)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.10 0.10 0.88			0.41		0.02 0.02 0.58			0.08		0.00 0.00 0.14			0.00	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035				

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 Y01-07A2 短期雪考慮					垂れ壁 Y01-01B3 短期雪考慮					垂れ壁 Y01-04B3 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	1F S60-3-3 0.66 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y1 通り	X4 - X5			2F S60-3-3 3.85 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y1 通り	X1 - X2			2F S60-3-3 3.87 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y1 通り	X2-2 - X2-3		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.25 -0.32	0.00	0.00	0.02	0.00	-3.25 -3.25	0.00	0.00	0.90	0.00	-3.33 -3.33	0.00	0.00	0.90	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	3.41 4.34	0.00	0.00	0.21	0.00	4.92 4.92	0.00	0.00	1.37	0.00	5.14 5.14	0.00	0.00	1.37	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.04 0.05 (0.01)	0.04 (0.01)	0.04 (0.01)	0.02 (0.00)	0.04 (0.00)	0.51 0.51 (0.13)	0.51 (0.07)	0.51 (0.07)	1.03 (0.14)	0.51 (0.05)	0.53 0.53 (0.13)	0.53 (0.07)	0.53 (0.07)	1.03 (0.14)	0.53 (0.05)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.09 0.11 (0.12)	0.09 (0.07)	0.09 (0.07)	0.01 (0.00)	0.09 (0.05)	0.13 0.13 (0.18)	0.13 (0.10)	0.13 (0.10)	0.04 (0.03)	0.13 (0.07)	0.13 0.13 (0.19)	0.13 (0.10)	0.13 (0.10)	0.04 (0.03)	0.13 (0.07)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.00 0.00 0.14			0.00		0.06 0.06 0.88			0.41		0.06 0.06 0.88			0.41	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035				

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 Y01-06B3 短期雪考慮					垂れ壁 Y01-07A3 短期雪考慮					垂れ壁 Y01-07A3 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	2F S60-3-3 2.73 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y1 通り	X3 - X4			2F S60-3-3 0.91 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y1 通り	X3 - X4			2F S60-3-3 0.66 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y1 通り	X4 - X5		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-1.42 -1.42	0.00	0.00	0.39	0.00	-0.15 -0.15	0.00	0.00	0.02	0.00	-0.15 -0.15	0.00	0.00	0.02	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	3.38 3.38	0.00	0.00	0.90	0.00	1.20 1.20	0.00	0.00	0.21	0.00	2.00 2.00	0.00	0.00	0.21	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.22 0.22 (0.06)	0.22 (0.03)	0.22 (0.03)	0.44 (0.06)	0.22 (0.02)	0.02 0.02 (0.01)	0.02 (0.00)	0.02 (0.00)	0.02 (0.00)	0.02 (0.00)	0.02 0.02 (0.01)	0.02 (0.00)	0.02 (0.00)	0.02 (0.00)	0.02 (0.00)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.09 0.09 (0.12)	0.09 (0.07)	0.09 (0.07)	0.02 (0.02)	0.09 (0.05)	0.03 0.03 (0.04)	0.03 (0.02)	0.03 (0.02)	0.01 (0.00)	0.03 (0.02)	0.05 0.05 (0.07)	0.05 (0.04)	0.05 (0.04)	0.01 (0.00)	0.05 (0.03)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.01 0.01 0.58			0.08		0.00 0.00 0.14			0.00		0.00 0.00 0.14			0.00	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035				

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 Y04-01B2 短期雪考慮					垂れ壁 Y04-06B2 短期雪考慮					垂れ壁 Y04-01B3 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	1F Y3 通り X1 - X2 S60-3-3 2.73 9.00 4000.00 6337.50 3.96 5.76 7.20	1.73 65.00 205968.76 877.50 0.70 1.02 1.28				1F Y3 通り X3 - X4 S60-3-3 2.69 9.00 4000.00 6337.50 3.96 5.76 7.20	1.64 65.00 205968.76 877.50 0.70 1.02 1.28				2F Y3 通り X1 - X2 S60-3-3 2.73 9.00 4000.00 6337.50 3.96 5.76 7.20	1.73 65.00 205968.76 877.50 0.70 1.02 1.28			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-1.29 -1.29	0.00	0.00	0.39	0.00	-1.16 -1.16	0.00	0.00	0.35	0.00	-0.95 -0.95	0.00	0.00	0.39	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	2.97 2.97	0.00	0.00	0.90	0.00	2.82 2.82	0.00	0.00	0.85	0.00	2.20 2.20	0.00	0.00	0.90	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.20 0.20 (0.05)	0.20 (0.03)	0.20 (0.03)	0.44 (0.06)	0.20 (0.02)	0.18 0.18 (0.05)	0.18 (0.03)	0.18 (0.03)	0.40 (0.06)	0.18 (0.02)	0.15 0.15 (0.04)	0.15 (0.02)	0.15 (0.02)	0.44 (0.06)	0.15 (0.01)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.08 0.08 (0.11)	0.08 (0.06)	0.08 (0.06)	0.02 (0.02)	0.08 (0.04)	0.07 0.07 (0.10)	0.07 (0.06)	0.07 (0.06)	0.02 (0.02)	0.07 (0.04)	0.06 0.06 (0.08)	0.06 (0.04)	0.06 (0.04)	0.02 (0.02)	0.06 (0.03)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.01 0.01 0.58			0.08		0.01 0.01 0.55			0.06		0.01 0.01 0.58			0.08	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035				

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 Y04-06B3 短期雪考慮					垂れ壁 X01-01B2 短期雪考慮					垂れ壁 X01-01B3 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	2F S60-3-3 2.69 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	Y3 通り	X3 - X4			1F S60-3-3 2.64 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	X1 通り	Y1 - Y2			2F S60-3-3 2.64 9.00 4000.00 6337.50 3.96 7.20	X1 通り	Y1 - Y2		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.86 -0.86	0.00	0.00	0.35	0.00	-0.77 -0.77	0.00	0.00	0.35	0.00	-0.47 -0.47	0.00	0.00	0.35	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	2.09 2.09	0.00	0.00	0.85	0.00	1.89 1.89	0.00	0.00	0.85	0.00	1.16 1.16	0.00	0.00	0.85	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.14 0.14 (0.03)	0.14 (0.02)	0.14 (0.02)	0.40 (0.06)	0.14 (0.01)	0.12 0.12 (0.03)	0.12 (0.02)	0.12 (0.02)	0.40 (0.06)	0.12 (0.01)	0.07 0.07 (0.02)	0.07 (0.01)	0.07 (0.01)	0.40 (0.06)	0.07 (0.01)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.05 0.05 (0.08)	0.05 (0.04)	0.05 (0.04)	0.02 (0.02)	0.05 (0.03)	0.05 0.05 (0.07)	0.05 (0.04)	0.05 (0.04)	0.02 (0.02)	0.05 (0.03)	0.03 0.03 (0.04)	0.03 (0.02)	0.03 (0.02)	0.02 (0.02)	0.03 (0.02)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.01 0.01 0.55			0.06		0.01 0.01 0.55			0.06		0.00 0.00 0.55			0.06	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035				

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 X08-01B2 短期雪考慮					垂れ壁 X08-01B3 短期雪考慮					垂れ壁 Y02-01B2 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	1F X5 通り Y1 - Y2 S60-3-3 2.69 9.00 4000.00 6337.50 3.96 5.76 7.20	Y1 - Y2 1.73 65.00 205968.76 877.50 0.70 1.02 1.28				2F X5 通り Y1 - Y2 S60-3-3 2.69 9.00 4000.00 6337.50 3.96 5.76 7.20	Y1 - Y2 1.73 65.00 205968.76 877.50 0.70 1.02 1.28				2F Y2 通り X1 - X2 E120F330 3.64 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43	X1 - X2 3.50 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.86 -0.86	0.00	0.00	0.39	0.00	-0.53 -0.53	0.00	0.00	0.39	0.00	-6.39 -6.39	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	1.99 1.99	0.00	0.00	0.90	0.00	1.22 1.22	0.00	0.00	0.90	0.00	7.29 7.29	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.14 0.14 (0.03)	0.14 (0.02)	0.14 (0.02)	0.44 (0.06)	0.14 (0.01)	0.08 0.08 (0.02)	0.08 (0.01)	0.08 (0.01)	0.44 (0.06)	0.08 (0.01)	2.95 2.95 (0.25)	2.95 (0.14)	2.95 (0.14)	0.00 (0.00)	2.95 (0.09)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.05 0.05 (0.07)	0.05 (0.04)	0.05 (0.04)	0.02 (0.02)	0.05 (0.03)	0.03 0.03 (0.04)	0.03 (0.02)	0.03 (0.02)	0.02 (0.02)	0.03 (0.02)	0.32 0.32 (0.30)	0.32 (0.16)	0.32 (0.16)	0.00 (0.00)	0.32 (0.11)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.01 0.01 0.58	1.15	L/250=	0.69		0.00 0.00 0.58	1.15	L/250=	0.69		0.33 0.33 1.17	2.34	L/250=	1.40	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035									

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 Y02-03A2 短期雪考慮					垂れ壁 Y02-04B2 短期雪考慮					垂れ壁 Y02-06B2 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	2F Y2 通り E120F330 0.91 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43		X2-1 - X2-2 0.73 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95			2F Y2 通り E120F330 3.64 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43		X2-2 - X2-3 3.46 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95			2F Y2 通り E120F330 3.64 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43		X3 - X4 3.46 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.21 -0.21	0.00	0.00	0.00	0.00	-5.51 -5.51	0.00	0.00	0.00	0.00	-6.54 -6.54	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	1.13 1.13	0.00	0.00	0.00	0.00	6.37 6.37	0.00	0.00	0.00	0.00	7.56 7.56	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.10 0.10 (0.01)	0.10 (0.00)	0.10 (0.00)	0.00 (0.00)	0.10 (0.00)	2.54 2.54 (0.22)	2.54 (0.12)	2.54 (0.12)	0.00 (0.00)	2.54 (0.08)	3.02 3.02 (0.26)	3.02 (0.14)	3.02 (0.14)	0.00 (0.00)	3.02 (0.09)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.05 0.05 (0.05)	0.05 (0.03)	0.05 (0.03)	0.00 (0.00)	0.05 (0.02)	0.28 0.28 (0.26)	0.28 (0.14)	0.28 (0.14)	0.00 (0.00)	0.28 (0.10)	0.33 0.33 (0.31)	0.33 (0.17)	0.33 (0.17)	0.00 (0.00)	0.33 (0.11)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.00 0.00 0.24	 0.49	 L/250=	0.00 0.29		0.28 0.28 1.15	 2.31	 L/250=	0.00 1.38		0.33 0.33 1.15	 2.31	 L/250=	0.00 1.38	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w															

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 Y02-07B2 短期雪考慮					垂れ壁 Y02-01B3 短期雪考慮					垂れ壁 Y02-04A3 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	2F Y2 通り X4 - X5 E120F330 0.91 0.78 9.00 38.00 12000.00 41154.00 2166.00 513.00 11.79 17.14 1.07 1.56 21.43 1.95					3F Y2 通り X1 - X2 E120F330 3.64 3.50 9.00 38.00 12000.00 41154.00 2166.00 513.00 11.79 17.14 1.07 1.56 21.43 1.95					3F Y2 通り X2-1 - X2-3 E120F330 4.55 4.37 9.00 38.00 12000.00 41154.00 2166.00 513.00 11.79 17.14 1.07 1.56 21.43 1.95				
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.40 -0.40	0.00	0.00	0.08	0.00	-6.42 -6.42	0.00	0.00	0.00	0.00	-10.35 -10.35	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	2.08 2.08	0.00	0.00	0.40	0.00	7.32 7.32	0.00	0.00	0.00	0.00	9.47 9.47	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.19 0.19 (0.02)	0.19 (0.01)	0.19 (0.01)	0.15 (0.01)	0.19 (0.01)	2.96 2.96 (0.25)	2.96 (0.14)	2.96 (0.14)	0.00 (0.00)	2.96 (0.09)	4.78 4.78 (0.41)	4.78 (0.22)	4.78 (0.22)	0.00 (0.00)	4.78 (0.15)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.09 0.09 (0.09)	0.09 (0.05)	0.09 (0.05)	0.02 (0.01)	0.09 (0.03)	0.32 0.32 (0.30)	0.32 (0.16)	0.32 (0.16)	0.00 (0.00)	0.32 (0.11)	0.42 0.42 (0.39)	0.42 (0.21)	0.42 (0.21)	0.00 (0.00)	0.42 (0.14)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.00 0.00 0.26			0.00		0.33 0.33 1.17			0.00		0.83 0.83 1.46			0.00	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035														

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 Y02-06B3 短期雪考慮					垂れ壁 Y02-07B3 短期雪考慮					垂れ壁 Y04-03B2 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	3F Y2 通り X3 - X4 E120F330 3.64 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43	X3 - X4 3.46 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95				3F Y2 通り X4 - X5 E120F330 0.91 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43	X4 - X5 0.78 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95				2F Y3 通り X2-1 - X2-2 E120F330 0.82 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43	X2-1 - X2-2 0.73 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-6.59 -6.59	0.00	0.00	0.00	0.00	-2.93 -3.39	0.00	0.00	0.08	0.00	-0.12 -0.12	0.00	0.00	0.07	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	7.62 7.62	0.00	0.00	0.00	0.00	15.13 17.49	0.00	0.00	0.40	0.00	0.68 0.68	0.00	0.00	0.38	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	3.04 3.04 (0.26)	3.04 (0.14)	3.04 (0.14)	0.00 (0.00)	3.04 (0.09)	1.35 1.56 (0.11)	1.35 (0.06)	1.35 (0.06)	0.15 (0.01)	1.35 (0.04)	0.05 0.05 (0.00)	0.05 (0.00)	0.05 (0.00)	0.13 (0.01)	0.05 (0.00)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.33 0.33 (0.31)	0.33 (0.17)	0.33 (0.17)	0.00 (0.00)	0.33 (0.11)	0.66 0.77 (0.62)	0.66 (0.34)	0.66 (0.34)	0.02 (0.01)	0.66 (0.23)	0.03 0.03 (0.03)	0.03 (0.02)	0.03 (0.02)	0.02 (0.01)	0.03 (0.01)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.33 0.33 1.15	 2.31	 L/250=	 1.38		0.01 0.01 0.26	 0.52	 L/250=	 0.31		0.00 0.00 0.24	 0.49	 L/250=	 0.29	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w						(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035				

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 Y04-04C2 短期雪考慮					垂れ壁 Y04-03B3 短期雪考慮					垂れ壁 Y04-04C3 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	2F Y3 通り E120F330 4.09 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43	X2-2 - X2-3 3.46 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95				3F Y3 通り E120F330 0.82 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43	X2-1 - X2-2 0.73 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95				3F Y3 通り E120F330 4.09 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43	X2-2 - X2-3 3.46 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-4.03 -4.03	0.00	0.00	1.55	0.00	-0.13 -0.13	0.00	0.00	0.07	0.00	-12.87 -14.19	-8.90	-6.48	1.55	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	4.65 4.65	0.00	0.00	1.79	0.00	0.74 0.74	0.00	0.00	0.38	0.00	14.87 16.40	12.20	8.87	1.79	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	1.86 1.86 (0.16)	1.86 (0.09)	1.86 (0.09)	3.02 (0.14)	1.86 (0.06)	0.06 0.06 (0.00)	0.06 (0.00)	0.06 (0.00)	0.13 (0.01)	0.06 (0.00)	5.94 6.55 (0.50)	10.05 (0.47)	8.93 (0.42)	3.02 (0.14)	5.94 (0.18)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.20 0.20 (0.19)	0.20 (0.10)	0.20 (0.10)	0.08 (0.04)	0.20 (0.07)	0.03 0.03 (0.03)	0.03 (0.02)	0.03 (0.02)	0.02 (0.01)	0.03 (0.01)	0.65 0.72 (0.61)	1.19 (0.61)	1.04 (0.53)	0.08 (0.04)	0.65 (0.22)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.20 0.20 1.15			0.70		0.00 0.00 0.24			0.00		0.65 0.65 1.15			0.70	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035				

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 X02-02A2 短期雪考慮					垂れ壁 X02-02A3 短期雪考慮					垂れ壁 X06-02A2 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	2F X2 通り Y2 - Y2-1 E120F330 1.32 0.82 9.00 38.00 12000.00 41154.00 2166.00 513.00 11.79 17.14 1.07 1.56 21.43 1.95					3F X2 通り Y2 - Y2-1 E120F330 1.32 0.82 9.00 38.00 12000.00 41154.00 2166.00 513.00 11.79 17.14 1.07 1.56 21.43 1.95					2F X3 通り Y2 - Y2-1 E120F330 1.32 0.82 9.00 38.00 12000.00 41154.00 2166.00 513.00 11.79 17.14 1.07 1.56 21.43 1.95				
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.06 -0.06	0.00	0.00	0.00	0.00	-1.22 -1.42	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.06 -0.06	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	0.36 0.36	0.00	0.00	0.00	0.00	7.42 8.69	0.00	0.00	0.00	0.00	0.36 0.36	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.03 0.03 (0.00)	0.03 (0.00)	0.03 (0.00)	0.00 (0.00)	0.03 (0.00)	0.56 0.66 (0.05)	0.56 (0.03)	0.56 (0.03)	0.00 (0.00)	0.56 (0.02)	0.03 0.03 (0.00)	0.03 (0.00)	0.03 (0.00)	0.00 (0.00)	0.03 (0.00)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.02 0.02 (0.01)	0.02 (0.01)	0.02 (0.01)	0.00 (0.00)	0.02 (0.01)	0.33 0.38 (0.30)	0.33 (0.17)	0.33 (0.17)	0.00 (0.00)	0.33 (0.11)	0.02 0.02 (0.01)	0.02 (0.01)	0.02 (0.01)	0.00 (0.00)	0.02 (0.01)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.00 0.00 0.27			0.00		0.00 0.00 0.27			0.00		0.00 0.00 0.27			0.00	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w															

● 4-(4) 垂れ壁・梁の断面検定(CLT) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	垂れ壁 X06-02A3 短期雪考慮					垂れ壁 X07-02A2 短期雪考慮					垂れ壁 X07-02A3 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	3F X3 通り E120F330 1.32 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43		Y2 - Y2-1 0.82 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95			2F X4 通り E120F330 1.32 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43		Y2 - Y2-1 0.82 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95			3F X4 通り E120F330 1.32 9.00 12000.00 2166.00 11.79 17.14 21.43		Y2 - Y2-1 0.82 38.00 41154.00 513.00 1.07 1.56 1.95		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-3.07 -3.65	0.00	0.00	0.00	0.00	-0.47 -0.63	0.00	0.00	0.09	0.00	-0.26 -0.29	0.00	0.00	0.09	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	18.75 22.26	0.00	0.00	0.00	0.00	2.88 3.86	0.00	0.00	0.42	0.00	1.60 1.79	0.00	0.00	0.42	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	1.42 1.69 (0.12)	1.42 (0.07)	1.42 (0.07)	0.00 (0.00)	1.42 (0.04)	0.22 0.29 (0.02)	0.22 (0.01)	0.22 (0.01)	0.17 (0.01)	0.22 (0.01)	0.12 0.14 (0.01)	0.12 (0.01)	0.12 (0.01)	0.17 (0.01)	0.12 (0.00)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.82 0.98 (0.77)	0.82 (0.42)	0.82 (0.42)	0.00 (0.00)	0.82 (0.28)	0.13 0.17 (0.12)	0.13 (0.06)	0.13 (0.06)	0.02 (0.01)	0.13 (0.04)	0.07 0.08 (0.07)	0.07 (0.04)	0.07 (0.04)	0.02 (0.01)	0.07 (0.02)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.01 0.01 0.27	0.55	L/250=	0.33		0.00 0.00 0.27	0.55	L/250=	0.33		0.00 0.00 0.27	0.55	L/250=	0.33	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w						(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.90 / 2 = 1.035				

まぐさ・梁の断面検定凡例

位置	: 階名称／通り名称／位置		せん断 τ	: 雪を含まないせん断力度	[N]
材質	: 使用部材の材質		積雪時	: 積雪を含むせん断応力度	[N]
サイズ	: 本数-サイズ		検定比	: τ / f_s	
積雪	: 雪考慮の有無				
l	: 壁芯間距離	[m]	たわみ δ	: 雪を含まないたわみ	[cm]
l'	: まぐさ・梁内法スパン	[m]	積雪時	: 積雪を含むたわみ	[cm]
B	: まぐさ・梁の一部材幅	[cm]	L/300	: L/300時のたわみ	[cm]
D	: まぐさ・梁の一部材のせい	[cm]	L/150	: L/150時のたわみ	[cm]
E	: ヤング係数	[N/mm2]	L/***=	: ***には指定たわみ制限が表記 = たわみ	[cm]
I	: 断面二次モーメント 単材*本数	[cm4]	風圧 w	: 面外風圧力	
Z _x	: 鉛直方向断面係数 単材*本数	[cm3]		: 風力係数 * K _z * 速度圧 k N/m2 * 階高/2	
Z _y	: 水平方向断面係数	[cm3]			
Lfb	: 長期許容曲げ応力度	[N/mm2]			
Lfs	: 長期許容せん断応力度	[N/mm2]			
sfb	: 短期許容曲げ応力度	[N/mm2]			
sfs	: 短期許容せん断応力度	[N/mm2]			
積雪考慮: 長期積雪考慮は Lfb 1.43Lfb/1.1(中長期) 1.6Lfb/1.1(中短期)					
積雪考慮: 短期積雪考慮は Lfb 1.6Lfb/1.1(中短期)					
応力	: 応力は雪を含まない長期・地震・風を出力				
	: 風面外は外壁指定部分を計算				
曲げ M	: 雪を含まない曲げ応力	[kN・m]			
積雪時	: 積雪を含む曲げ応力	[kN・m]			
せん断 Q	: 雪を含まないせん断力	[kN]			
積雪時	: 積雪を含むせん断力	[kN]			
応力度 σ	: 雪を含まない曲げ応力度	[N/mm2]			
積雪時	: 積雪を含む曲げ応力度	[N/mm2]			
検定比	: σ / f_b				
応力度の数値後の記号は耐力不足を示す					
*: 記号					
積雪を含む応力は雪にそれぞれの雪係数が掛る					
以下はたわみ制限越えを示す					
<*> : 指定たわみの後の*は長期					
<\$> : \$は積雪					
<#> : #は風面外でL/150 水平方向					

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y01-01B4 短期雪考慮					まぐさ Y01-04B4 短期雪考慮					まぐさ Y01-06B4 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	3F Y1 通り S-P-F_2 3-212		X1 - X2			3F Y1 通り S-P-F_2 3-212		X2-2 - X2-3			3F Y1 通り S-P-F_2 3-212		X3 - X4		
	3.85		2.64			3.87		2.64			2.73		1.73		
	3.80		28.60			3.80		28.60			3.80		28.60		
	9600.00		22223.97			9600.00		22223.97			9600.00		22223.97		
	1554.12		206.49			1554.12		206.49			1554.12		206.49		
	5.74 8.35		0.76 1.10			5.74 8.35		0.76 1.10			5.74 8.35		0.76 1.10		
	10.43		1.38			10.43		1.38			10.43		1.38		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-2.48 -2.48	0.00	0.00	0.84	0.00	-2.64 -2.64	0.00	0.00	0.84	0.00	-1.13 -1.13	0.00	0.00	0.36	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	3.75 3.75	0.00	0.00	1.27	0.00	4.00 4.00	0.00	0.00	1.27	0.00	2.62 2.62	0.00	0.00	0.83	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	1.59 1.59 (0.28)	1.59 (0.15)	1.59 (0.15)	4.07 (0.39)	1.59 (0.10)	1.70 1.70 (0.30)	1.70 (0.16)	1.70 (0.16)	4.07 (0.39)	1.70 (0.11)	0.73 0.73 (0.13)	0.73 (0.07)	0.73 (0.07)	1.75 (0.17)	0.73 (0.05)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.17 0.17 (0.23)	0.17 (0.13)	0.17 (0.13)	0.06 (0.04)	0.17 (0.08)	0.18 0.18 (0.24)	0.18 (0.13)	0.18 (0.13)	0.06 (0.04)	0.18 (0.09)	0.12 0.12 (0.16)	0.12 (0.09)	0.12 (0.09)	0.04 (0.03)	0.12 (0.06)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.17 0.17 0.88			1.62		0.18 0.18 0.88			1.62		0.03 0.03 0.58			0.30	
	1.76		L/250=	1.06		1.76		L/250=	1.06		1.15		L/250=	0.69	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y01-07A4 短期雪考慮					まぐさ Y01-01B5 短期雪考慮					まぐさ Y01-04B5 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	3F S-P-F_2 1.57 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 3-212	通り	X3 - X5 0.82 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38		4F S-P-F_2 3.85 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 3-212	通り	X1 - X2 2.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38		4F S-P-F_2 3.87 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 3-212	通り	X2-2 - X2-3 2.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38	
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.25 -0.25	0.00	0.00	0.08	0.00	-2.48 -2.48	0.00	0.00	0.84	0.00	-2.64 -2.64	0.00	0.00	0.84	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	1.24 1.24	0.00	0.00	0.40	0.00	3.75 3.75	0.00	0.00	1.27	0.00	4.00 4.00	0.00	0.00	1.27	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.16 0.16 (0.03)	0.16 (0.02)	0.16 (0.02)	0.39 (0.04)	0.16 (0.01)	1.59 1.59 (0.28)	1.59 (0.15)	1.59 (0.15)	4.07 (0.39)	1.59 (0.10)	1.70 1.70 (0.30)	1.70 (0.16)	1.70 (0.16)	4.07 (0.39)	1.70 (0.11)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.06 0.06 (0.08)	0.06 (0.04)	0.06 (0.04)	0.02 (0.01)	0.06 (0.03)	0.17 0.17 (0.23)	0.17 (0.13)	0.17 (0.13)	0.06 (0.04)	0.17 (0.08)	0.18 0.18 (0.24)	0.18 (0.13)	0.18 (0.13)	0.06 (0.04)	0.18 (0.09)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.00 0.00 0.27			0.02		0.17 0.17 0.88			1.62		0.18 0.18 0.88			1.62	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y01-06B5 短期雪考慮					まぐさ Y01-07A5 短期雪考慮					まぐさ Y01-01B6 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	4F S-P-F_2 2.73 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 3-212	通り X3	- X4 1.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38		4F S-P-F_2 1.57 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 3-212	通り X3	- X5 0.82 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38		5F S-P-F_2 3.85 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 3-212	通り X1	- X2 2.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38	
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-1.13 -1.13	0.00	0.00	0.36	0.00	-0.25 -0.25	0.00	0.00	0.08	0.00	-2.48 -2.48	0.00	0.00	0.84	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	2.62 2.62	0.00	0.00	0.83	0.00	1.24 1.24	0.00	0.00	0.40	0.00	3.75 3.75	0.00	0.00	1.27	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.73 0.73 (0.13)	0.73 (0.07)	0.73 (0.07)	1.75 (0.17)	0.73 (0.05)	0.16 0.16 (0.03)	0.16 (0.02)	0.16 (0.02)	0.39 (0.04)	0.16 (0.01)	1.59 1.59 (0.28)	1.59 (0.15)	1.59 (0.15)	4.07 (0.39)	1.59 (0.10)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.12 0.12 (0.16)	0.12 (0.09)	0.12 (0.09)	0.04 (0.03)	0.12 (0.06)	0.06 0.06 (0.08)	0.06 (0.04)	0.06 (0.04)	0.02 (0.01)	0.06 (0.03)	0.17 0.17 (0.23)	0.17 (0.13)	0.17 (0.13)	0.06 (0.04)	0.17 (0.08)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.03 0.03 0.58			0.30 L/250= 0.69		0.00 0.00 0.27			0.02 L/250= 0.33		0.17 0.17 0.88			1.62 L/250= 1.06	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y01-04B6 短期雪考慮					まぐさ Y01-06B6 短期雪考慮					まぐさ Y01-07A6 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	5F S-P-F_2 3-212 3.87 3.80 9600.00 1554.12 5.74 8.35 10.43	Y1 3-212	通り 2.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38	X2-2 - X2-3		5F S-P-F_2 3-212 2.73 3.80 9600.00 1554.12 5.74 8.35 10.43	Y1 3-212	通り 1.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38	X3 - X4		5F S-P-F_2 3-212 1.57 3.80 9600.00 1554.12 5.74 8.35 10.43	Y1 3-212	通り 0.82 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38	X3 - X5	
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-2.64 -2.64	0.00	0.00	0.84	0.00	-1.13 -1.13	0.00	0.00	0.36	0.00	-0.25 -0.25	0.00	0.00	0.08	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	4.00 4.00	0.00	0.00	1.27	0.00	2.62 2.62	0.00	0.00	0.83	0.00	1.24 1.24	0.00	0.00	0.40	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	1.70 1.70 (0.30)	1.70 (0.16)	1.70 (0.16)	4.07 (0.39)	1.70 (0.11)	0.73 0.73 (0.13)	0.73 (0.07)	0.73 (0.07)	1.75 (0.17)	0.73 (0.05)	0.16 0.16 (0.03)	0.16 (0.02)	0.16 (0.02)	0.39 (0.04)	0.16 (0.01)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.18 0.18 (0.24)	0.18 (0.13)	0.18 (0.13)	0.06 (0.04)	0.18 (0.09)	0.12 0.12 (0.16)	0.12 (0.09)	0.12 (0.09)	0.04 (0.03)	0.12 (0.06)	0.06 0.06 (0.08)	0.06 (0.04)	0.06 (0.04)	0.02 (0.01)	0.06 (0.03)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.18 0.18 0.88			1.62		0.03 0.03 0.58			0.30		0.00 0.00 0.27			0.02	
	1.76	L/250=	1.06			1.15	L/250=	0.69			0.55	L/250=	0.33		
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y01-01B7 短期雪考慮					まぐさ Y01-04B7 短期雪考慮					まぐさ Y01-06B7 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	6F S-P-F_2 3-212 3.85 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 通り 3-212 8.35	X1 - X2 2.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38			6F S-P-F_2 3-212 3.87 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 通り 3-212 8.35	X2-2 - X2-3 2.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38			6F S-P-F_2 3-212 2.73 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 通り 3-212 8.35	X3 - X4 1.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.45 -1.82	0.00	0.00	0.84	0.00	-0.50 -2.09	0.00	0.00	0.84	0.00	-0.22 -0.90	0.00	0.00	0.36	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	0.68 2.76	0.00	0.00	1.27	0.00	0.76 3.16	0.00	0.00	1.27	0.00	0.50 2.07	0.00	0.00	0.83	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.29 1.17 (0.14)	0.29 (0.03)	0.29 (0.03)	4.07 (0.39)	0.29 (0.02)	0.32 1.34 (0.16)	0.32 (0.03)	0.32 (0.03)	4.07 (0.39)	0.32 (0.02)	0.14 0.58 (0.07)	0.14 (0.01)	0.14 (0.01)	1.75 (0.17)	0.14 (0.01)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.03 0.13 (0.11)	0.03 (0.02)	0.03 (0.02)	0.06 (0.04)	0.03 (0.02)	0.03 0.15 (0.13)	0.03 (0.03)	0.03 (0.03)	0.06 (0.04)	0.03 (0.02)	0.02 0.10 (0.09)	0.02 (0.02)	0.02 (0.02)	0.04 (0.03)	0.02 (0.01)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.03 0.03 0.88			1.62		0.03 0.03 0.88			1.62		0.01 0.01 0.58			0.30	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y01-07A7 短期雪考慮					まぐさ Y04-01B4 短期雪考慮					まぐさ Y04-03B4 NG 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	6F S-P-F_2 1.57 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y1 3-212	通り X3 0.82 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38	-	X5	3F S-P-F_2 2.75 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y3 3-212	通り X1 1.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38	-	X2	3F S-P-F_2 2.71 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y3 3-212	通り X2-1 0.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38	-	X2-2
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.05 -0.20	0.00	0.00	0.08	0.00	-0.64 -0.64	0.00	0.00	0.36	0.00	-0.11 -0.11	0.00	0.00	0.06	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	0.24 0.98	0.00	0.00	0.40	0.00	1.47 1.47	0.00	0.00	0.83	0.00	0.58 0.58	0.00	0.00	0.35	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.03 0.13 (0.02)	0.03 (0.00)	0.03 (0.00)	0.39 (0.04)	0.03 (0.00)	0.41 0.41 (0.07)	0.41 (0.04)	0.41 (0.04)	1.75 (0.17)	0.41 (0.03)	0.07 0.07 (0.01)	0.07 (0.01)	0.07 (0.01)	0.31 (0.03)	0.07 (0.00)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.01 0.05 (0.04)	0.01 (0.01)	0.01 (0.01)	0.02 (0.01)	0.01 (0.01)	0.07 0.07 (0.09)	0.07 (0.05)	0.07 (0.05)	0.04 (0.03)	0.07 (0.03)	0.03 0.03 (0.04)	0.03 (0.02)	0.03 (0.02)	0.02 (0.01)	0.03 (0.01)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.00 0.00 0.27			0.02		0.02 0.02 0.58			0.30		0.00 0.00 0.24			0.01	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y04-04B4 短期雪考慮					まぐさ Y04-06B4 短期雪考慮					まぐさ Y04-01B5 NG 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	3F Y3 通り S-P-F_2 2-212	X2-2 - X2-3				3F Y3 通り S-P-F_2 3-212	X3 - X4				4F Y3 通り S-P-F_2 3-212	X1 - X2			
	2.71	0.73				2.71	1.64				2.75	1.73			
	3.80	28.60				3.80	28.60				3.80	28.60			
	9600.00	14815.98				9600.00	22223.97				9600.00	22223.97			
	1036.08	137.66				1554.12	206.49				1554.12	206.49			
	4.99 7.26	0.66 0.96				5.74 8.35	0.76 1.10				5.74 8.35	0.76 1.10			
	9.07	1.20				10.43	1.38				10.43	1.38			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.11 -0.11	0.00	0.00	0.06	0.00	-0.57 -0.57	0.00	0.00	0.32	0.00	-0.64 -0.64	0.00	0.00	0.36	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	0.58 0.58	0.00	0.00	0.35	0.00	1.39 1.39	0.00	0.00	0.79	0.00	1.47 1.47	0.00	0.00	0.83	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.10 0.10 (0.02)	0.10 (0.01)	0.10 (0.01)	0.47 (0.05)	0.10 (0.01)	0.37 0.37 (0.06)	0.37 (0.04)	0.37 (0.04)	1.57 (0.15)	0.37 (0.02)	0.41 0.41 (0.07)	0.41 (0.04)	0.41 (0.04)	1.75 (0.17)	0.41 (0.03)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.04 0.04 (0.06)	0.04 (0.03)	0.04 (0.03)	0.02 (0.02)	0.04 (0.02)	0.06 0.06 (0.08)	0.06 (0.05)	0.06 (0.05)	0.04 (0.03)	0.06 (0.03)	0.07 0.07 (0.09)	0.07 (0.05)	0.07 (0.05)	0.04 (0.03)	0.07 (0.03)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.00 0.00 0.24			0.01		0.02 0.02 0.55			0.24		0.02 0.02 0.58			0.30	
		0.49	L/250=	0.29			1.09	L/250=	0.66			1.15	L/250=	0.69	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y04-03B5 短期雪考慮					まぐさ Y04-04B5 短期雪考慮					まぐさ Y04-06B5 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	4F S-P-F_2 2.71 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y3 3-212	X2-1 - X2-2			4F S-P-F_2 2.71 3.80 9600.00 1036.08 4.99 9.07	Y3 2-212	X2-2 - X2-3			4F S-P-F_2 2.71 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y3 3-212	X3 - X4		
			0.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38					0.73 28.60 14815.98 137.66 0.66 1.20					1.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.11 -0.11	0.00	0.00	0.06	0.00	-0.11 -0.11	0.00	0.00	0.06	0.00	-0.57 -0.57	0.00	0.00	0.32	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	0.58 0.58	0.00	0.00	0.35	0.00	0.58 0.58	0.00	0.00	0.35	0.00	1.39 1.39	0.00	0.00	0.79	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.07 0.07 (0.01)	0.07 (0.01)	0.07 (0.01)	0.31 (0.03)	0.07 (0.00)	0.10 0.10 (0.02)	0.10 (0.01)	0.10 (0.01)	0.47 (0.05)	0.10 (0.01)	0.37 0.37 (0.06)	0.37 (0.04)	0.37 (0.04)	1.57 (0.15)	0.37 (0.02)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.03 0.03 (0.04)	0.03 (0.02)	0.03 (0.02)	0.02 (0.01)	0.03 (0.01)	0.04 0.04 (0.06)	0.04 (0.03)	0.04 (0.03)	0.02 (0.02)	0.04 (0.02)	0.06 0.06 (0.08)	0.06 (0.05)	0.06 (0.05)	0.04 (0.03)	0.06 (0.03)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.00 0.00 0.24			0.01		0.00 0.00 0.24			0.01		0.02 0.02 0.55			0.24	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y04-01B6 短期雪考慮					まぐさ Y04-03B6 短期雪考慮					まぐさ Y04-04B6 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	5F S-P-F_2 2.75 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y3 3-212	通り X1 - X2 1.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38			5F S-P-F_2 2.71 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y3 3-212	通り X2-1 - X2-2 0.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38			5F S-P-F_2 2.71 3.80 9600.00 1036.08 4.99 9.07	Y3 2-212	通り X2-2 - X2-3 0.73 28.60 14815.98 137.66 0.66 1.20		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.64 -0.64	0.00	0.00	0.36	0.00	-0.11 -0.11	0.00	0.00	0.06	0.00	-0.11 -0.11	0.00	0.00	0.06	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	1.47 1.47	0.00	0.00	0.83	0.00	0.58 0.58	0.00	0.00	0.35	0.00	0.58 0.58	0.00	0.00	0.35	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.41 0.41 (0.07)	0.41 (0.04)	0.41 (0.04)	1.75 (0.17)	0.41 (0.03)	0.07 0.07 (0.01)	0.07 (0.01)	0.07 (0.01)	0.31 (0.03)	0.07 (0.00)	0.10 0.10 (0.02)	0.10 (0.01)	0.10 (0.01)	0.47 (0.05)	0.10 (0.01)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.07 0.07 (0.09)	0.07 (0.05)	0.07 (0.05)	0.04 (0.03)	0.07 (0.03)	0.03 0.03 (0.04)	0.03 (0.02)	0.03 (0.02)	0.02 (0.01)	0.03 (0.01)	0.04 0.04 (0.06)	0.04 (0.03)	0.04 (0.03)	0.02 (0.02)	0.04 (0.02)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.02 0.02 0.58			0.30 L/250= 0.69		0.00 0.00 0.24			0.01 L/250= 0.29		0.00 0.00 0.24			0.01 L/250= 0.29	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y04-06B6 短期雪考慮					まぐさ Y04-01B7 短期雪考慮					まぐさ Y04-03B7 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	5F S-P-F_2 2.71 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y3 3-212	通り	X3 - X4 1.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38		6F S-P-F_2 2.75 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y3 3-212	通り	X1 - X2 1.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38		6F S-P-F_2 2.71 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	Y3 3-212	通り	X2-1 - X2-2 0.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38	
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.57 -0.57	0.00	0.00	0.32	0.00	-0.13 -0.47	0.00	0.00	0.36	0.00	-0.02 -0.06	0.00	0.00	0.06	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	1.39 1.39	0.00	0.00	0.79	0.00	0.29 1.08	0.00	0.00	0.83	0.00	0.10 0.33	0.00	0.00	0.35	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.37 0.37 (0.06)	0.37 (0.04)	0.37 (0.04)	1.57 (0.15)	0.37 (0.02)	0.08 0.30 (0.04)	0.08 (0.01)	0.08 (0.01)	1.75 (0.17)	0.08 (0.01)	0.01 0.04 (0.00)	0.01 (0.00)	0.01 (0.00)	0.31 (0.03)	0.01 (0.00)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.06 0.06 (0.08)	0.06 (0.05)	0.06 (0.05)	0.04 (0.03)	0.06 (0.03)	0.01 0.05 (0.04)	0.01 (0.01)	0.01 (0.01)	0.04 (0.03)	0.01 (0.01)	0.00 0.02 (0.01)	0.00 (0.00)	0.00 (0.00)	0.02 (0.01)	0.00 (0.00)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.02 0.02 0.55			0.24		0.00 0.00 0.58			0.30		0.00 0.00 0.24			0.01	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y04-04B7 短期雪考慮					まぐさ Y04-06B7 短期雪考慮					まぐさ X01-01B4 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	6F Y3 通り S-P-F_2 2-212	X2-2 - X2-3				6F Y3 通り S-P-F_2 3-212	X3 - X4				3F X1 通り S-P-F_2 3-212	Y1 - Y2			
	2.71	0.73				2.71	1.64				3.55	1.64			
	3.80	28.60				3.80	28.60				3.80	28.60			
	9600.00	14815.98				9600.00	22223.97				9600.00	22223.97			
	1036.08	137.66				1554.12	206.49				1554.12	206.49			
	4.99 7.26	0.66 0.96				5.74 8.35	0.76 1.10				5.74 8.35	0.76 1.10			
	9.07	1.20				10.43	1.38				10.43	1.38			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.02 -0.06	0.00	0.00	0.06	-34.61	-0.11 -0.42	0.00	0.00	0.32	0.00	-0.20 -0.20	0.00	0.00	0.32	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	0.10 0.33	0.00	0.00	0.35	47.41	0.28 1.02	0.00	0.00	0.79	0.00	0.49 0.49	0.00	0.00	0.79	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.02 0.06 (0.01)	0.02 (0.00)	0.02 (0.00)	0.47 (0.05)	14.28* (1.05)	0.07 0.27 (0.03)	0.07 (0.01)	0.07 (0.01)	1.57 (0.15)	0.07 (0.00)	0.13 0.13 (0.02)	0.13 (0.01)	0.13 (0.01)	1.57 (0.15)	0.13 (0.01)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.01 0.02 (0.02)	0.01 (0.01)	0.01 (0.01)	0.02 (0.02)	1.40 (0.78)	0.01 0.05 (0.04)	0.01 (0.01)	0.01 (0.01)	0.04 (0.03)	0.01 (0.01)	0.02 0.02 (0.03)	0.02 (0.02)	0.02 (0.02)	0.04 (0.03)	0.02 (0.01)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.00 0.00 0.24			0.01		0.00 0.00 0.55			0.24		0.01 0.01 0.55			0.24	
		0.49	L/250=	0.29			1.09	L/250=	0.66			1.09	L/250=	0.66	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ X01-01B5 短期雪考慮					まぐさ X01-01B6 短期雪考慮					まぐさ X01-01B7 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	4F S-P-F_2 3-212 3.55 3.80 9600.00 1554.12 5.74 8.35 10.43	X1 通り 3-212 1.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38	Y1 - Y2			5F S-P-F_2 3-212 3.55 3.80 9600.00 1554.12 5.74 8.35 10.43	X1 通り 3-212 1.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38	Y1 - Y2			6F S-P-F_2 3-212 3.55 3.80 9600.00 1554.12 5.74 8.35 10.43	X1 通り 3-212 1.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38	Y1 - Y2		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.20 -0.20	0.00	0.00	0.32	0.00	-0.20 -0.20	0.00	0.00	0.32	0.00	-0.07 -0.23	0.00	0.00	0.32	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	0.49 0.49	0.00	0.00	0.79	0.00	0.49 0.49	0.00	0.00	0.79	0.00	0.18 0.55	0.00	0.00	0.79	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.13 0.13 (0.02)	0.13 (0.01)	0.13 (0.01)	1.57 (0.15)	0.13 (0.01)	0.13 0.13 (0.02)	0.13 (0.01)	0.13 (0.01)	1.57 (0.15)	0.13 (0.01)	0.05 0.15 (0.02)	0.05 (0.00)	0.05 (0.00)	1.57 (0.15)	0.05 (0.00)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.02 0.02 (0.03)	0.02 (0.02)	0.02 (0.02)	0.04 (0.03)	0.02 (0.01)	0.02 0.02 (0.03)	0.02 (0.02)	0.02 (0.02)	0.04 (0.03)	0.02 (0.01)	0.01 0.03 (0.02)	0.01 (0.01)	0.01 (0.01)	0.04 (0.03)	0.01 (0.00)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.01 0.01 0.55			0.24		0.01 0.01 0.55			0.24		0.00 0.00 0.55			0.24	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ X08-01B4 短期雪考慮					まぐさ X08-01B5 短期雪考慮					まぐさ X08-01B6 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	3F S-P-F_2 2.69 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	X5 3-212	通り Y1 - Y2 1.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38			4F S-P-F_2 2.69 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	X5 3-212	通り Y1 - Y2 1.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38			5F S-P-F_2 2.69 3.80 9600.00 1554.12 5.74 10.43	X5 3-212	通り Y1 - Y2 1.73 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.38		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.22 -0.22	0.00	0.00	0.36	0.00	-0.22 -0.22	0.00	0.00	0.36	0.00	-0.36 -0.51	0.00	0.00	0.36	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	0.52 0.52	0.00	0.00	0.83	0.00	0.52 0.52	0.00	0.00	0.83	0.00	0.84 1.19	0.00	0.00	0.83	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.14 0.14 (0.03)	0.14 (0.01)	0.14 (0.01)	1.75 (0.17)	0.14 (0.01)	0.14 0.14 (0.03)	0.14 (0.01)	0.14 (0.01)	1.75 (0.17)	0.14 (0.01)	0.23 0.33 (0.04)	0.23 (0.02)	0.23 (0.02)	1.75 (0.17)	0.23 (0.02)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.02 0.02 (0.03)	0.02 (0.02)	0.02 (0.02)	0.04 (0.03)	0.02 (0.01)	0.02 0.02 (0.03)	0.02 (0.02)	0.02 (0.02)	0.04 (0.03)	0.02 (0.01)	0.04 0.05 (0.05)	0.04 (0.03)	0.04 (0.03)	0.04 (0.03)	0.04 (0.02)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.01 0.01 0.58			0.30		0.01 0.01 0.58			0.30		0.01 0.01 0.58			0.30	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w	(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964					(0.8*1.00+0.2)*0.71 * 2.70 / 2 = 0.964				

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y02-01A4 短期雪考慮					まぐさ Y02-05A4 NG 短期雪考慮					まぐさ Y02-06A4 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ 1' / 1' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfbs/sfs (N/mm2)	4F Y2 通り S-P-F_T 3-212 3.64 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	X1 - X2 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38				4F Y2 通り S-P-F_T 3-212 4.55 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	X2 - X3 → 3-410 4.55 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38				4F Y2 通り S-P-F_T 3-212 4.09 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	X3 - X4 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-6.45 -6.45	0.00	0.00	0.00	0.00	-10.34 -10.34	0.00	0.00	0.00	0.00	-6.73 -6.73	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	7.09 7.09	0.00	0.00	0.00	0.00	9.09 9.09	0.00	0.00	0.00	0.00	9.25 9.25	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	4.15 4.15 (0.52)	4.15 (0.29)	4.15 (0.29)	0.00 (0.00)	4.15 (0.19)	6.65 6.65 (0.83)	6.65 (0.46)	6.65 (0.46)	0.00 (0.00)	6.65 (0.31)	4.33 4.33 (0.54)	4.33 (0.30)	4.33 (0.30)	0.00 (0.00)	4.33 (0.20)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.33 0.33 (0.43)	0.33 (0.24)	0.33 (0.24)	0.00 (0.00)	0.33 (0.16)	0.42 0.42 (0.55)	0.42 (0.30)	0.42 (0.30)	0.00 (0.00)	0.42 (0.20)	0.43 0.43 (0.56)	0.43 (0.31)	0.43 (0.31)	0.00 (0.00)	0.43 (0.21)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.76 0.76 1.21			0.00		1.91 1.91 1.52			0.00		0.80 0.80 1.21			0.00	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w															

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y02-01A5 短期雪考慮					まぐさ Y02-05A5 NG 短期雪考慮					まぐさ Y02-06A5 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	5F Y2 通り S-P-F_T 3-212	X1 - X2				5F Y2 通り S-P-F_T 3-212	X2 - X3 → 3-410				5F Y2 通り S-P-F_T 3-212	X3 - X4			
	3.64	3.64				4.55	4.55				4.09	3.64			
	3.80	28.60				3.80	28.60				3.80	28.60			
	10500.00	22223.97				10500.00	22223.97				10500.00	22223.97			
	1554.12	206.49				1554.12	206.49				1554.12	206.49			
	7.97 11.59	0.76 1.10				7.97 11.59	0.76 1.10				7.97 11.59	0.76 1.10			
	14.49	1.38				14.49	1.38				14.49	1.38			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-6.45 -6.45	0.00	0.00	0.00	0.00	-10.34 -10.34	0.00	0.00	0.00	0.00	-6.73 -6.73	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	7.09 7.09	0.00	0.00	0.00	0.00	9.09 9.09	0.00	0.00	0.00	0.00	9.25 9.25	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	4.15 4.15 (0.52)	4.15 (0.29)	4.15 (0.29)	0.00 (0.00)	4.15 (0.19)	6.65 6.65 (0.83)	6.65 (0.46)	6.65 (0.46)	0.00 (0.00)	6.65 (0.31)	4.33 4.33 (0.54)	4.33 (0.30)	4.33 (0.30)	0.00 (0.00)	4.33 (0.20)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.33 0.33 (0.43)	0.33 (0.24)	0.33 (0.24)	0.00 (0.00)	0.33 (0.16)	0.42 0.42 (0.55)	0.42 (0.30)	0.42 (0.30)	0.00 (0.00)	0.42 (0.20)	0.43 0.43 (0.56)	0.43 (0.31)	0.43 (0.31)	0.00 (0.00)	0.43 (0.21)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.76 0.76 1.21			0.00		1.91 1.91 1.52			0.00		0.80 0.80 1.21			0.00	
	2.43	L/250=	1.46			3.03	L/250=	1.82 * \$			2.43	L/250=	1.46		
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w															

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y02-01A6 短期雪考慮					まぐさ Y02-05A6 NG 短期雪考慮					まぐさ Y02-06A6 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ 1' / 1' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	6F Y2 通り S-P-F_T 3-212 3.64 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	X1 - X2 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38				6F Y2 通り S-P-F_T 3-212 4.55 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	X2 - X3 → 3-410 4.55 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38				6F Y2 通り S-P-F_T 3-212 4.09 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	X3 - X4 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-6.45 -6.45	0.00	0.00	0.00	0.00	-10.34 -10.34	0.00	0.00	0.00	0.00	-6.73 -6.73	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	7.09 7.09	0.00	0.00	0.00	0.00	9.09 9.09	0.00	0.00	0.00	0.00	9.25 9.25	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	4.15 4.15 (0.52)	4.15 (0.29)	4.15 (0.29)	0.00 (0.00)	4.15 (0.19)	6.65 6.65 (0.83)	6.65 (0.46)	6.65 (0.46)	0.00 (0.00)	6.65 (0.31)	4.33 4.33 (0.54)	4.33 (0.30)	4.33 (0.30)	0.00 (0.00)	4.33 (0.20)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.33 0.33 (0.43)	0.33 (0.24)	0.33 (0.24)	0.00 (0.00)	0.33 (0.16)	0.42 0.42 (0.55)	0.42 (0.30)	0.42 (0.30)	0.00 (0.00)	0.42 (0.20)	0.43 0.43 (0.56)	0.43 (0.31)	0.43 (0.31)	0.00 (0.00)	0.43 (0.21)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.76 0.76 1.21			0.00		1.91 1.91 1.52			0.00		0.80 0.80 1.21			0.00	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w															

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y02-01A7 短期雪考慮					まぐさ Y02-05A7 NG 短期雪考慮					まぐさ Y02-06A7 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	RF S-P-F_T 3-212 3.64 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	Y2 3-212 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38	X1 - X2 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38			RF S-P-F_T 3-212 4.55 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	Y2 3-212 4.55 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38	X2 - X3 4.55 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38			RF S-P-F_T 3-212 4.09 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	Y2 3-212 4.09 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38	X3 - X4 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.94 -4.52	0.00	0.00	0.00	0.00	-1.54 -7.43	0.00	0.00	0.00	0.00	-1.02 -4.93	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	1.03 4.96	0.00	0.00	0.00	0.00	1.36 6.53	0.00	0.00	0.00	0.00	1.41 6.78	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.60 2.91 (0.25)	0.60 (0.04)	0.60 (0.04)	0.00 (0.00)	0.60 (0.03)	0.99 4.78 (0.41)	0.99 (0.07)	0.99 (0.07)	0.00 (0.00)	0.99 (0.05)	0.66 3.17 (0.27)	0.66 (0.05)	0.66 (0.05)	0.00 (0.00)	0.66 (0.03)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.05 0.23 (0.21)	0.05 (0.03)	0.05 (0.03)	0.00 (0.00)	0.05 (0.02)	0.06 0.30 (0.27)	0.06 (0.05)	0.06 (0.05)	0.00 (0.00)	0.06 (0.03)	0.06 0.31 (0.28)	0.06 (0.05)	0.06 (0.05)	0.00 (0.00)	0.06 (0.03)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.11 0.11 1.21			0.00		0.28 0.28 1.52			0.00		0.12 0.12 1.21			0.00	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w															

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ X06-01A4 短期雪考慮					まぐさ X06-01A5 短期雪考慮					まぐさ X06-01A6 短期雪考慮				
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	4F X3 通り S-P-F_T 3-212 4.55 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49		Y1 - Y2 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38			5F X3 通り S-P-F_T 3-212 4.55 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49		Y1 - Y2 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38			6F X3 通り S-P-F_T 3-212 4.55 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49		Y1 - Y2 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38		
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-1.14 -1.14	0.00	0.00	0.00	0.00	-1.14 -1.14	0.00	0.00	0.00	0.00	-1.14 -1.14	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	1.56 1.56	0.00	0.00	0.00	0.00	1.56 1.56	0.00	0.00	0.00	0.00	1.56 1.56	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.73 0.73 (0.09)	0.73 (0.05)	0.73 (0.05)	0.00 (0.00)	0.73 (0.03)	0.73 0.73 (0.09)	0.73 (0.05)	0.73 (0.05)	0.00 (0.00)	0.73 (0.03)	0.73 0.73 (0.09)	0.73 (0.05)	0.73 (0.05)	0.00 (0.00)	0.73 (0.03)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.07 0.07 (0.09)	0.07 (0.05)	0.07 (0.05)	0.00 (0.00)	0.07 (0.03)	0.07 0.07 (0.09)	0.07 (0.05)	0.07 (0.05)	0.00 (0.00)	0.07 (0.03)	0.07 0.07 (0.09)	0.07 (0.05)	0.07 (0.05)	0.00 (0.00)	0.07 (0.03)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.13 0.13 1.21			0.00 1.46		0.13 0.13 1.21			0.00 1.46		0.13 0.13 1.21			0.00 1.46	
変形増大係数 Ccp	2.00					2.00					2.00				
風圧 w															

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ X06-01A7		短期雪考慮		
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	RF X3 通り S-P-F_T 3-212 4.55 3.80 10500.00 1554.12 7.97 11.59 14.49	Y1 - Y2 3.64 28.60 22223.97 206.49 0.76 1.10 1.38			
荷重	長 期	地 震	風	風面外	保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-0.35 -1.66	0.00	0.00	0.00	0.00
せん断 Q (kN) 積雪時	0.47 2.28	0.00	0.00	0.00	0.00
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.22 1.07 (0.09)	0.22 (0.02)	0.22 (0.02)	0.00 (0.00)	0.22 (0.01)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.02 0.11 (0.10)	0.02 (0.02)	0.02 (0.02)	0.00 (0.00)	0.02 (0.01)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	0.04 0.04 1.21	2.43	L/250=	0.00 1.46	
変形増大係数 Ccp	2.00				
風圧 w					

まぐさ・梁の断面検定凡例

位置	: 階名称／通り名称／位置		せん断 τ	: 雪を含まないせん断力度	[N]
材質	: 使用部材の材質		積雪時	: 積雪を含むせん断応力度	[N]
サイズ	: 本数-サイズ		検定比	: τ / f_s	
積雪	: 雪考慮の有無				
l	: 壁芯間距離	[m]	たわみ δ	: 雪を含まないたわみ	[cm]
l'	: まぐさ・梁内法スパン	[m]	積雪時	: 積雪を含むたわみ	[cm]
B	: まぐさ・梁の一部材幅	[cm]	L/300	: L/300時のたわみ	[cm]
D	: まぐさ・梁の一部材のせい	[cm]	L/150	: L/150時のたわみ	[cm]
E	: ヤング係数	[N/mm ²]	L/***=	: ***には指定たわみ制限が表記 = たわみ	[cm]
I	: 断面二次モーメント 単材*本数	[cm ⁴]	風圧 w	: 面外風圧力	
Z _x	: 鉛直方向断面係数 単材*本数	[cm ³]		: 風力係数 * K _z * 速度圧 k N/m ² * 階高/2	
Z _y	: 水平方向断面係数	[cm ³]			
Lfb	: 長期許容曲げ応力度	[N/mm ²]			
Lfs	: 長期許容せん断応力度	[N/mm ²]			
sfb	: 短期許容曲げ応力度	[N/mm ²]			
sfs	: 短期許容せん断応力度	[N/mm ²]			
積雪考慮: 長期積雪考慮は Lfb 1.43Lfb/1.1(中長期) 1.6Lfb/1.1(中短期)					
積雪考慮: 短期積雪考慮は Lfb 1.6Lfb/1.1(中短期)					
応力	: 応力は雪を含まない長期・地震・風を出力				
	: 風面外は外壁指定部分を計算				
曲げ M	: 雪を含まない曲げ応力	[kN・m]			
積雪時	: 積雪を含む曲げ応力	[kN・m]			
せん断 Q	: 雪を含まないせん断力	[kN]			
積雪時	: 積雪を含むせん断力	[kN]			
応力度 σ	: 雪を含まない曲げ応力度	[N/mm ²]			
積雪時	: 積雪を含む曲げ応力度	[N/mm ²]			
検定比	: σ / f_b				
応力度の数値後の記号は耐力不足を示す					
*: 記号					
積雪を含む応力は雪にそれぞれの雪係数が掛る					
以下はたわみ制限越えを示す					
<*> : 指定たわみの後の*は長期					
<\$> : \$は積雪					
<#> : #は風面外でL/150 水平方向					

● 4-(4) まぐさ・梁の断面検定 (2x4) 応力割増し係数によるルート2で設計

名 称	まぐさ Y02-05A4 NG 短期雪考慮	まぐさ Y02-05A5 NG 短期雪考慮	まぐさ Y02-05A6 NG 短期雪考慮
位 置 材質 サイズ l / l' (m) B / D (cm) E / I N/mm2 cm4 Zx / Zy (cm3) Lfb/Lfs (N/mm2) sfb/sfs (N/mm2)	4F Y2 通り X2 - X3 S-P-F_T 3-212 → 3-410 4.55 4.55 3.80 28.60 10500.00 22223.97 1554.12 206.49 7.97 11.59 0.76 1.10 14.49 1.38	5F Y2 通り X2 - X3 S-P-F_T 3-212 → 3-410 4.55 4.55 3.80 28.60 10500.00 22223.97 1554.12 206.49 7.97 11.59 0.76 1.10 14.49 1.38	6F Y2 通り X2 - X3 S-P-F_T 3-212 → 3-410 4.55 4.55 3.80 28.60 10500.00 22223.97 1554.12 206.49 7.97 11.59 0.76 1.10 14.49 1.38
荷重	長 期 地 震 風 風面外 保 有	長 期 地 震 風 風面外 保 有	長 期 地 震 風 風面外 保 有
曲げ M (kNm) 積雪時	-10.34 0.00 0.00 0.00 0.00 -10.34	-10.34 0.00 0.00 0.00 0.00 -10.34	-10.34 0.00 0.00 0.00 0.00 -10.34
せん断 Q (kN) 積雪時	9.09 0.00 0.00 0.00 0.00 9.09	9.09 0.00 0.00 0.00 0.00 9.09	9.09 0.00 0.00 0.00 0.00 9.09
応力度 σ (N/mm2) 積雪時 検定比	6.65 6.65 6.65 0.00 6.65 6.65 (0.83) (0.46) (0.46) (0.00) (0.31)	6.65 6.65 6.65 0.00 6.65 6.65 (0.83) (0.46) (0.46) (0.00) (0.31)	6.65 6.65 6.65 0.00 6.65 6.65 (0.83) (0.46) (0.46) (0.00) (0.31)
せん断 τ (N/mm2) 積雪時 検定比	0.42 0.42 0.42 0.00 0.42 0.42 (0.55) (0.30) (0.30) (0.00) (0.20)	0.42 0.42 0.42 0.00 0.42 0.42 (0.55) (0.30) (0.30) (0.00) (0.20)	0.42 0.42 0.42 0.00 0.42 0.42 (0.55) (0.30) (0.30) (0.00) (0.20)
たわみ δ (cm) 積雪時 L/300 L/150 (cm)	1.91 0.00 1.91 1.52 3.03 L/250= 1.82 * \$	1.91 0.00 1.91 1.52 3.03 L/250= 1.82 * \$	1.91 0.00 1.91 1.52 3.03 L/250= 1.82 * \$
変形増大係数 Ccp	2.00	2.00	2.00
風圧 w			

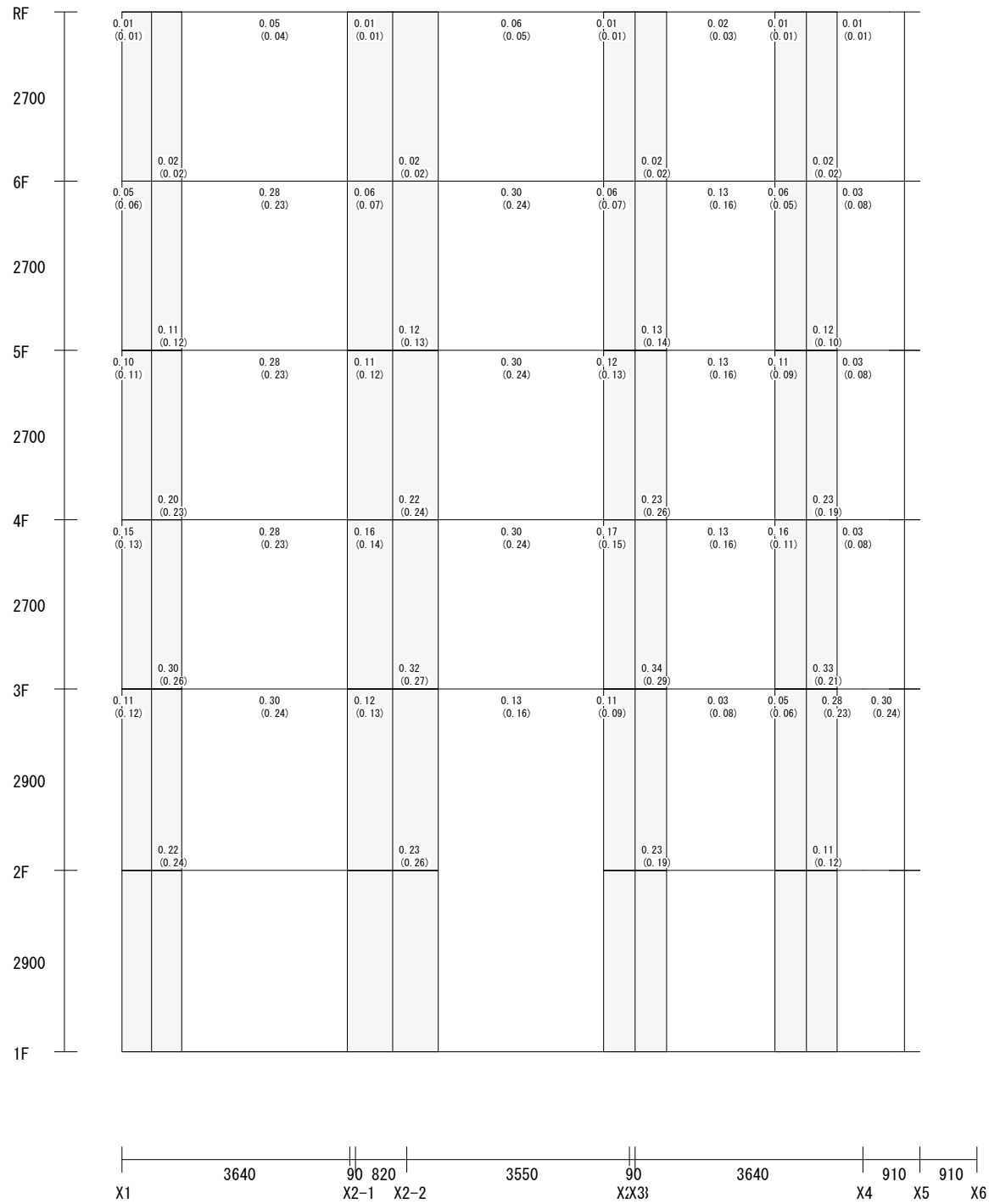
通り名称---> [Y1]

R階									
3階	H	WNt (WNk)	GM (GQ)		WNt (WNk)	GM (GQ)		WNt (WNk)	WMt (WMk)
			WMt (WMk)			WMt (WMk)			
2階	H	WNt (WNk)	GM (GQ)		WNt (WNk)	GM (GQ)		WNt (WNk)	WMt (WMk)
			WMt (WMk)			WMt (WMk)			
1階	H	WNt (WNk)	GM (GQ)		WNt (WNk)	GM (GQ)		WNt (WNk)	
			WMt (WMk)			WMt (WMk)			
			GM (GQ)		GM (GQ)				

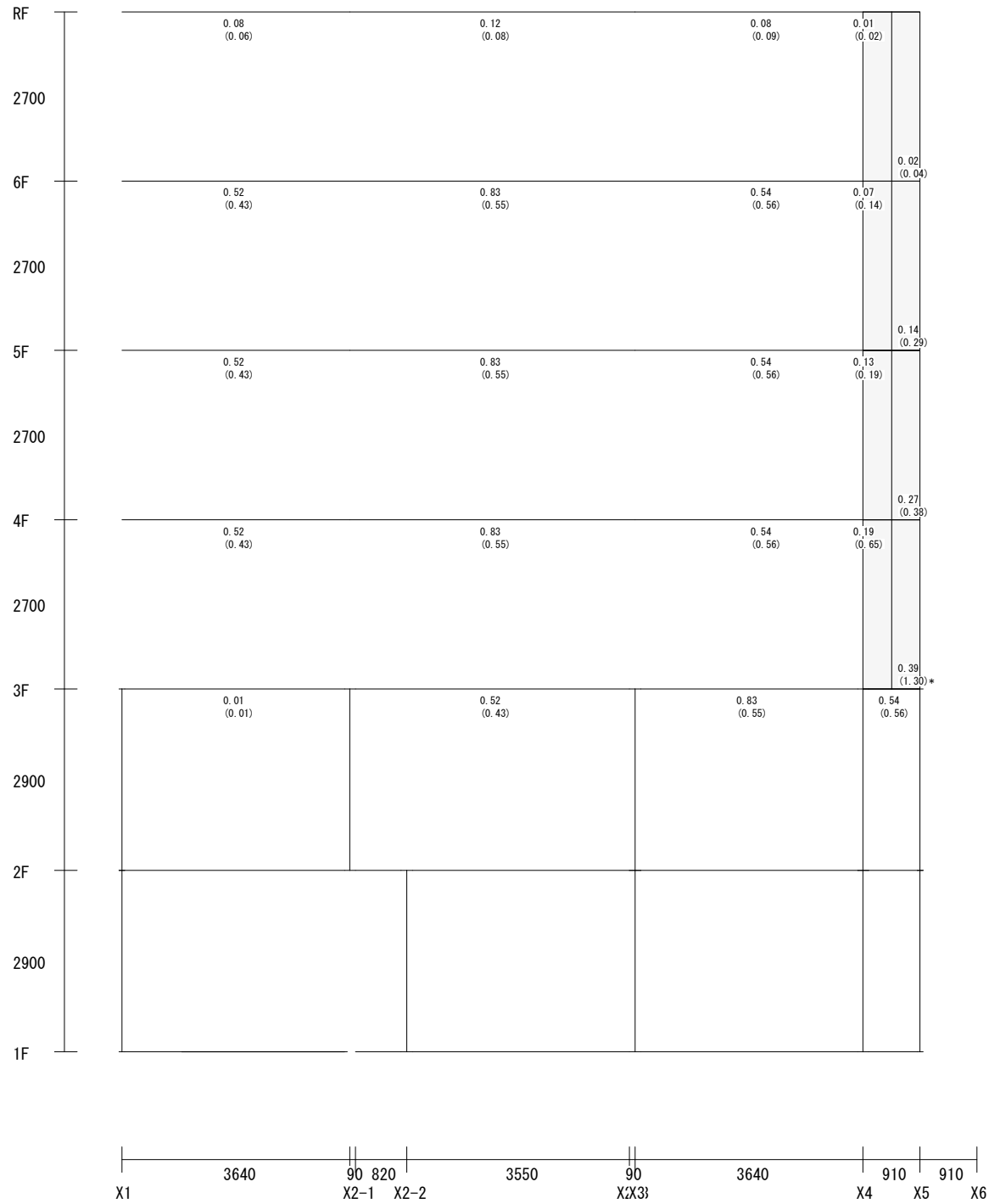
GM：梁の曲げモーメント検定値
GQ：梁のせん断力検定値
WNt：たて枠の軸力検定値(一般)
(WNk)：たて枠の検定値(開口脇)
WMt：たて枠のめり込み検定値(一般)
(WMk)：たて枠のめり込み検定値(開口脇)

*：NG
H：階高(mm)

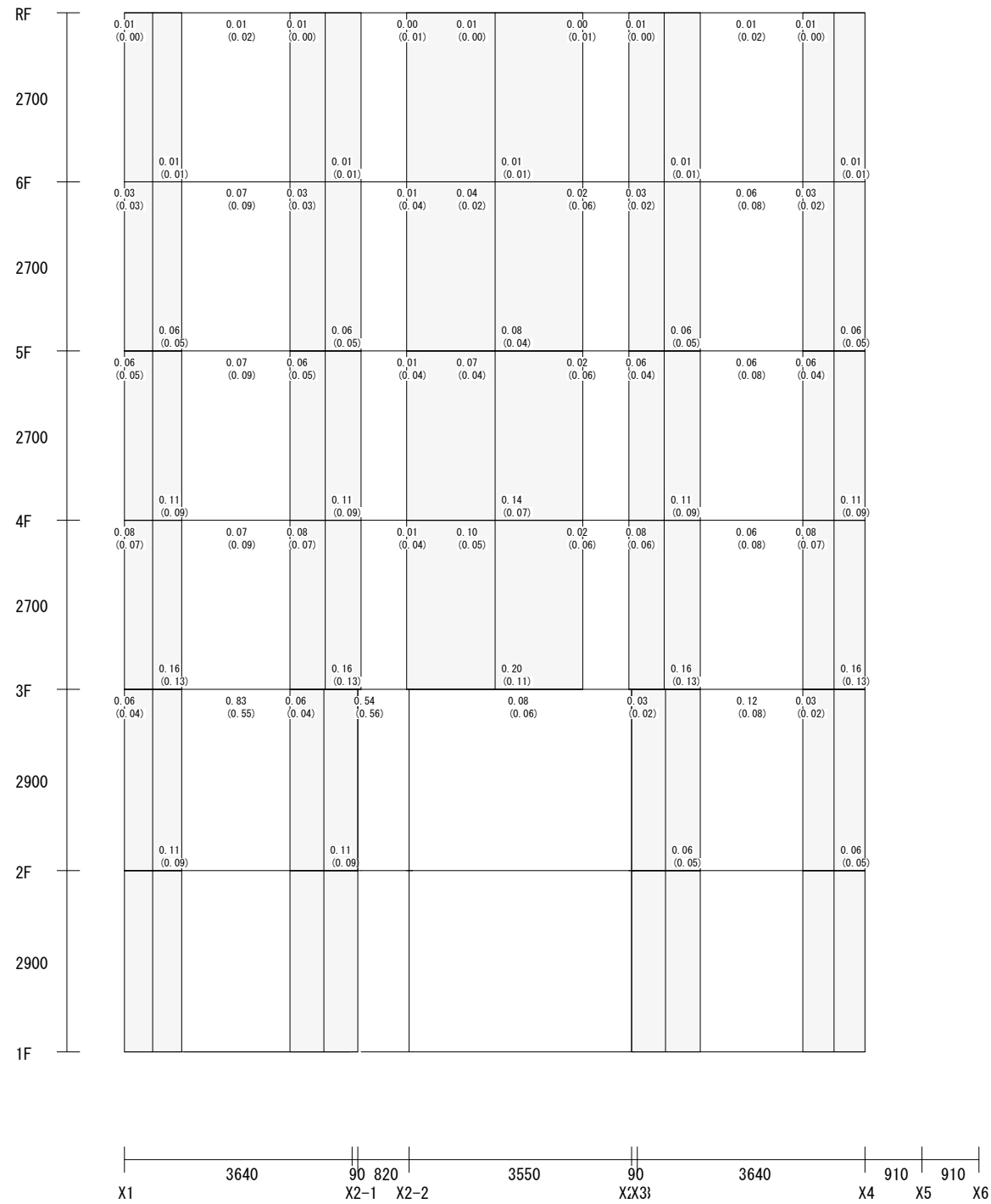
[Y1]



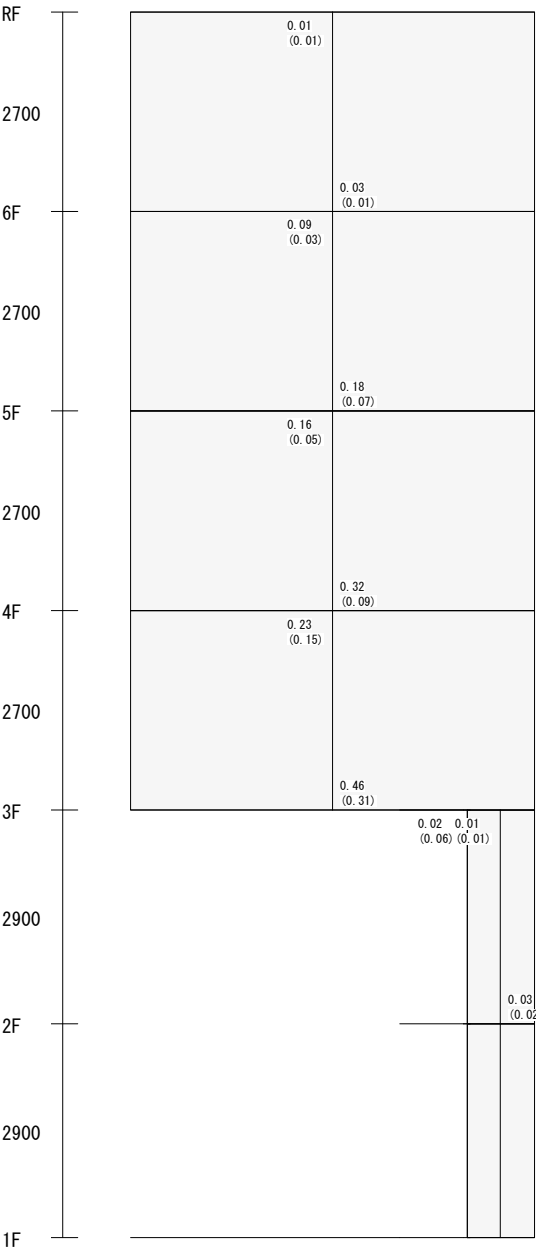
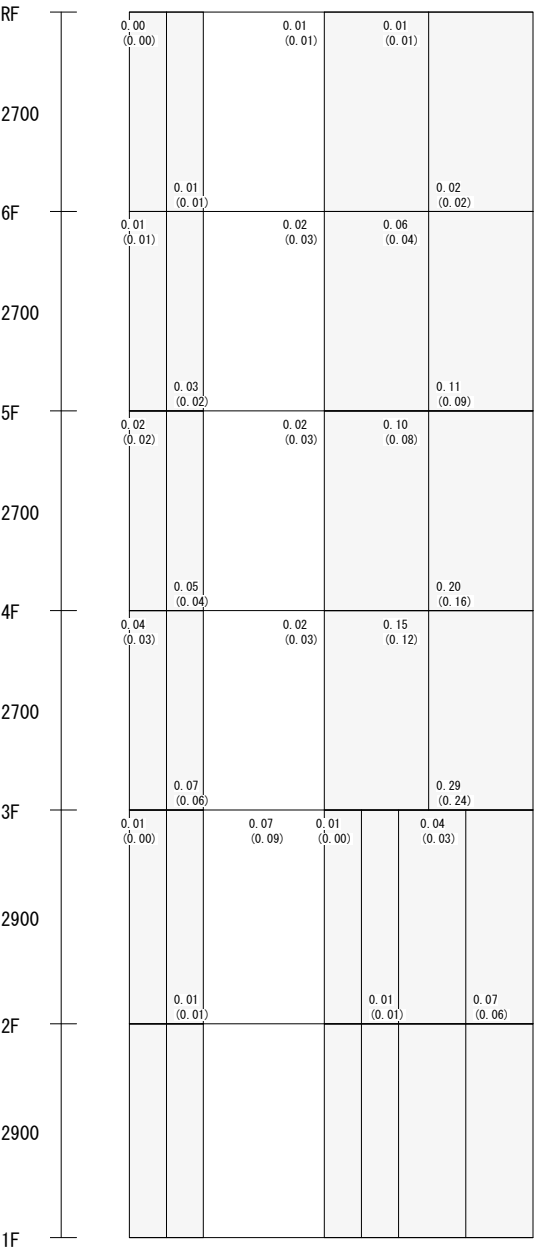
[Y2]



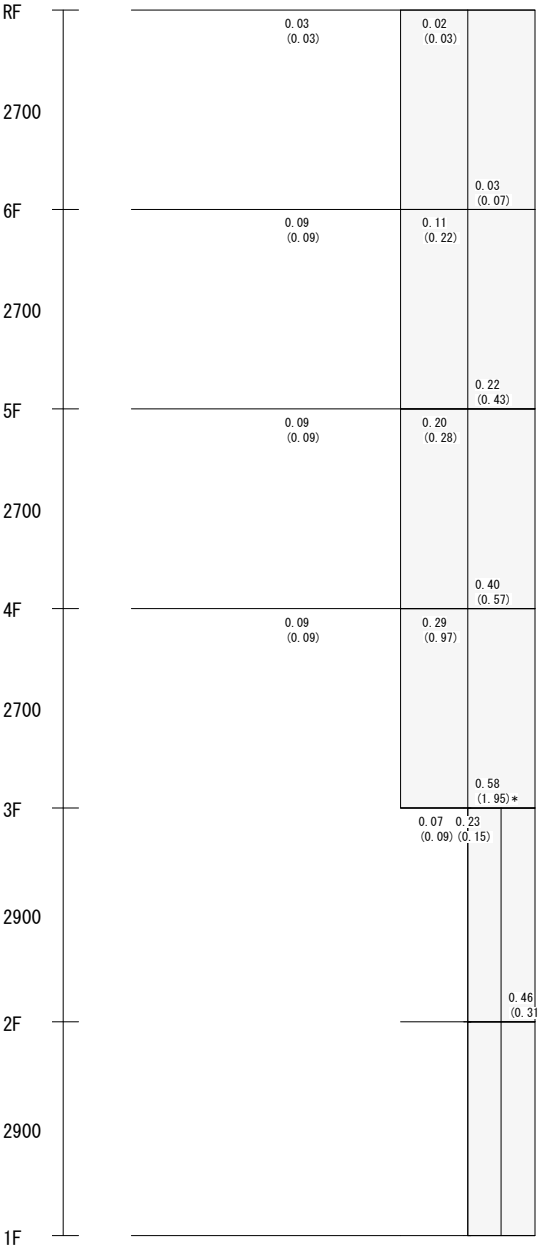
[Y3]



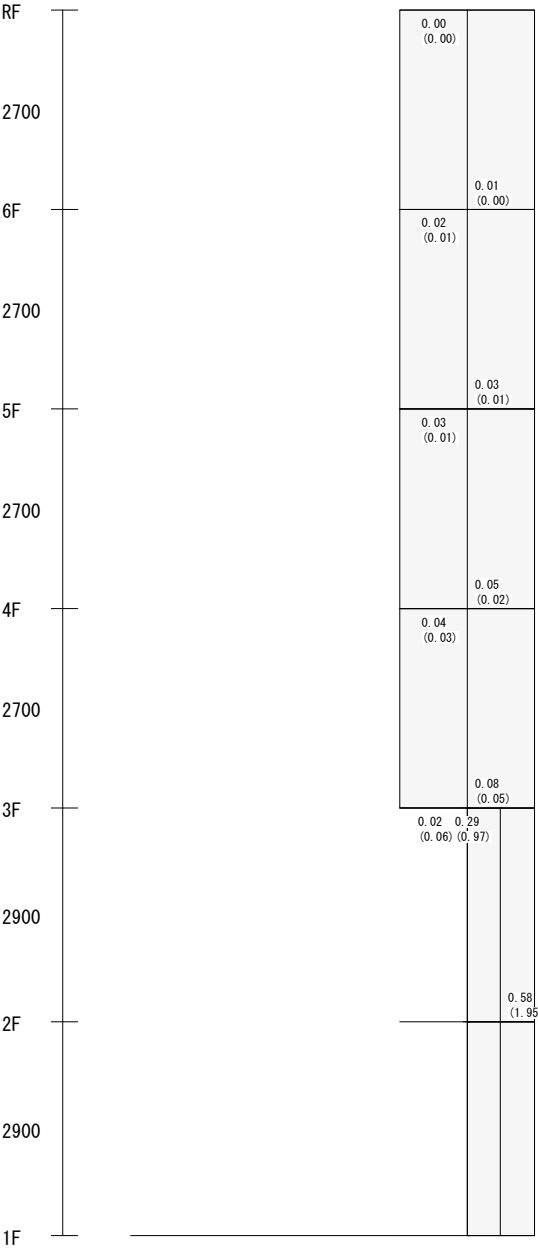
[X1] [X2]



[X3]

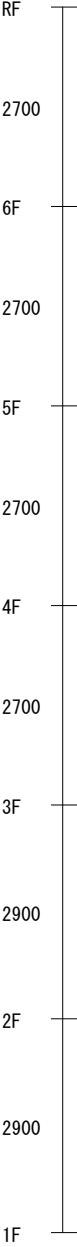
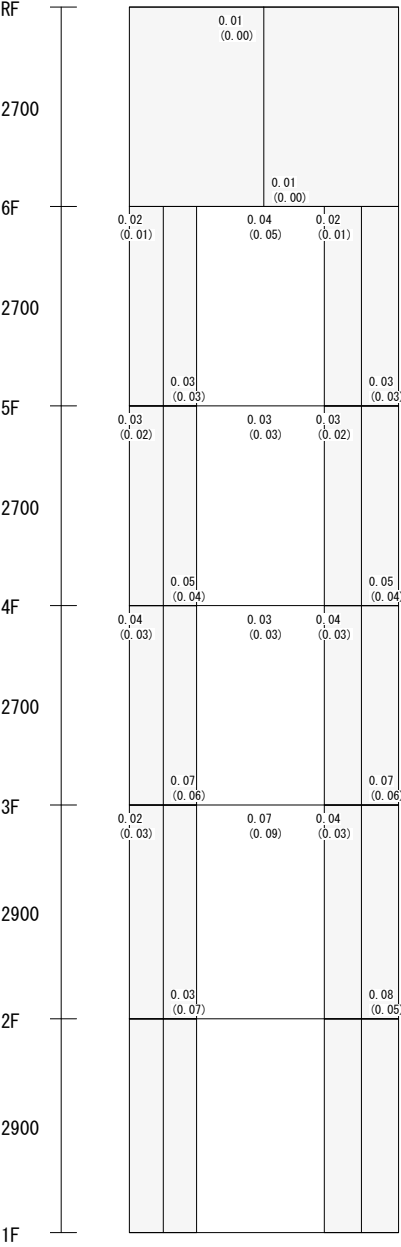


[X4]

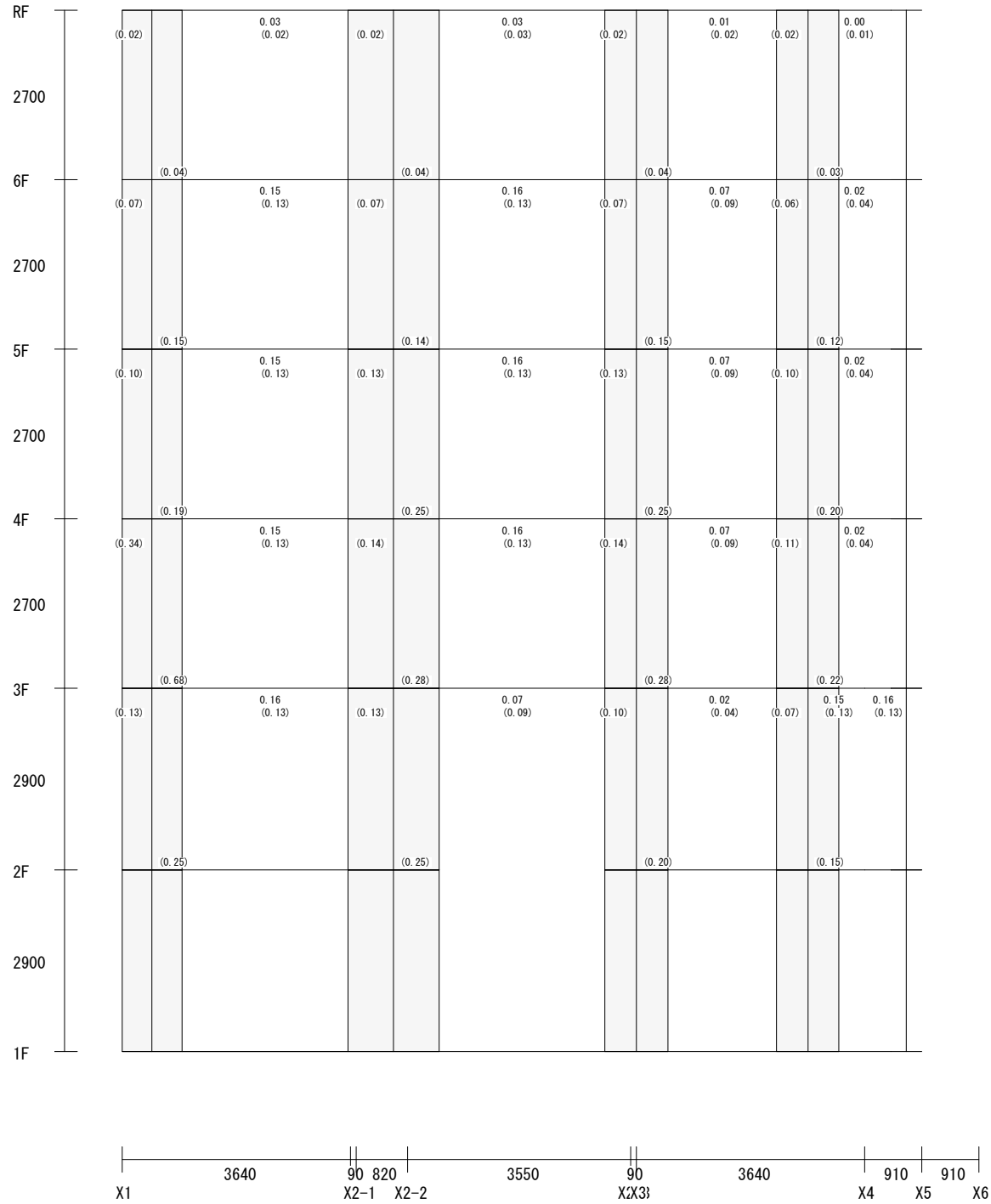


[X5]

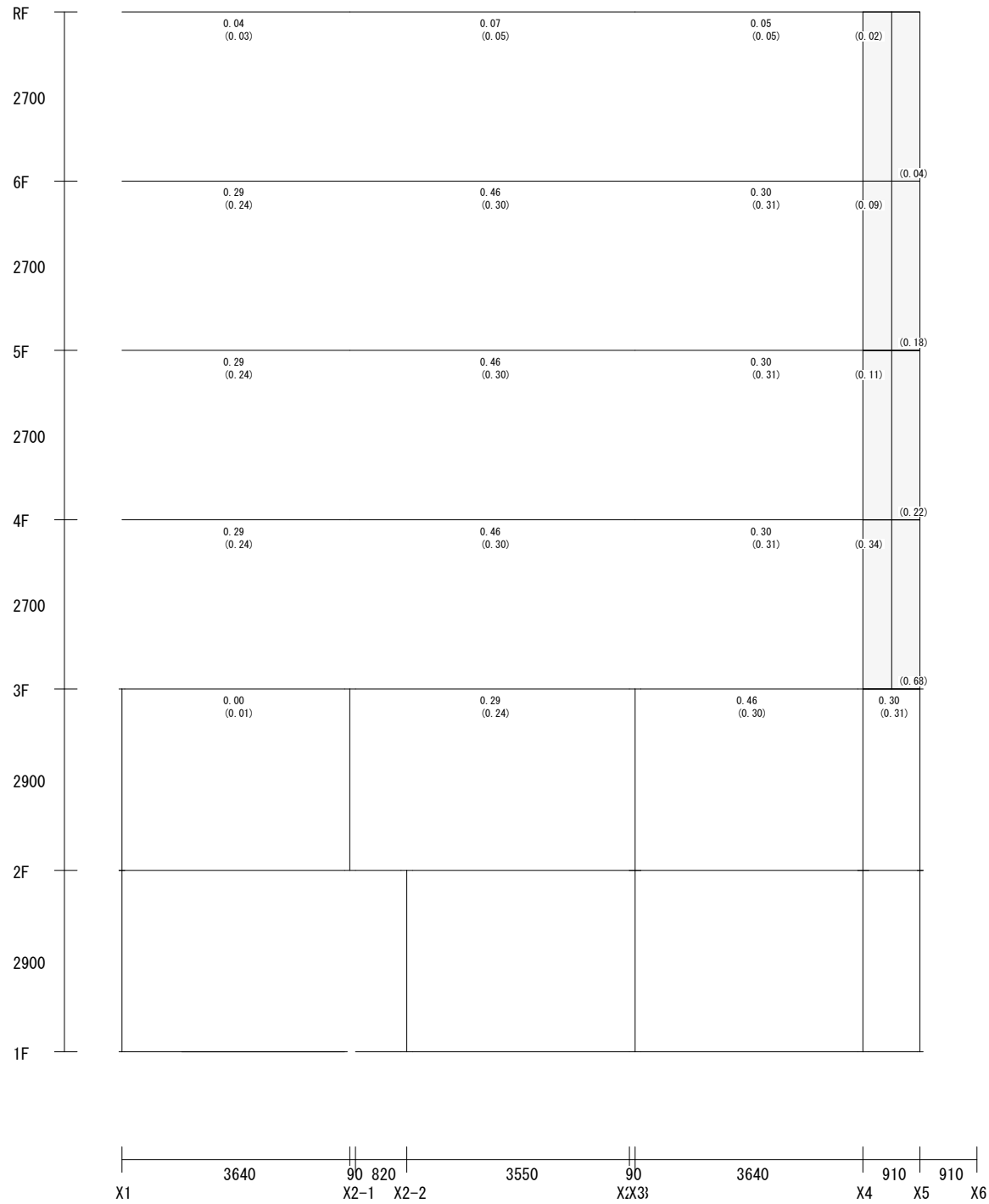
[X6]



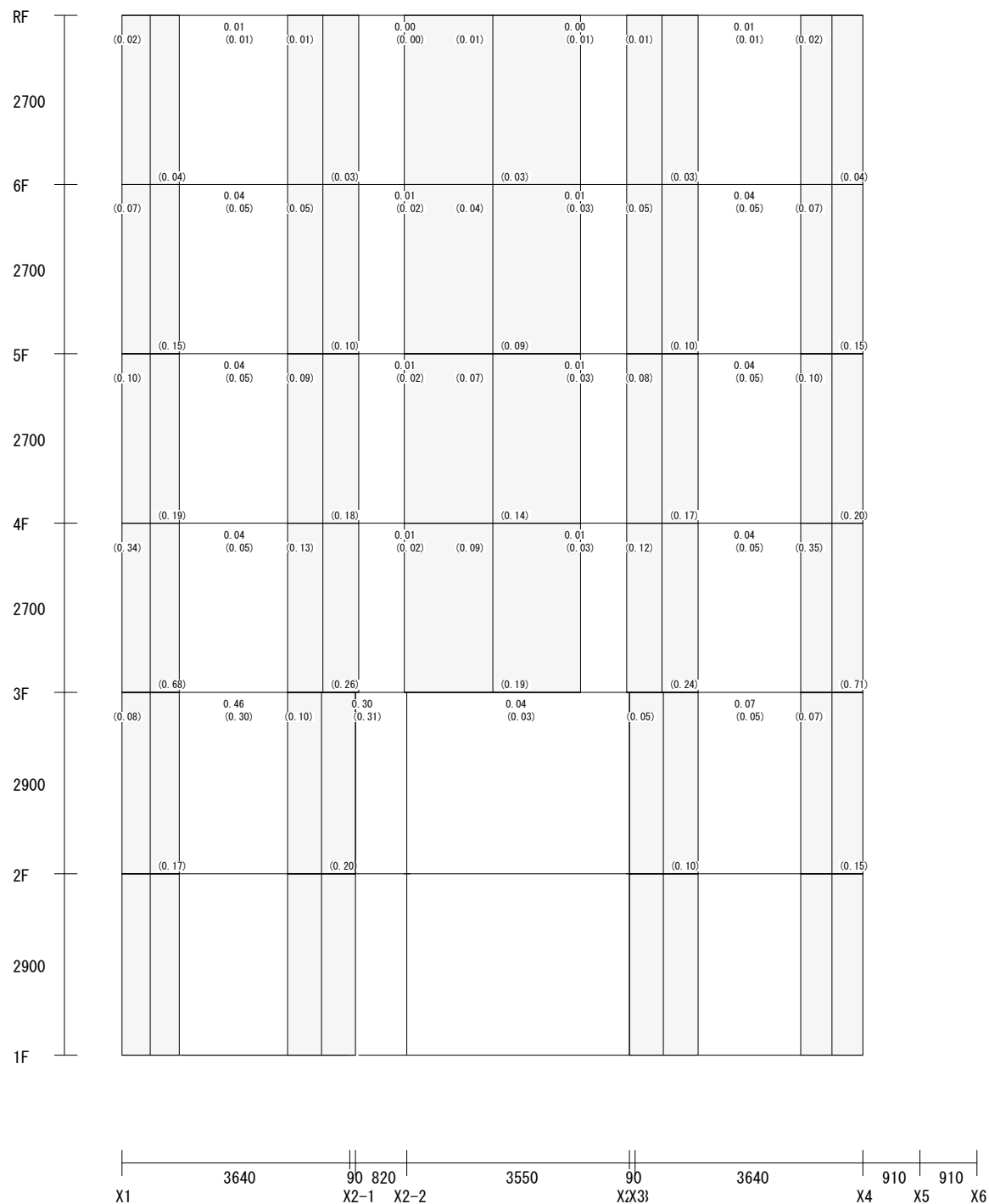
[Y1]



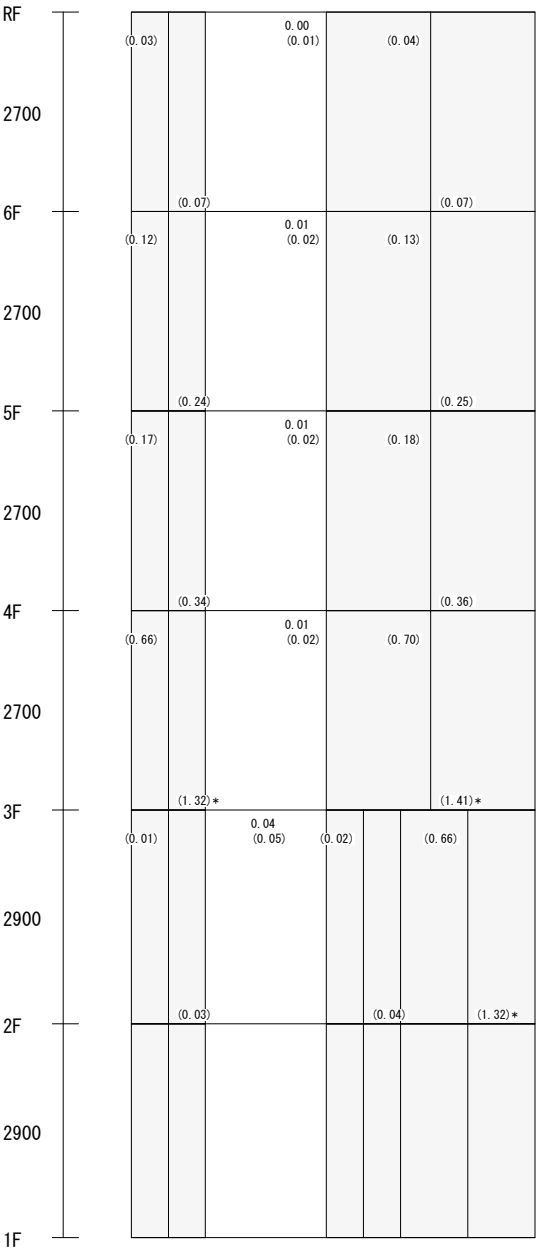
[Y2]



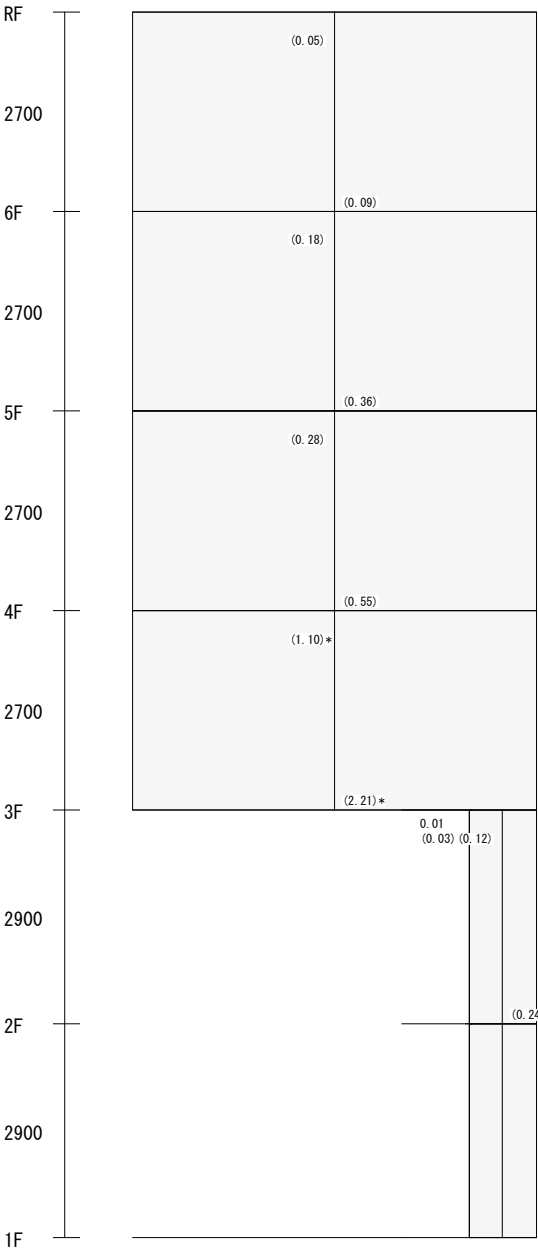
[Y3]



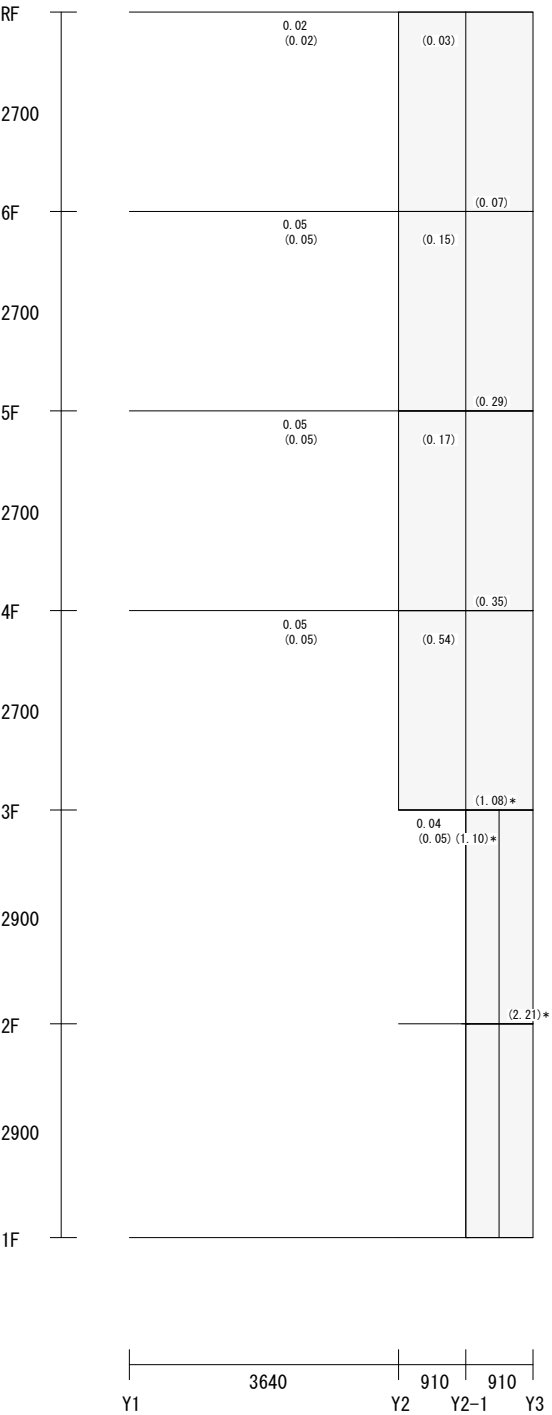
[X1]



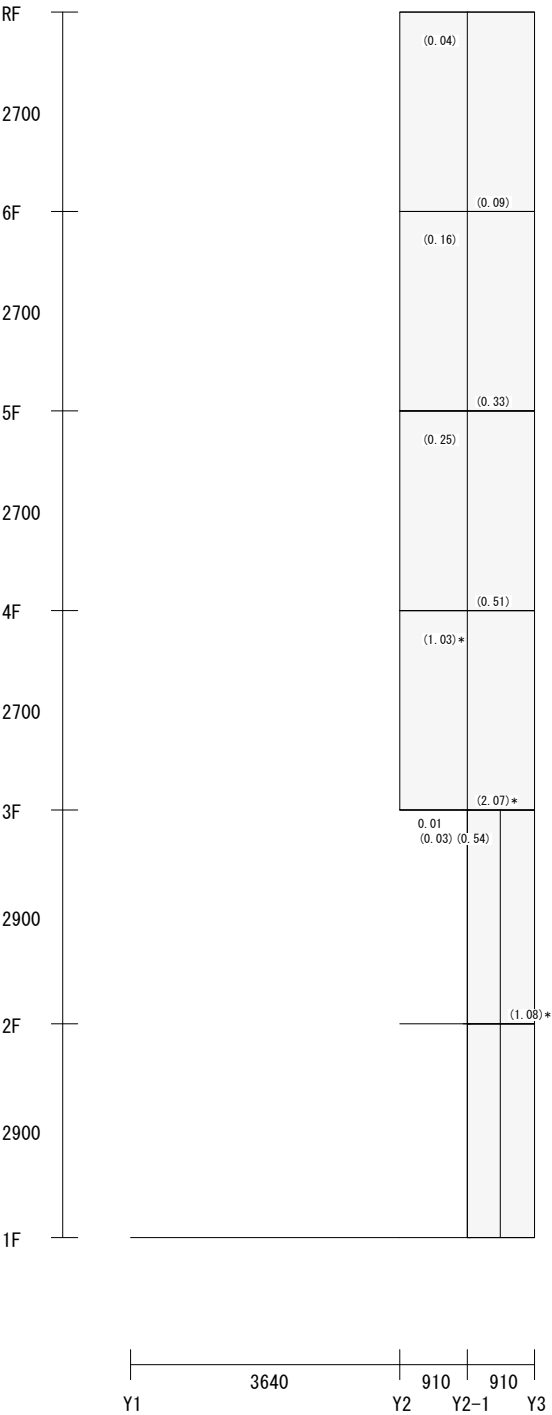
[X2]



[X3]

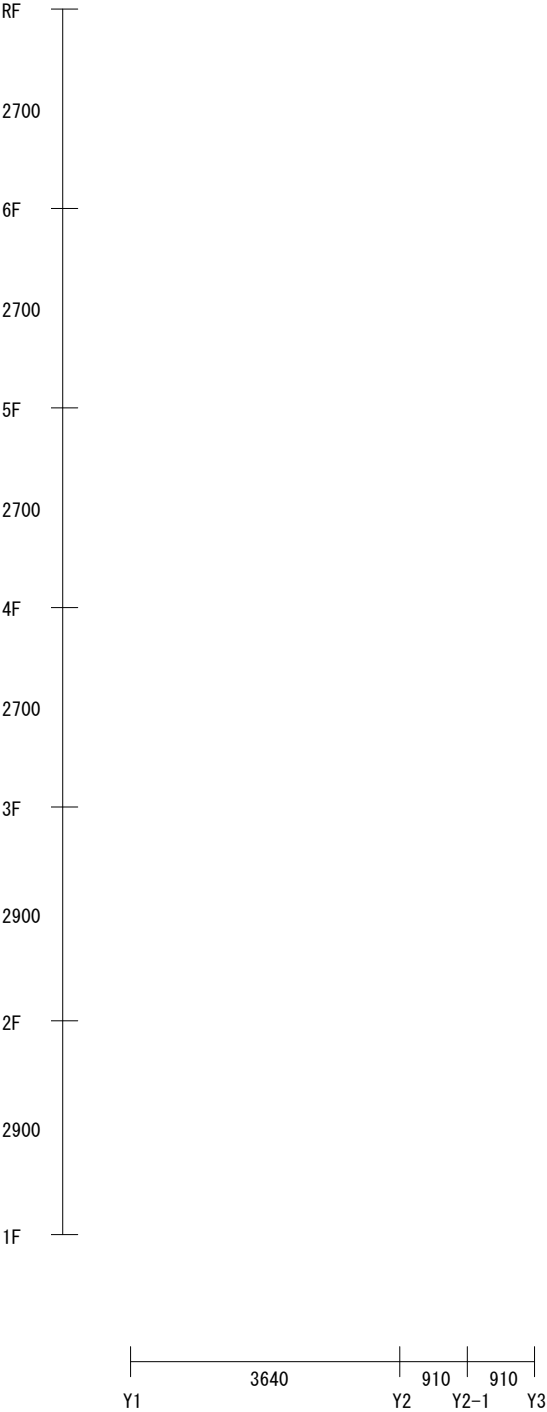
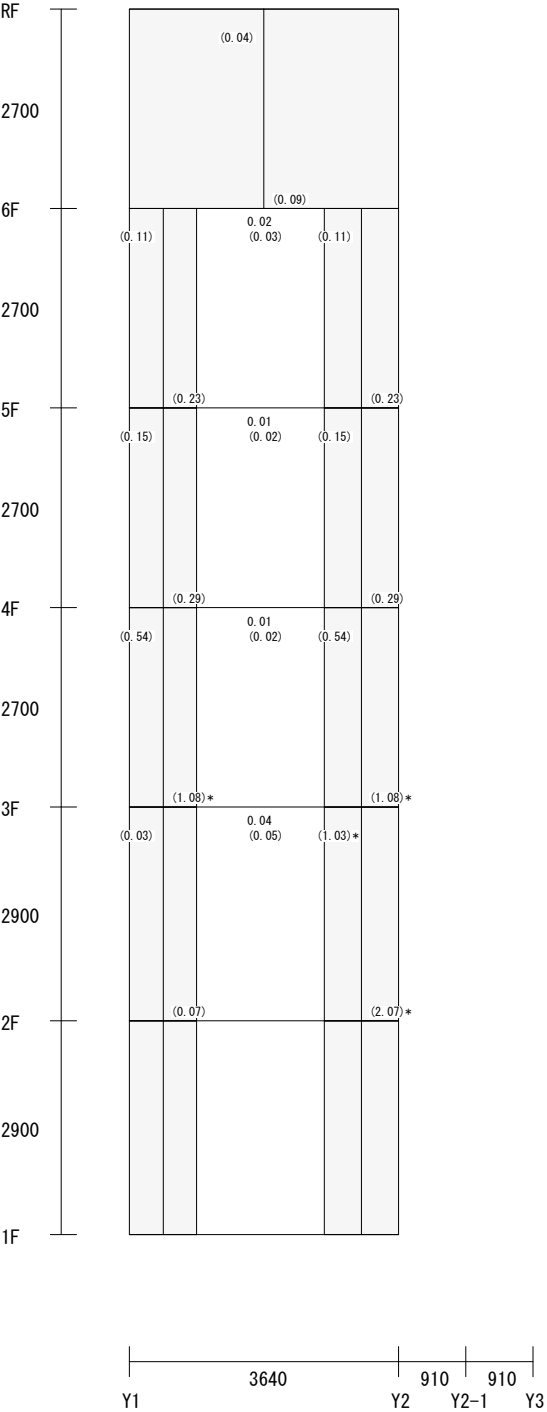


[X4]



[X5]

[X6]



● 壁軸力の算定表

応力割増し係数によるルート2で設計
(kN)

名称 階 通り		Y01-01A7 6F Y1				Y01-01C7 6F Y1				Y01-04C7 6F Y1				Y01-06C7 6F Y1				Y02-07A7 6F Y2			
耐力壁脚部位置		X1		X2		X1		X2-3		X2-2		X4		X3		X4		X4		X5	
加 力 方 向		R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L
M s / b		-1.69	1.69	1.81	-1.81	-1.81	1.81	1.81	-1.81	-1.81	1.81	-1.81	-1.81	1.81	1.81	-1.69	1.69	1.69	-1.69	1.69	-1.69
N S / 2		-0.37	0.37	-0.40	0.40	0.13	-0.13	0.13	-0.13	-0.07	0.07	-0.07	0.07	0.01	-0.01	0.19	-0.19	0.19	-0.19	0.19	-0.19
Σ N S		-2.06	2.06	1.41	-1.41	-1.68	1.68	1.94	-1.94	-1.88	1.88	1.74	-1.74	-1.80	1.80	-1.50	1.50	1.88	-1.88	1.88	-1.88
N L t / 2		0.60			0.60	1.07			1.07	0.97			0.97	0.71		0.82			0.82	0.82	
直交壁効果																					
Σ N t		-1.46			-0.81	-0.61			-0.87	-0.91			-0.77	-1.09		-0.68			-1.06	-1.06	
(係数無し値)		(-0.87)			(-0.34)	(-0.05)			(-0.22)	(-0.29)			(-0.19)	(-0.49)		(-0.25)			(-0.52)	(-0.52)	
N L c / 2			0.60	0.60			1.07	1.07			0.97	0.97			0.71	0.82	0.82		0.82	0.82	
Σ N c			2.66	2.02			2.75	3.01			2.85	2.71			2.50	2.32	2.69		2.69	2.69	
(係数無し値)			(2.07)	(1.54)			(2.19)	(2.36)			(2.22)	(2.13)			(1.90)	(1.89)	(2.16)		(2.16)	(2.16)	
端部金物	配置 耐力 判定	1-S-45		—		—		—		1-S-45		—		1-S-45		1-S-45		—		1-S-45	
		2.03		—		—		—		2.03		—		2.03		—		—		2.03	
		OK		—		—		—		OK		—		OK		—		—		OK	
通し ボルト	径 耐力 判定	—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
くぎ名称		—		CN50S-12		CN50S-12		CN50S-12		—		CN50S-12		—		CN50S-12		CN50S-12		—	
くぎ必要本数		—		2		2		2		—		2		—		2		2		—	

● 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
[地震時] (kN)

[illegible]

名称 階 通り		X08-01A7 6F X5				Y01-01A6 5F Y1				Y01-01C6 5F Y1				Y01-04C6 5F Y1				Y01-06C6 5F Y1			
耐力壁脚部位置		Y1		Y2		X1		X2		X1		X2-3		X2-2		X4		X3		X4	
加 力 方 向		R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L
M s / b		-2.51	2.51	2.51	-2.51	-4.82	4.82	5.16	-5.16	-5.16	5.16	5.16	-5.16	-5.16	5.16	-5.16	-5.16	5.16	5.16	5.16	-5.16
N S / 2		0.00	0.00	0.00	0.00	-1.80	1.80	-1.92	1.92	0.63	-0.63	0.63	-0.63	-0.35	0.35	-0.35	0.35	0.06	-0.06	0.06	-0.06
Σ N S		-2.51	2.51	2.51	-2.51	-6.61	6.61	3.24	-3.24	-4.53	4.53	5.79	-5.79	-5.51	5.51	4.81	-4.81	-5.10	5.10	5.22	-5.22
N L t / 2		0.56			0.56	2.57			2.57	4.54			4.54	3.92			3.92	2.86			2.86
直交壁効果 Σ N t		-1.95			-1.95	-4.05			-0.67	0.01			-1.25	-1.59			-0.89	-2.25			-2.36
(係数無し値)		(-1.24)			(-1.24)	(-2.16)			(0.41)	(1.52)			(0.68)	(0.25)			(0.71)	(-0.54)			(-0.62)
N L c / 2			0.56	0.56			3.88	3.88			6.88	6.88			5.95	5.95			4.31	4.31	
Σ N c			3.07	3.07			10.49	7.11			11.41	12.67			11.46	10.76			9.41	9.53	
(係数無し値)			(2.35)	(2.35)			(8.60)	(6.04)			(9.90)	(10.74)			(9.62)	(9.16)			(7.71)	(7.79)	
端部金物	配置 耐力 判定	1-S-50		1-S-50		1-S-50		—		—		1-S-45		1-S-45		1-S-45		1-S-50		1-S-50	
		4.06		4.06		4.06		—		—		2.03		2.03		2.03		4.06		4.06	
		OK		OK		OK		—		—		OK		OK		OK		OK		OK	
通し ボルト	径 耐力 判定	—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
くぎ名称		—		—		—		CN50S-12		—		—		—		—		—		—	
くぎ必要本数		—		—		—		2		—		—		—		—		—		—	

[illegible]

》 【 CLT2X4 Ver1.002 】 物件 [

[地震時]

くぎ名称	くぎ必要本数
くぎ名称	くぎ必要本数

[地震時]

くぎ名称	くぎ必要本数
くぎ名称	くぎ必要本数

● 壁軸力の算定表

応力割増し係数によるルート 2 で設計
(kN)

[illegible]

● [地震時] 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
 (kN)

名称 階 通り		X01-01A3 2F X1				X01-01C3 2F X1				X01-02A3 2F X1				X02-03A3 2F X2				X06-03A3 2F X3			
耐力壁脚部位置		Y1		Y2		Y1		Y2		Y2		Y3		Y2-1		Y3		Y2-1		Y3	
加 力 方 向		R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L
M s / b		-20.76	20.76	22.25	-22.25	-22.25	22.25	20.76	-20.76	-39.57	39.57	39.57	-39.57	-39.57	39.57	39.57	-39.57	-39.57	39.57	-39.57	
N S / 2		-25.41	25.41	-27.23	27.23	9.32	-9.32	8.70	-8.70	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
Σ N S		-46.17	46.17	-4.98	4.98	-12.92	12.92	29.46	-29.46	-39.57	39.57	39.57	-39.57	-39.57	39.57	39.57	-39.57	-39.57	39.57	-39.57	
N L t / 2		3.21			3.21	4.77			4.77	8.68			8.68	6.46			6.46	14.49		14.49	
直交壁効果																					
Σ N t		-42.96			8.19	-8.15			-24.69	-30.88			-30.88	-33.11			-33.11	-25.08		-25.08	
(係数無し値)		(-29.77)			(6.53)	(-3.84)			(-16.27)	(-22.11)			(-22.11)	(-21.81)			(-21.81)	(-13.78)		(-13.78)	
N L c / 2			3.74	3.74		6.78	6.78	6.78		12.34	12.34	12.34		9.71	9.71	9.71		23.37	23.37		
Σ N c			49.92	-1.24		19.71	36.25	36.25		51.90	51.90	51.90		49.28	49.28	49.28		62.94	62.94		
(係数無し値)			(36.72)	(0.42)		(15.40)	(27.83)			(43.13)	(43.13)			(37.98)	(37.98)			(51.63)	(51.63)		
端部金物	配置	1-TR400-20				1-TR400-20				1-TR400-20				1-TR400-20				1-TR400-20			
	耐力	55.20				55.20				55.20				55.20				55.20			
	判定	OK				OK				OK				OK				OK			
通し ボルト	径 耐力 判定	—				—				—				—				—			
		—				—				—				—				—			
		—				—				—				—				—			
くぎ名称		—				—				—				—				—			
くぎ必要本数		—				—				—				—				—			

● 壁軸力の算定表

応力割増し係数によるルート 2 で設計
(kN)

名称 階 通り		Y04-06C2 1F Y3				X01-01A2 1F X1				X01-01C2 1F X1				X01-02A2 1F X1				X02-03A2 1F X2			
耐力壁脚部位置		X3		X4		Y1		Y2		Y1		Y2		Y2		Y3		Y2-1		Y3	
加 力 方 向		R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L
M s / b N S / 2 Σ N S N L t / 2 直交壁効果 Σ N t (係数無し値) N L c / 2 Σ N c (係数無し値)		-29.35	29.35	27.40	-27.40	-27.66	27.66	29.64	-29.64	-29.64	29.64	27.66	-27.66	-93.32	93.32	93.32	-93.32	-92.29	92.29	92.29	-92.29
		37.34	-37.34	34.85	-34.85	-42.10	42.10	-45.11	45.11	27.21	-27.21	25.39	-25.39	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
		7.99	-7.99	62.25	-62.25	-69.77	69.77	-15.47	15.47	-2.43	2.43	53.06	-53.06	-93.32	93.32	93.32	-93.32	-92.29	92.29	92.29	-92.29
		8.45			8.45	5.85			5.85	6.84			6.84	12.44			12.44	8.80			8.80
		16.44			-53.79	-63.92			21.32	4.41			-46.22	-80.88			-80.88	-83.49			-83.49
		(13.78)			(-36.01)	(-43.98)			(16.16)	(5.22)			(-31.06)	(-56.81)			(-56.81)	(-57.12)			(-57.12)
			11.05	11.05		6.50	6.50		8.93	8.93				16.26	16.26			12.64	12.64		
			3.06	73.30		76.27	-8.97		11.37	61.99				109.57	109.57			104.93	104.93		
		(5.72)	(55.51)		(56.34)	(-3.81)		(10.56)	(46.83)				(85.50)	(85.50)			(78.56)	(78.56)			
端部金物	配置	—		1-TR400-20		1-TR400-20		—		1-TR400-20		1-TR400-20		1-TR400-20		1-TR400-20		1-TR400-20		1-TR400-20	
	耐力	—		55.20		55.20		—		55.20		55.20		55.20		55.20		55.20		55.20	
	判定	—		OK		NG		—		OK		NG		NG		NG		NG		NG	
通し ボルト	径	—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
	耐力	—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
	判定	—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
くぎ名称 くぎ必要本数		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	

● [地震時] 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
 (kN)

[illegible]

● 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
[風時] (kN)

[illegible]

● 壁軸力の算定表

応力割増し係数によるルート2で設計
(kN)

[illegible]

● [風時] 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
 (kN)

[illegible]

● 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
[風時] (kN)

[illegible]

● 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
[風時] (kN)

名称 階 通り		Y04-03C5 4F		Y3		Y04-04C5 4F		Y3		Y04-06C5 4F		Y3		X01-01A5 4F		X1		X01-01C5 4F		X1	
耐力壁脚部位置		X2-1		X2-3		X2-2		X4		X3		X4		Y1		Y2		Y1		Y3	
加 力 方 向		R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L
M s / b N S / 2 Σ N S N L t / 2 直交壁効果 Σ N t (係数無し値) N L c / 2 Σ N c (係数無し値)		-5.57	5.57	5.57	-5.57	-5.57	5.57	5.57	-5.57	-5.57	5.57	5.57	-5.57	-10.08	10.08	10.80	-10.80	-10.80	10.80	10.08	-10.08
		0.01	-0.01	0.01	-0.01	1.17	-1.17	1.17	-1.17	4.46	-4.46	4.16	-4.16	-14.71	14.71	-15.76	15.76	15.76	-15.76	14.71	-14.71
		-5.56	5.56	5.58	-5.58	-4.40	4.40	6.74	-6.74	-1.11	1.11	9.36	-9.36	-24.80	24.80	-4.96	4.96	4.96	-4.96	24.80	-24.80
		5.01			5.01	2.72			2.72	2.26			2.26	1.19			1.19	7.04		24.80	-24.80
		-0.56			-0.57	-1.68			-4.02	1.15			-7.11	-23.61			6.15	12.00			-17.75
		(1.30)			(1.29)	(-0.21)			(-1.77)	(1.52)			(-4.43)	(-16.52)			(4.49)	(10.35)			(-10.67)
端部金物 配置 耐力判定		1-S-50		1-S-50		1-S-50		1-SW-67		—		1-S-HD 15		1-HD-B 25		—		—		1-S-HD 20	
		4.06		4.06		4.06		8.12		—		15.00		25.01		—		—		20.01	
		OK		OK		OK		OK		—		OK		OK		—		—		OK	
通し ボルト		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
くぎ名称		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
くぎ必要本数		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	

● 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
[風時] (kN)

名称 階 通り		X02-01A5 4F		X2		X06-02A5 4F		X3		X07-02A5 4F		X4		X08-01A5 4F		X5		X08-01C5 4F		X5	
耐力壁脚部位置		Y1		Y3		Y2		Y3		Y2		Y3		Y1		Y2		Y1		Y2	
加 力 方 向		R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L
M s / b N S / 2 Σ N S N L t / 2 直交壁効果 Σ N t (係数無し値) N L c / 2 Σ N c (係数無し値)		-37.43	37.43	37.43	-37.43	-10.08	10.08	10.08	-10.08	-37.43	37.43	37.43	-37.43	-10.08	10.08	10.80	-10.80	-10.80	10.80	10.08	-10.08
		0.00	0.00	0.00	0.00	5.47	-5.47	5.47	-5.47	0.00	0.00	0.00	0.00	-8.94	8.94	-9.58	9.58	9.58	-9.58	8.94	-8.94
		-37.43	37.43	37.43	-37.43	-4.61	4.61	15.55	-15.55	-37.43	37.43	37.43	-37.43	-19.03	19.03	1.22	-1.22	-1.22	1.22	19.03	-19.03
		15.72			15.72	13.00			13.00	1.33			1.33	1.22			1.22	1.29		19.03	-19.03
		-21.71			-21.71	8.38			-2.56	-36.10			-36.10	-17.81			-0.00	0.07			-17.74
		(-11.02)			(-11.02)	(9.70)			(1.89)	(-25.40)			(-25.40)	(-13.99)			(2.02)	(2.09)			(-13.92)
端部金物 配置 耐力判定		1-HD-N 25		1-HD-N 25		—		1-S-50		1-TFH-52		1-TFH-52		1-S-HD 20		—		—		1-S-HD 20	
		22.95		22.95		—		4.06		52.97		52.97		20.01		—		—		20.01	
		OK		OK		—		OK		OK		OK		OK		—		—		OK	
通し ボルト		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
		—		—		—		—		—		—		—		—		—		—	
くぎ名称		—		—		—		—		—		—		—		CN50S-12		—		—	
くぎ必要本数		—		—		—		—		—		—		—		1		—		—	

[illegible][illegible]

[illegible]

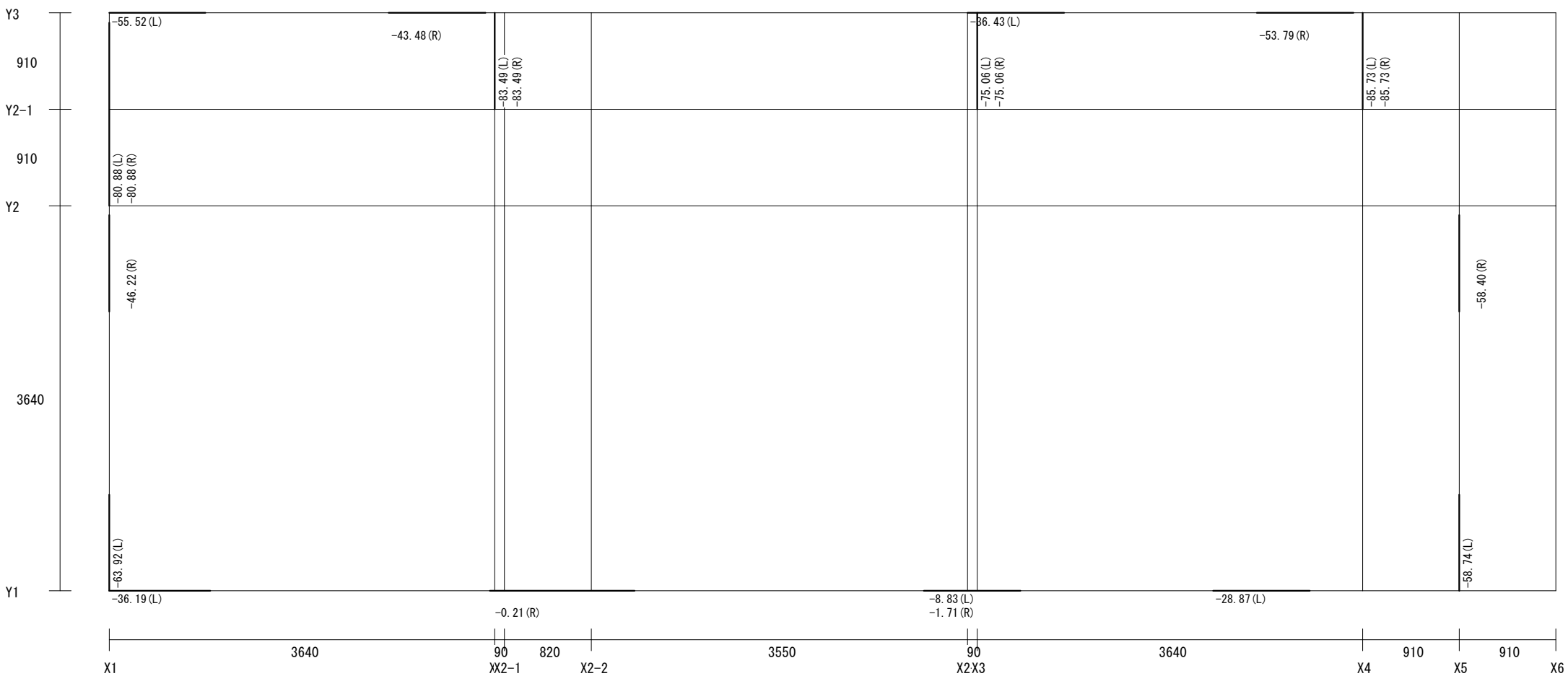
● 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
[風時] (kN)

[illegible]

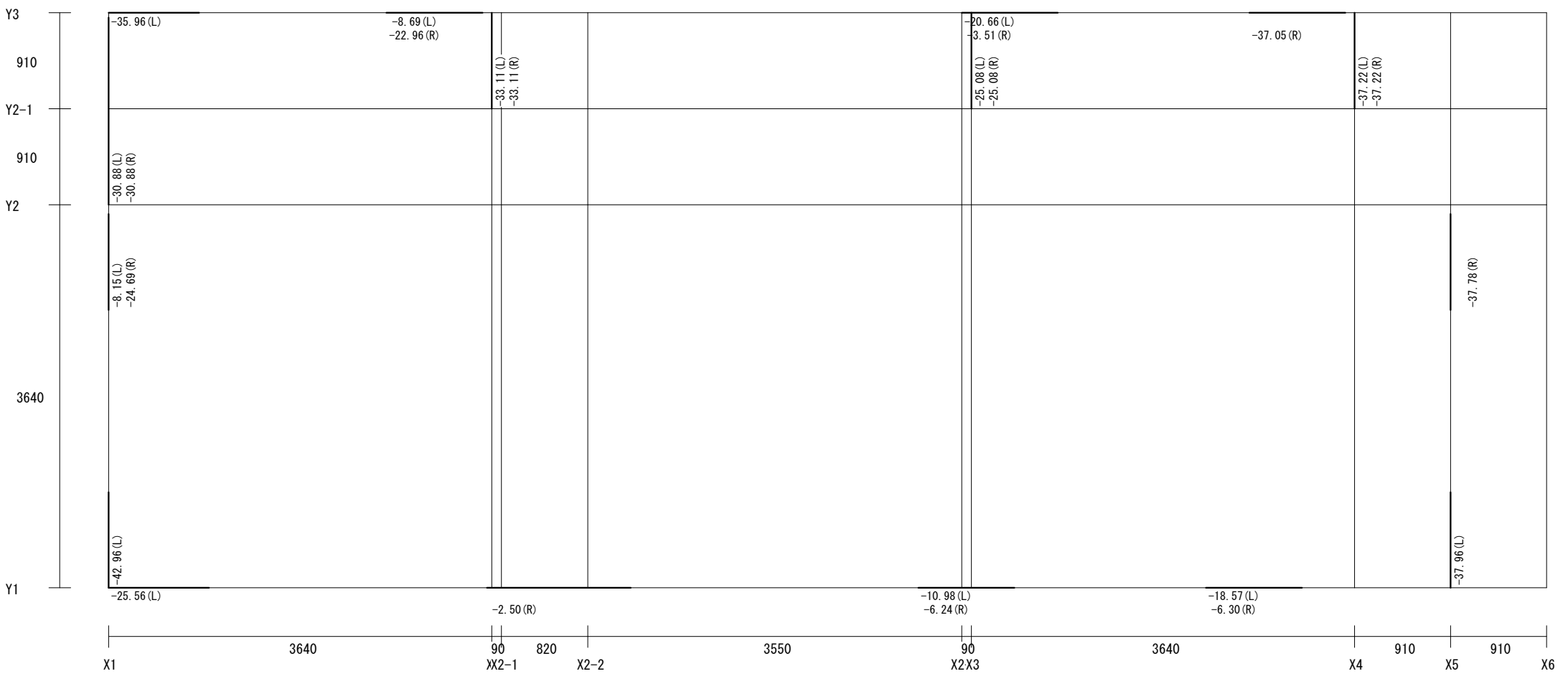
● [風時] 壁軸力の算定表 応力割増し係数によるルート2で設計
 (kN)

[illegible]

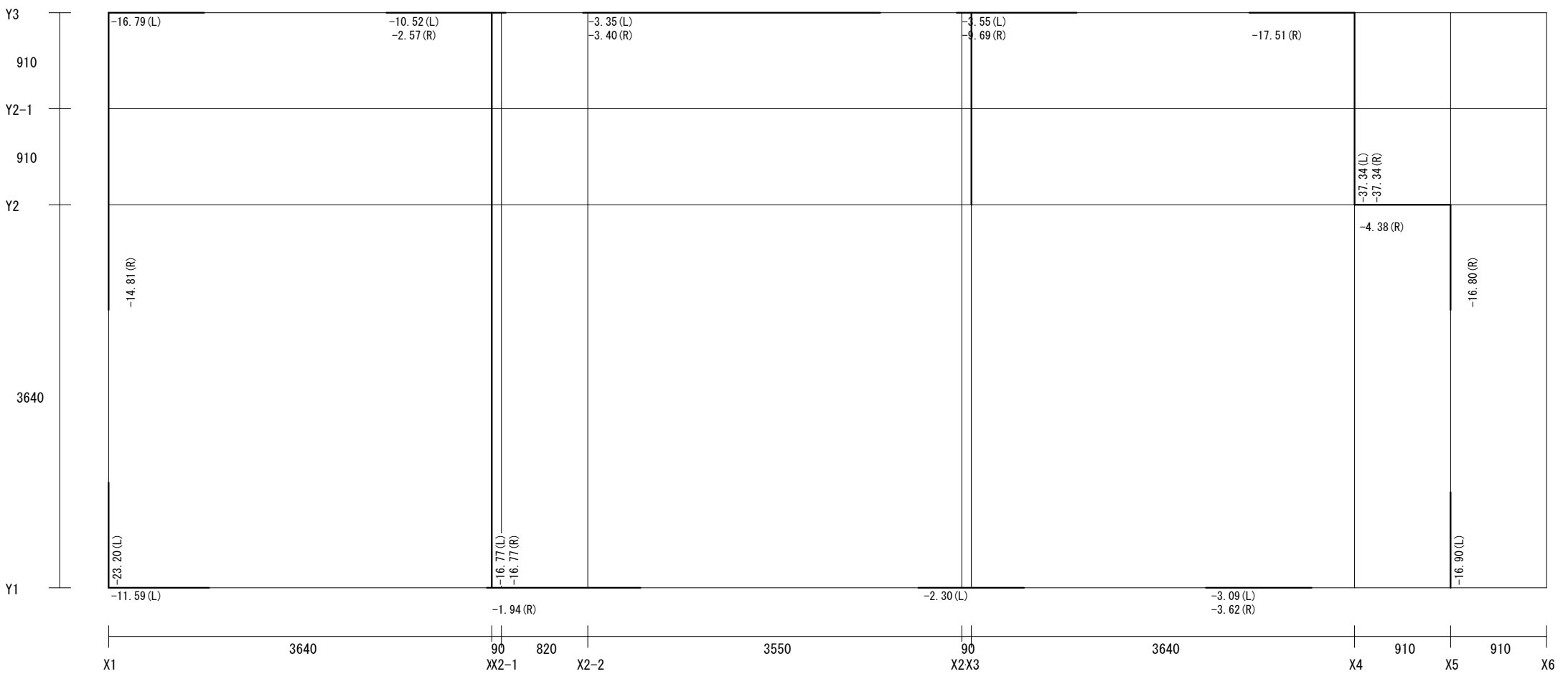
[1F]



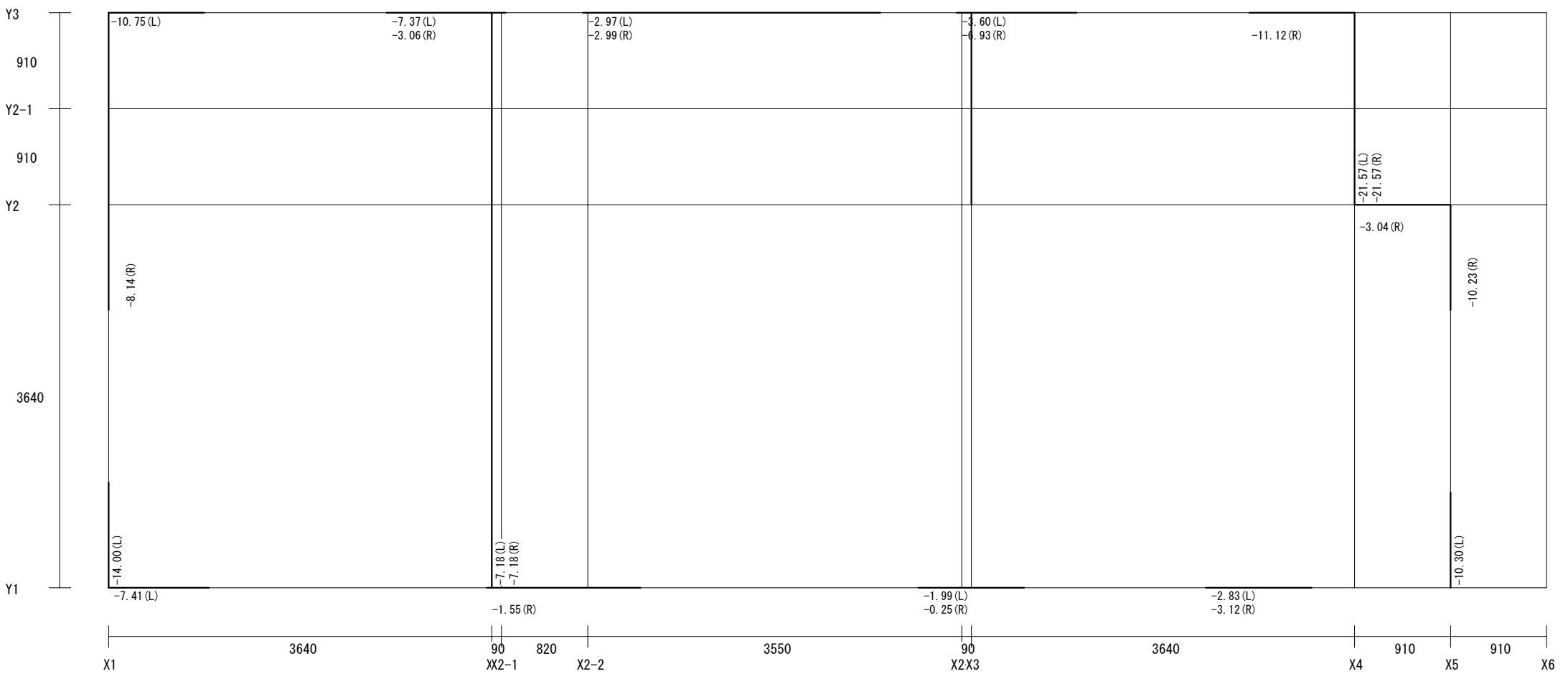
[2F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



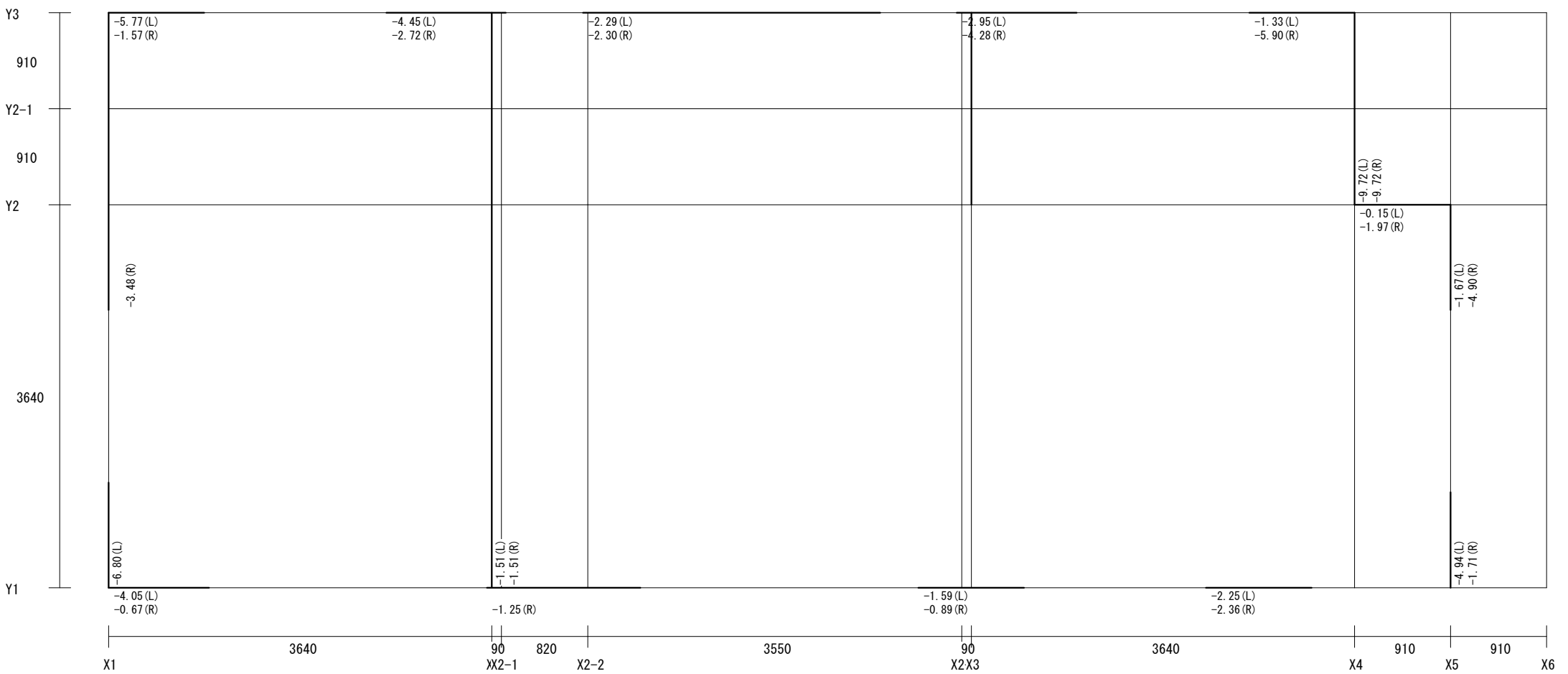
[3F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



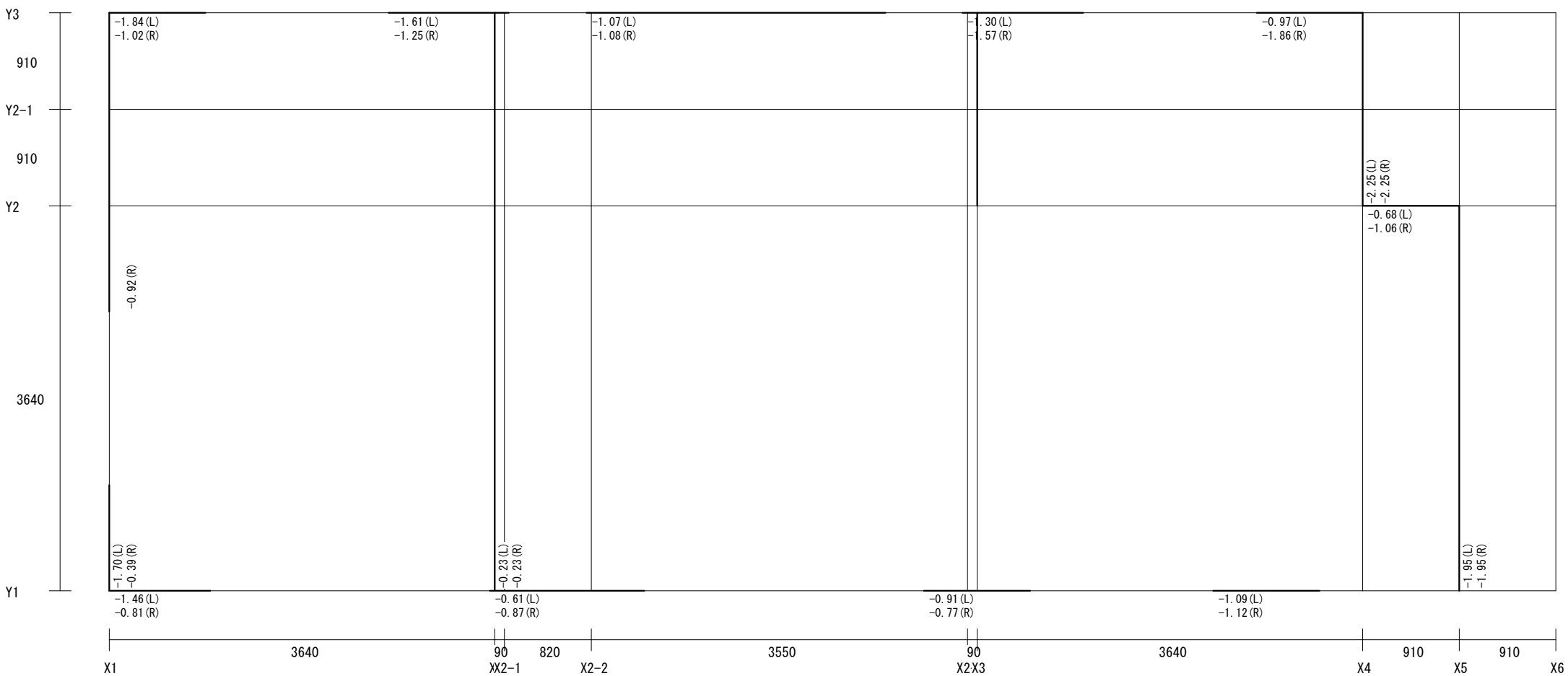
[4F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



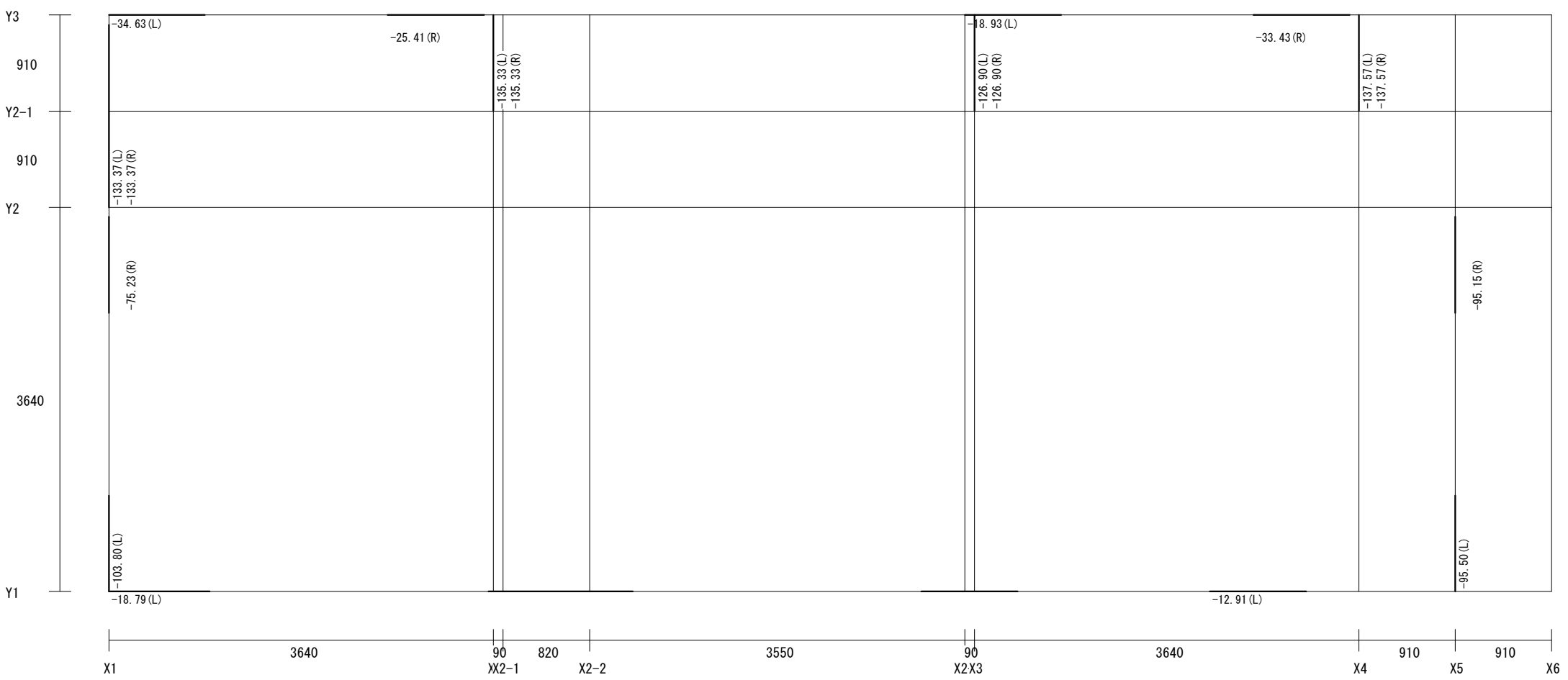
[5F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



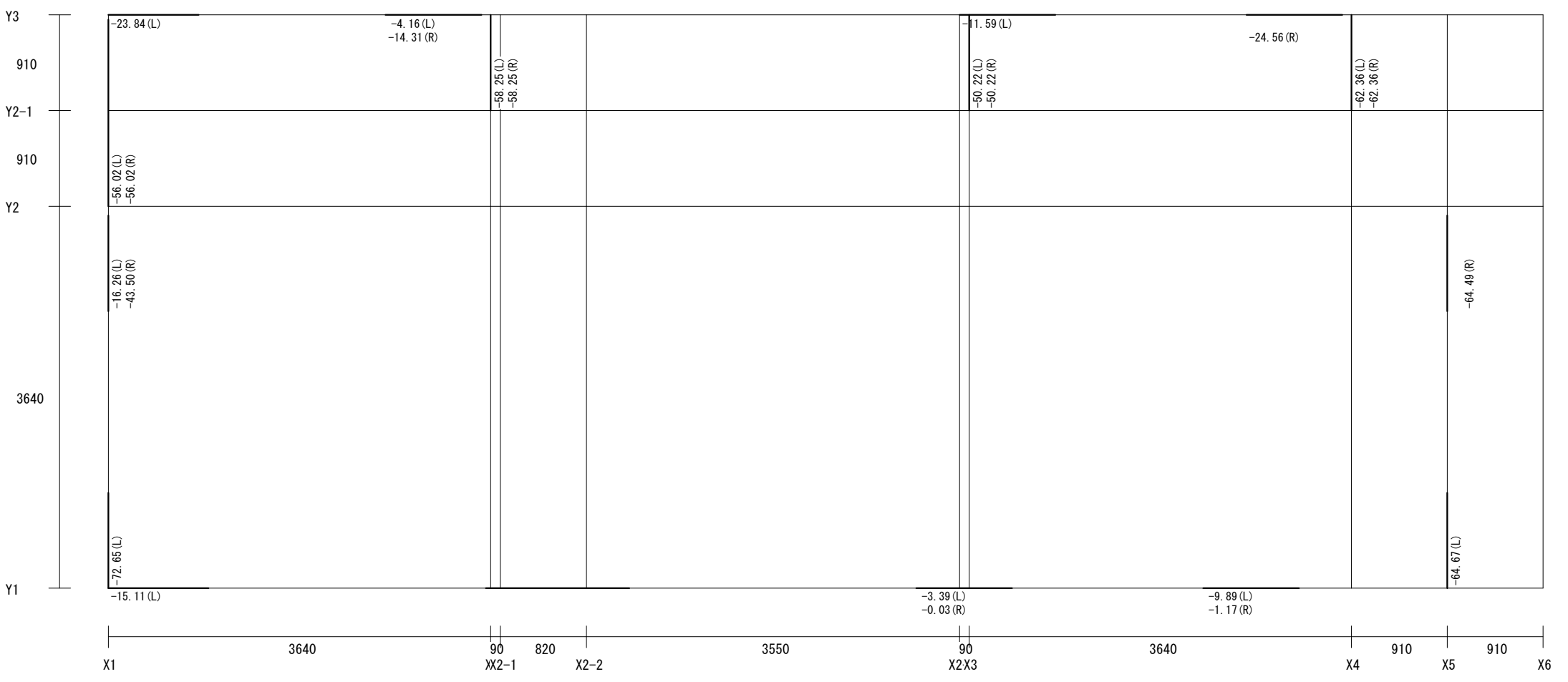
[6F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



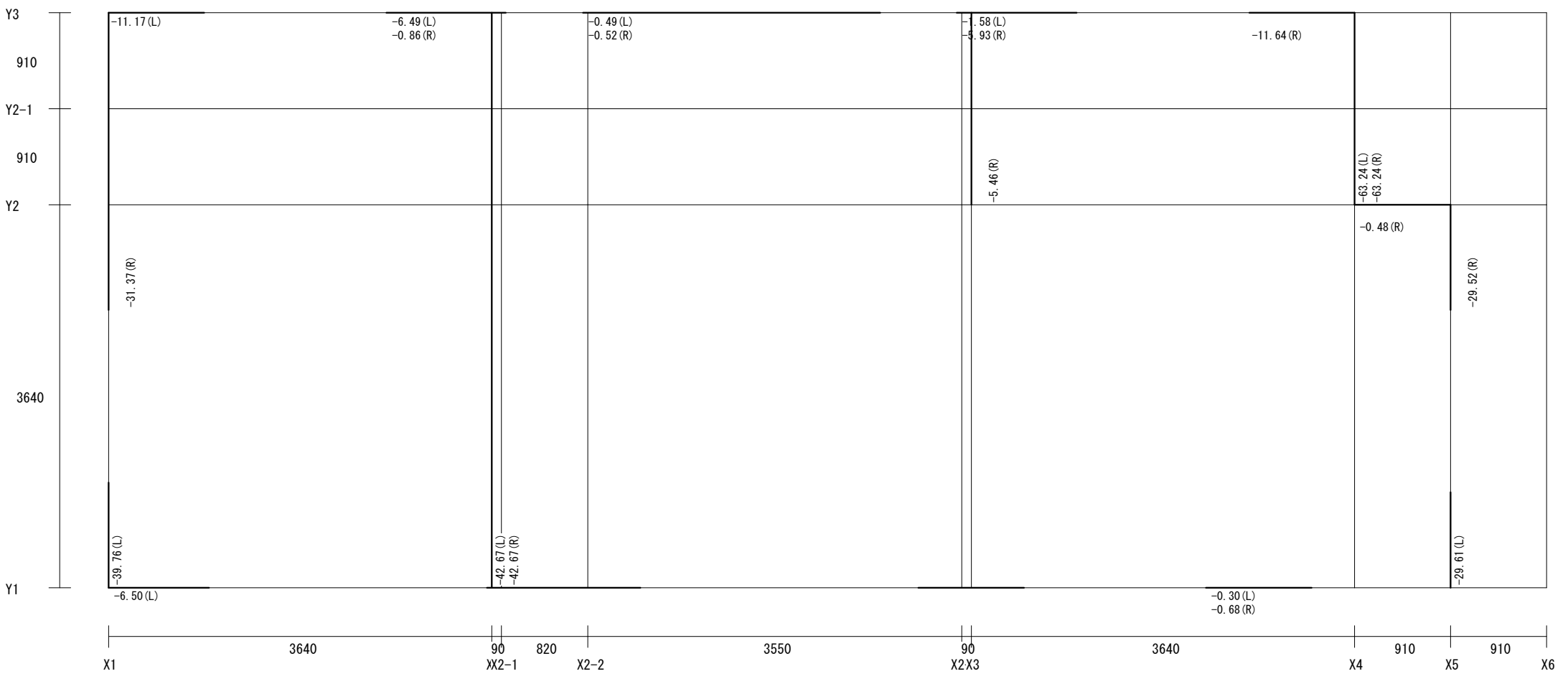
[1F]



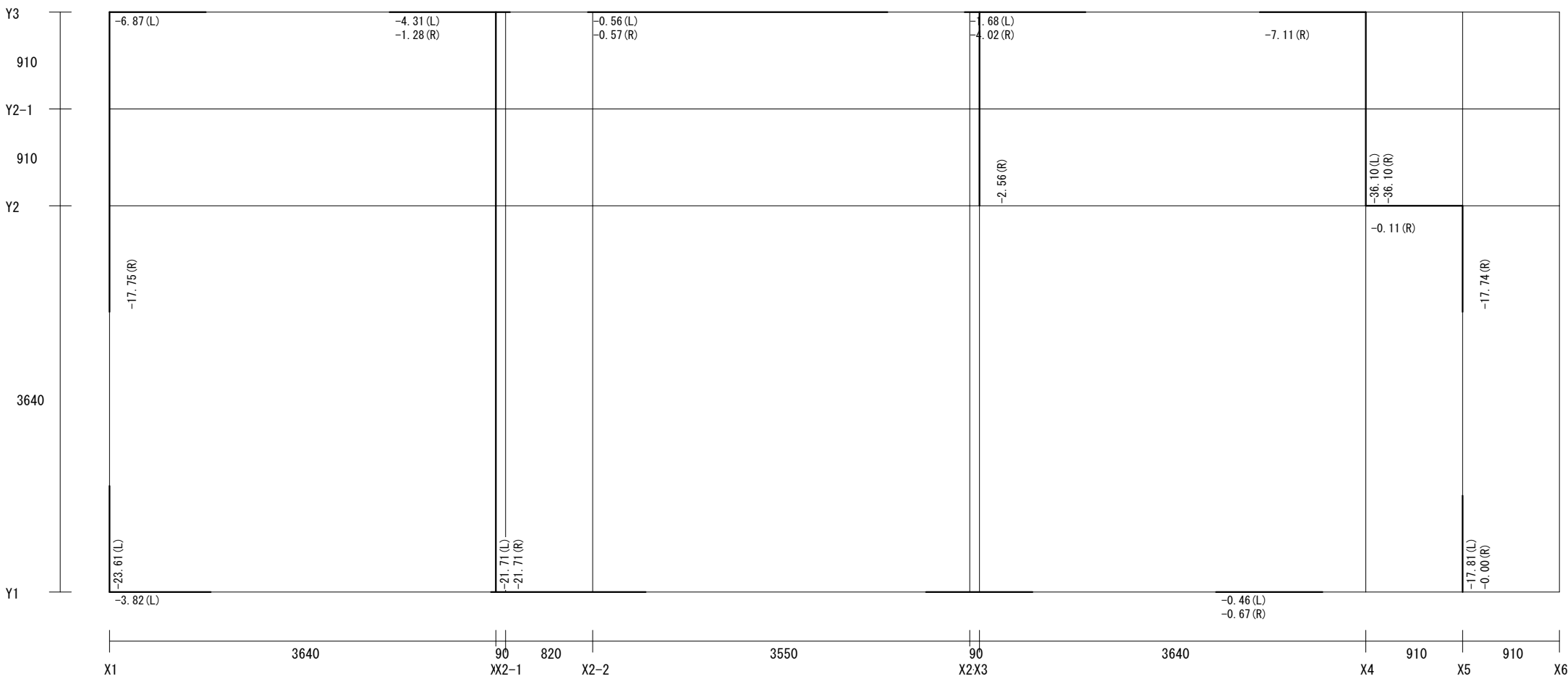
[2F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



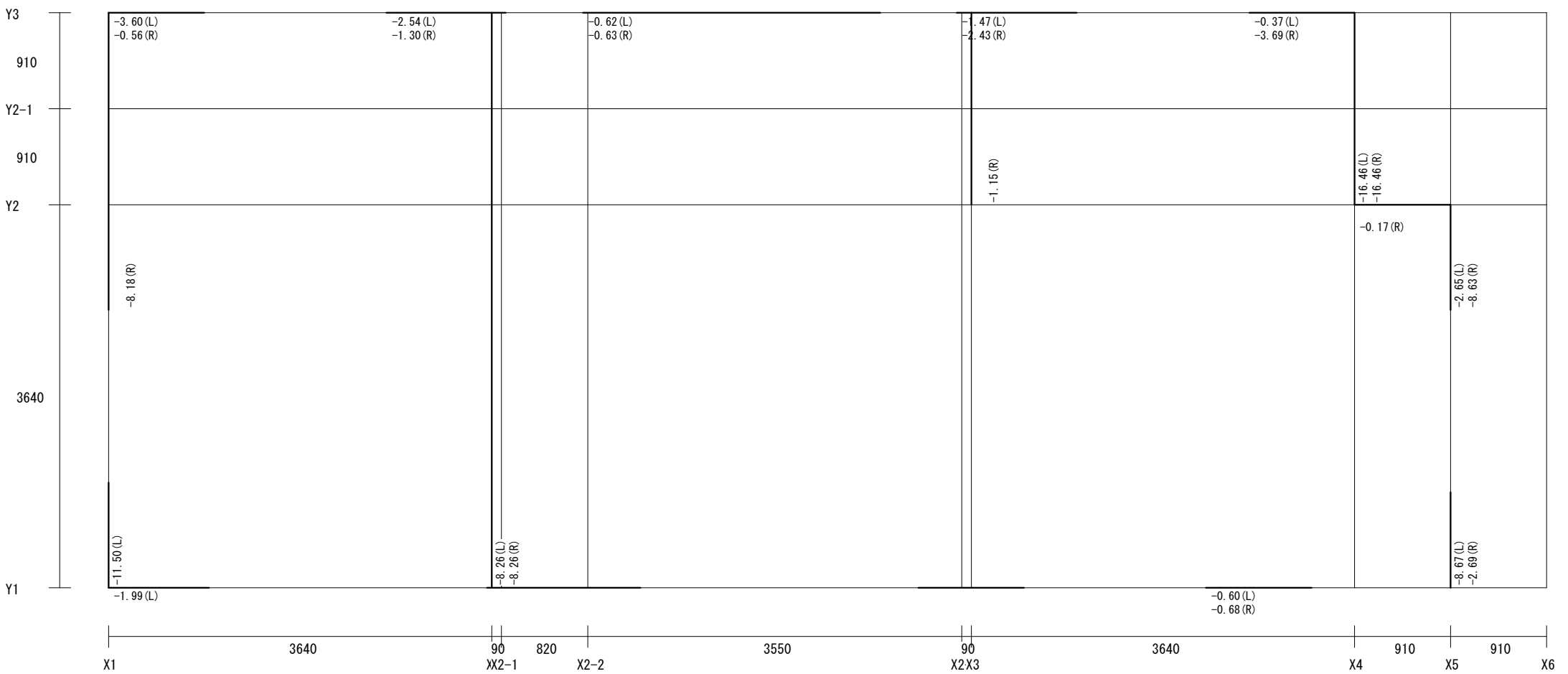
[3F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



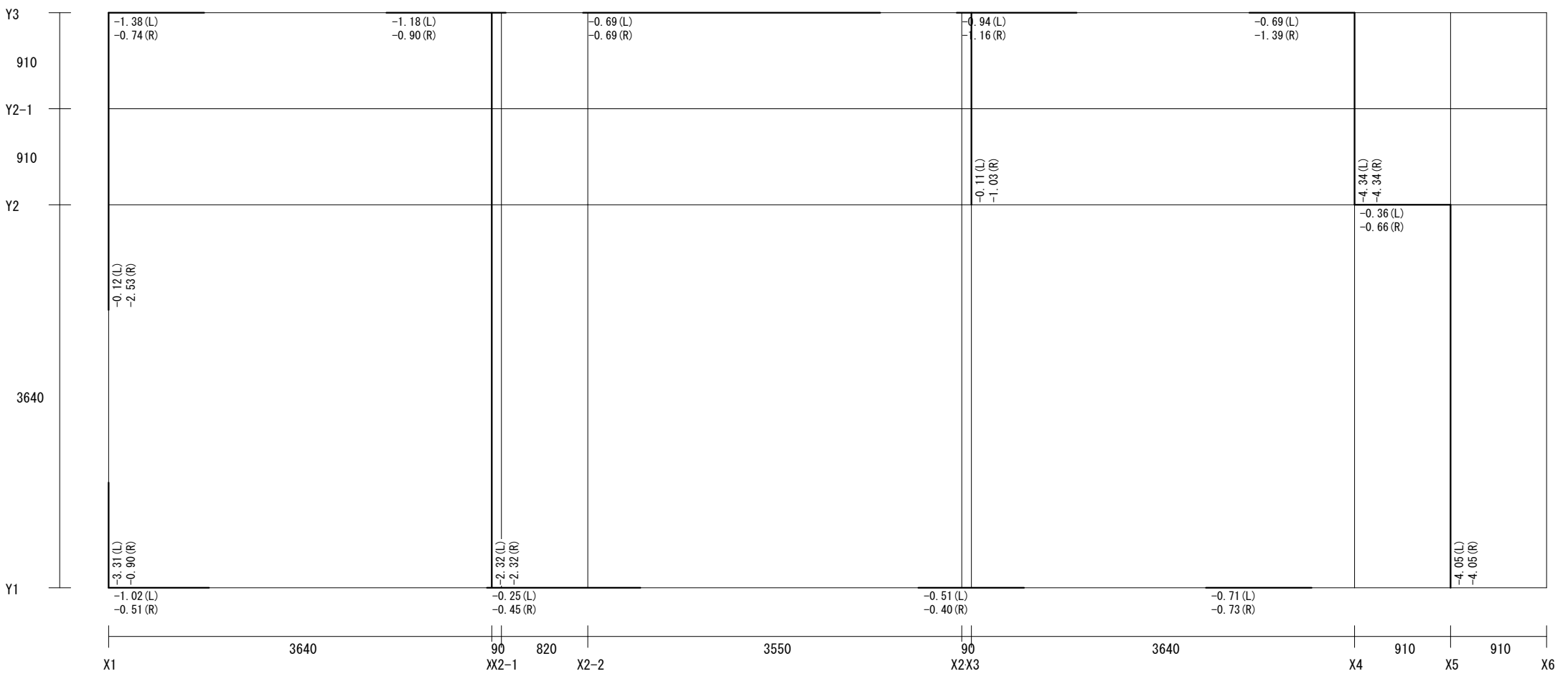
[4F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



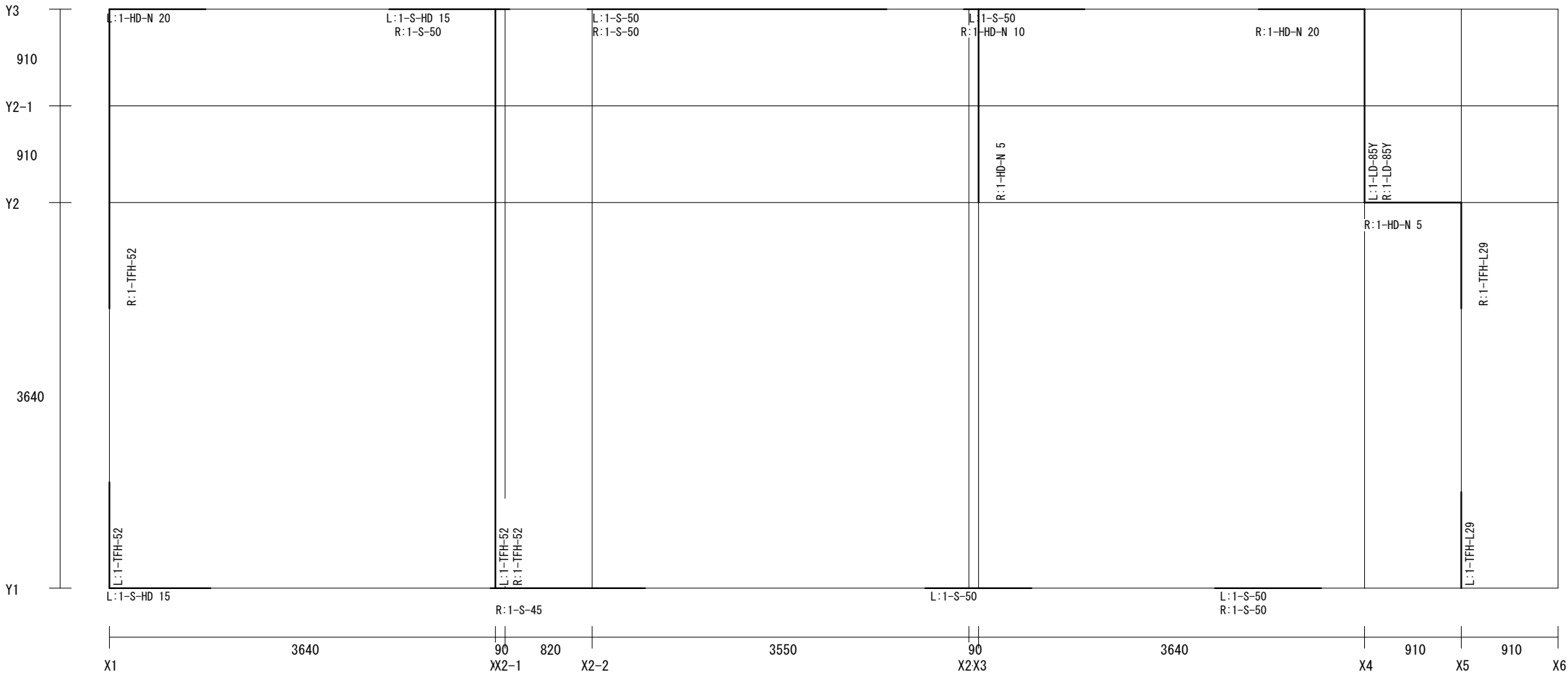
[5F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



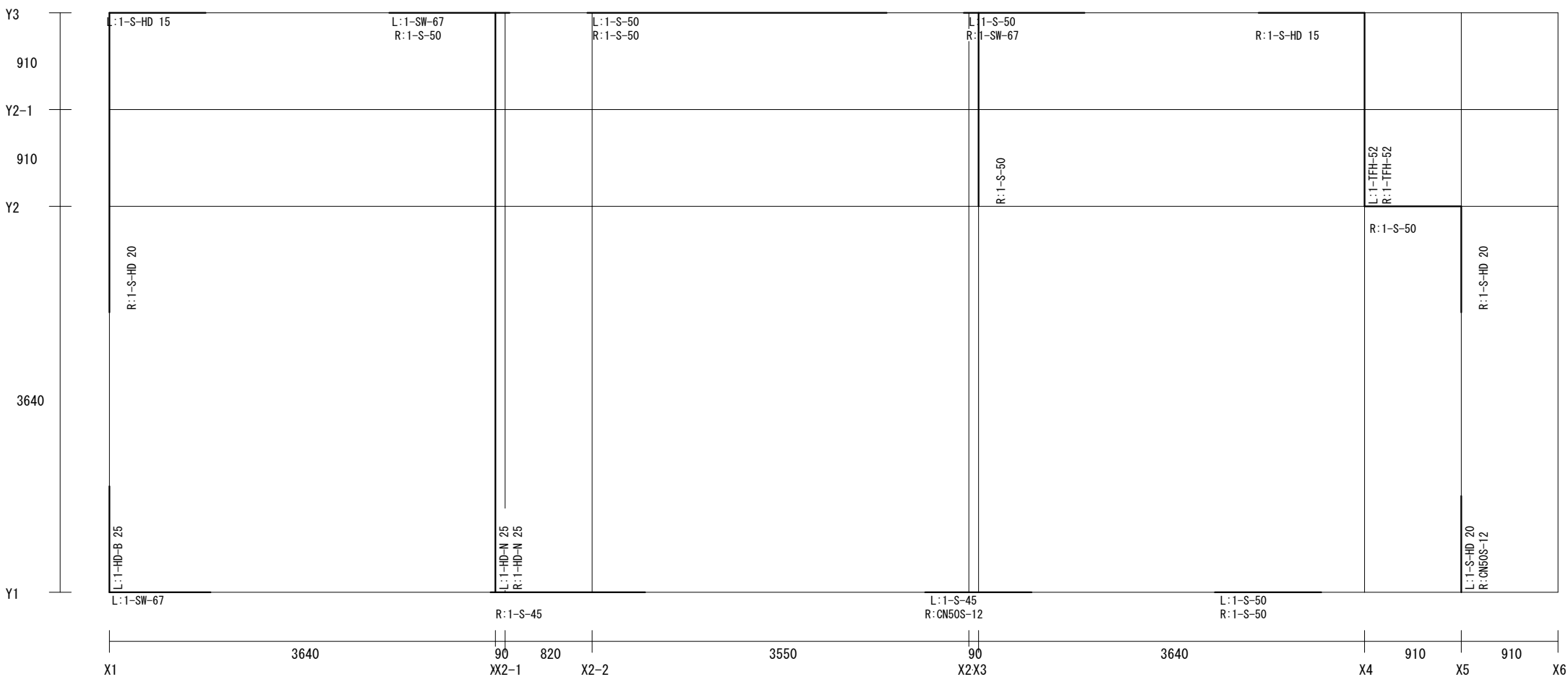
[6F] 上段 (L):左端部 下段 (R):右端部
単位 kN



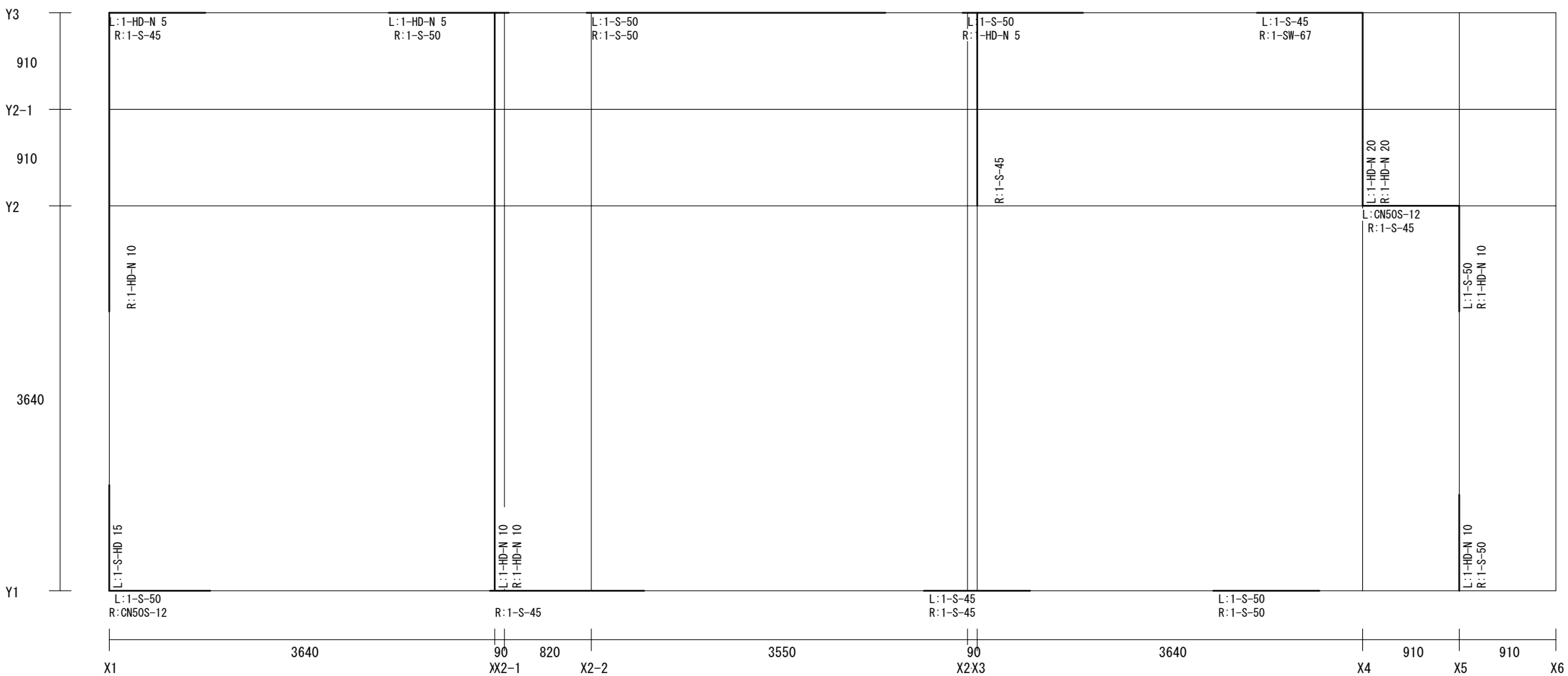
[3F]



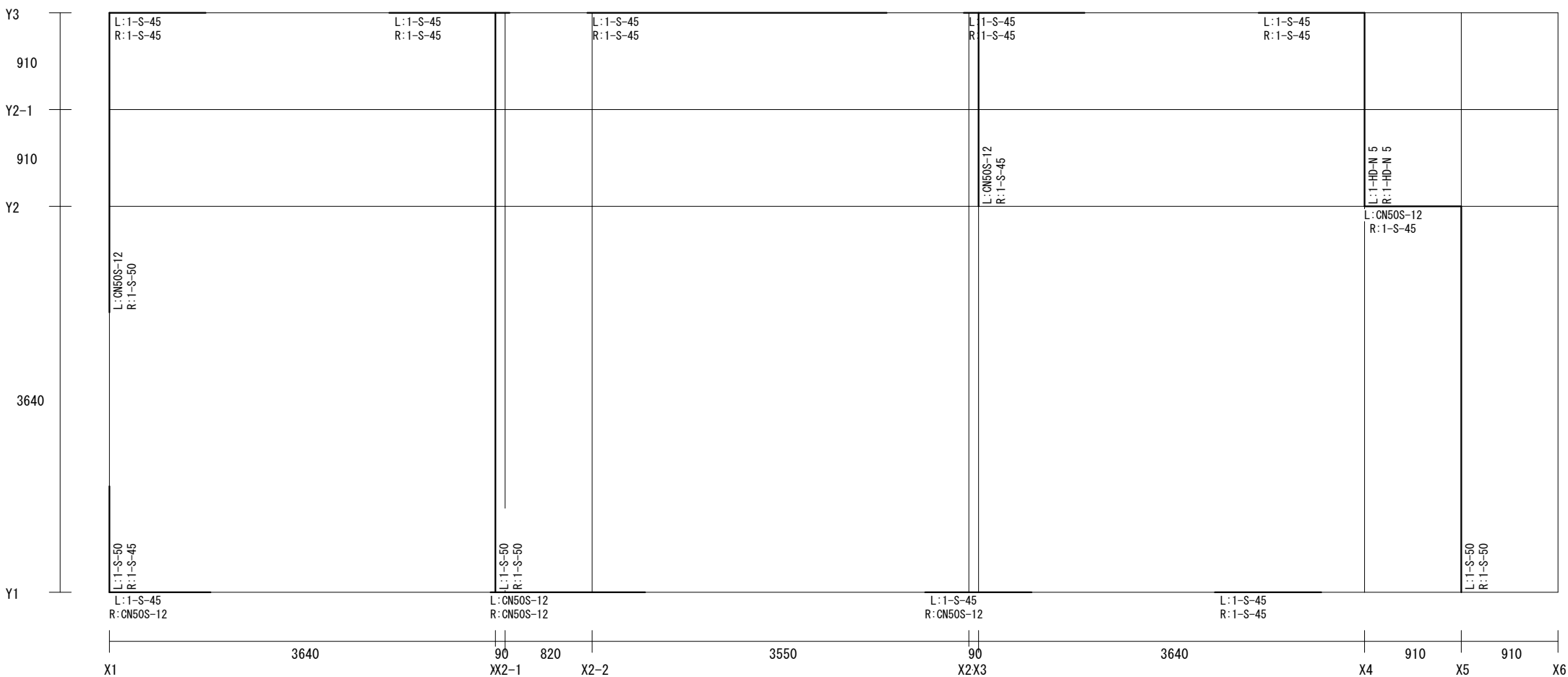
[4F] 壁仕様 L : 左端金物 R : 右端金物) NGマーク (* : 許容 # : 保有)



[5F] 壁仕様 L : 左端金物 R : 右端金物) NGマーク (* : 許容 # : 保有)



[6F] 壁仕様 L : 左端金物 R : 右端金物) NGマーク (* : 許容 # : 保有)

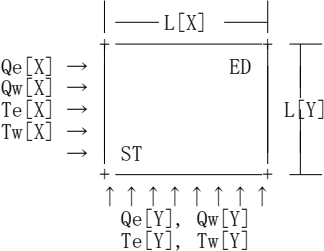


壁仕様 L : 左端金物 R : 右端金物) NGマーク (* : 許容 # : 保有)

● 5-(5) 柱の検定（長期）

名称	階	通り	位 置	鉛直軸力 (kN)	幅 (mm)	せい (mm)	l x (m)	I (cm4)	A (cm2)	F c (N/mm2)	λ	η	L σ c (N/mm2)	L f k (N/mm2)	圧縮判定 (検定比)
Y02-01A2	1F	Y2	X1	14.640	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	1.81	3.71	OK(0.49)
Y02-03B2	1F	Y2	X2-2	8.368	90	180	2.310	1093.5000	162.00	24.60	88.91	0.41	0.52	3.71	OK(0.14)
Y02-05A2	1F	Y2	X3	47.444	90	180	2.310	1093.5000	162.00	24.60	88.91	0.41	2.93	3.71	OK(0.79)
Y02-06C2	1F	Y2	X4	40.534	90	180	2.310	1093.5000	162.00	24.60	88.91	0.41	2.50	3.71	OK(0.68)
Y02-07C2	1F	Y2	X5	18.505	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	2.28	3.71	OK(0.62)
Y02-01A3	2F	Y2	X1	7.335	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.91	3.71	OK(0.24)
Y02-01C3	2F	Y2	X2	47.839	90	180	2.310	1093.5000	162.00	24.60	88.91	0.41	2.95	3.71	OK(0.80)
Y02-05A3	2F	Y2	X3	32.754	90	180	2.310	1093.5000	162.00	24.60	88.91	0.41	2.02	3.71	OK(0.55)
Y02-06C3	2F	Y2	X4	27.928	90	180	2.310	1093.5000	162.00	24.60	88.91	0.41	1.72	3.71	OK(0.47)
Y02-07C3	2F	Y2	X5	16.572	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	2.05	3.71	OK(0.55)
Y04-03C2	1F	Y3	X2-2	24.534	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	3.03	3.71	OK(0.82)
Y04-04D2	1F	Y3	X2-3	3.367	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.42	3.71	OK(0.11)
Y04-03A3	2F	Y3	X2-1	0.917	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.11	3.71	OK(0.03)
Y04-03C3	2F	Y3	X2-2	18.898	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	2.33	3.71	OK(0.63)
Y04-04D3	2F	Y3	X2-3	1.786	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.22	3.71	OK(0.06)
X02-02B2	1F	X2	Y2-1	2.969	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.37	3.71	OK(0.10)
X02-02B3	2F	X2	Y2-1	1.744	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.22	3.71	OK(0.06)
X06-02B2	1F	X3	Y2-1	7.022	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.87	3.71	OK(0.23)
X06-02B3	2F	X3	Y2-1	4.446	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.55	3.71	OK(0.15)
X07-02B2	1F	X4	Y2-1	1.165	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.14	3.71	OK(0.04)
X07-02B3	2F	X4	Y2-1	0.374	90	90	2.310	546.7500	81.00	24.60	88.91	0.41	0.05	3.71	OK(0.01)

● 頭つなぎ・上枠



L : 床 サイズ (m)

Q e : 地震力 (kN)

M e : 地震時モーメント (kN.m)

T e : M e / L (kN)

F size: 寸法調整係数

T cap : 引張強度 (kN)

C cap : 圧縮強度 (kN)

Q w : 風荷重 (kN)

M w : 風荷重時モーメント (kN.m)

T w : M w / L (kN)

階	方向	開始位置 X , Y		終了位置 X , Y	L (m)	Q e (kN)	Q w (kN)	M e (kN.m)	Mw (kN.m)	T e (kN)	T w (kN)	F size (引張)	F size (圧縮)	F t (N/mm)	F c (N/mm)	T cap (kN)	C cap (kN)	判定 E:地震 W:風
RF	X	X1	Y1	X2 Y3	3.64	11.01	8.65	7.51	5.91	2.06	1.62	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
RF	Y	X1	Y1	X2 Y3	5.46	11.01	20.19	1.43	2.62	0.26	0.48	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
RF	X	X2-1	Y1	X2-3 Y3	4.37	11.01	8.65	7.51	5.91	1.72	1.35	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
RF	Y	X2-1	Y1	X2-3 Y3	5.46	11.01	20.19	2.06	3.78	0.38	0.69	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
RF	X	X3	Y1	X4 Y3	3.64	11.01	8.65	7.51	5.91	2.06	1.62	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
RF	X	X4	Y1	X5 Y2	0.91	11.01	8.65	3.34	2.62	3.67	2.88	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
6F	X	X1	Y1	X2 Y3	3.64	31.41	12.63	13.92	8.62	3.82	2.37	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
6F	Y	X1	Y1	X2 Y3	5.46	31.41	29.46	2.65	3.83	0.49	0.70	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
6F	X	X2-1	Y1	X2-3 Y3	4.37	31.41	12.63	13.92	8.62	3.19	1.97	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
6F	Y	X2-1	Y1	X2-3 Y3	5.46	31.41	29.46	3.82	5.52	0.70	1.01	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
6F	X	X2-3	Y1	X4 Y3	3.73	31.41	12.63	13.92	8.62	3.73	2.31	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
6F	Y	X2-3	Y1	X4 Y3	5.46	31.41	29.46	2.78	4.02	0.51	0.74	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
6F	X	X4	Y1	X5 Y2	0.91	31.41	12.63	6.19	3.83	6.80	4.21	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
5F	X	X1	Y1	X2 Y3	3.64	48.59	12.63	11.73	8.62	3.22	2.37	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
5F	Y	X1	Y1	X2 Y3	5.46	48.59	29.46	2.23	3.83	0.41	0.70	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
5F	X	X2-1	Y1	X2-3 Y3	4.37	48.59	12.63	11.73	8.62	2.68	1.97	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
5F	Y	X2-1	Y1	X2-3 Y3	5.46	48.59	29.46	3.22	5.52	0.59	1.01	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
5F	X	X2-3	Y1	X4 Y3	3.73	48.59	12.63	11.73	8.62	3.15	2.31	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
5F	Y	X2-3	Y1	X4 Y3	5.46	48.59	29.46	2.35	4.02	0.43	0.74	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
5F	X	X4	Y1	X5 Y2	0.91	48.59	12.63	5.21	3.83	5.73	4.21	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
4F	X	X1	Y1	X2 Y3	3.64	63.98	12.63	10.50	8.62	2.88	2.37	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
4F	Y	X1	Y1	X2 Y3	5.46	63.98	29.46	2.00	3.83	0.37	0.70	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
4F	X	X2	Y1	X2-3 Y3	4.46	63.98	12.63	10.50	8.62	2.35	1.93	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
4F	X	X2-3	Y1	X4 Y3	3.73	63.98	12.63	10.50	8.62	2.81	2.31	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
4F	Y	X2-3	Y1	X4 Y3	5.46	63.98	29.46	2.10	4.02	0.38	0.74	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK
4F	X	X4	Y1	X5 Y2	0.91	63.98	12.63	4.67	3.83	5.13	4.21	1.00	1.00	16.80	20.40	37.88	46.00	E:OK W:OK

● 建物の転倒

L x , L y : 建物寸法 (m)

N x , N y : 布基礎本数 (本)

σ s : 支持力 (短期) (kN/m2)

B x , B y : 布基礎底版幅 (m)

追加荷重 : 追加荷重 (kN)

X x , X y : つり合い距離 (m)

Mox, Moy : 安定モーメント (kN・m)

Mkx, Mky : 地震時転倒モーメント (kN・m)

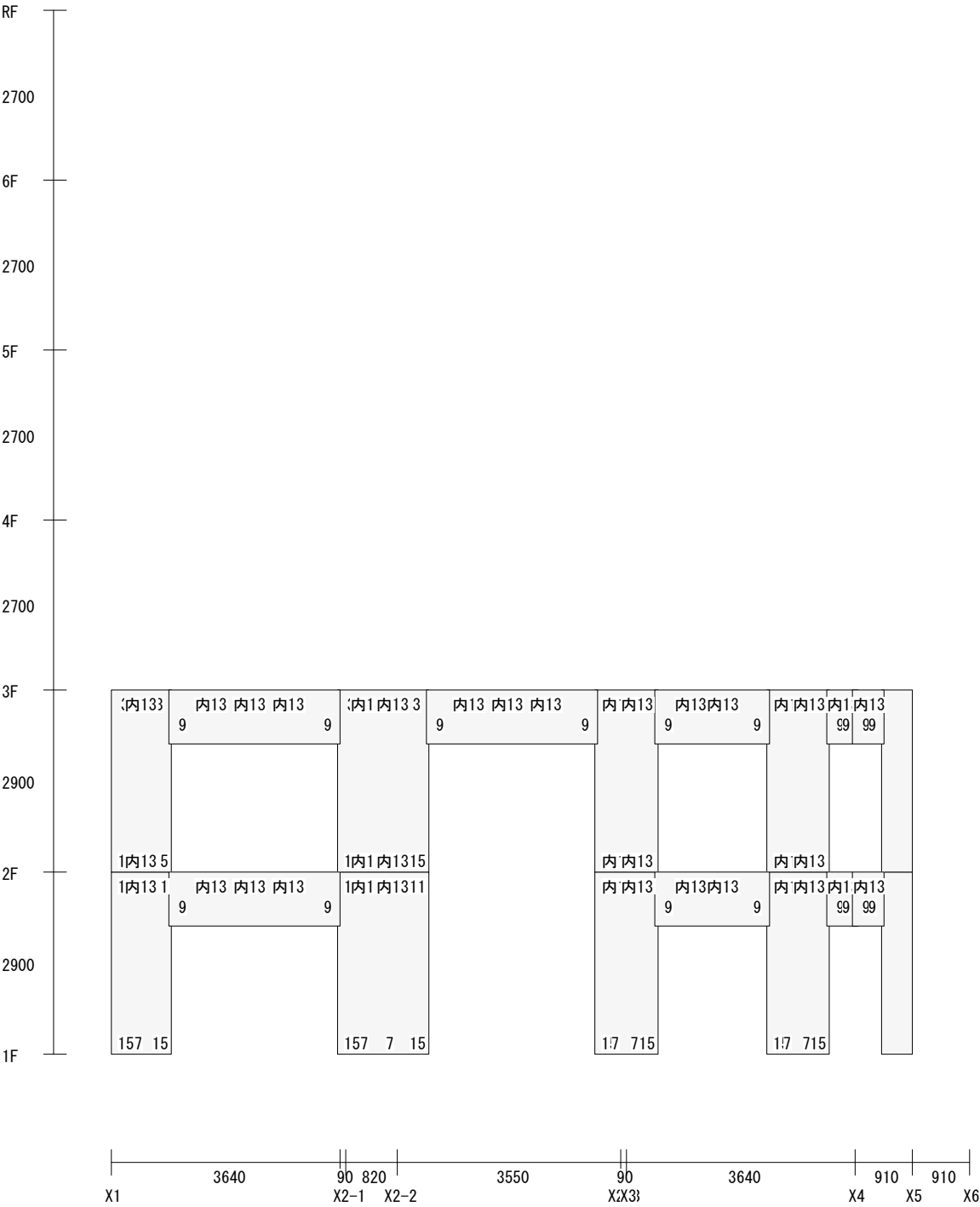
Mwx, Mwy : 風圧時転倒モーメント (kN・m)

L X (m)	L Y (m)	N x (本)	N y (本)	σ s (kN/m2)	B x (m)	B y (m)	追加荷重 (kN)	X x (m)	X y (m)	X 方 向					Y 方 向				
										Mox (kN・m)	Mkx (kN・m)	判定 (地震)	Mwx (kN・m)	判定 (風圧)	Moy (kN・m)	Mky (kN・m)	判定 (地震)	Mwy (kN・m)	判定 (風圧)
12.74	5.46	3	5	200.00	0.80	0.80	0.00	0.32	-2.72	6012.22	1008.07	○ K	691.88	○ K	2041.24	1008.07	○ K	1614.39	○ K

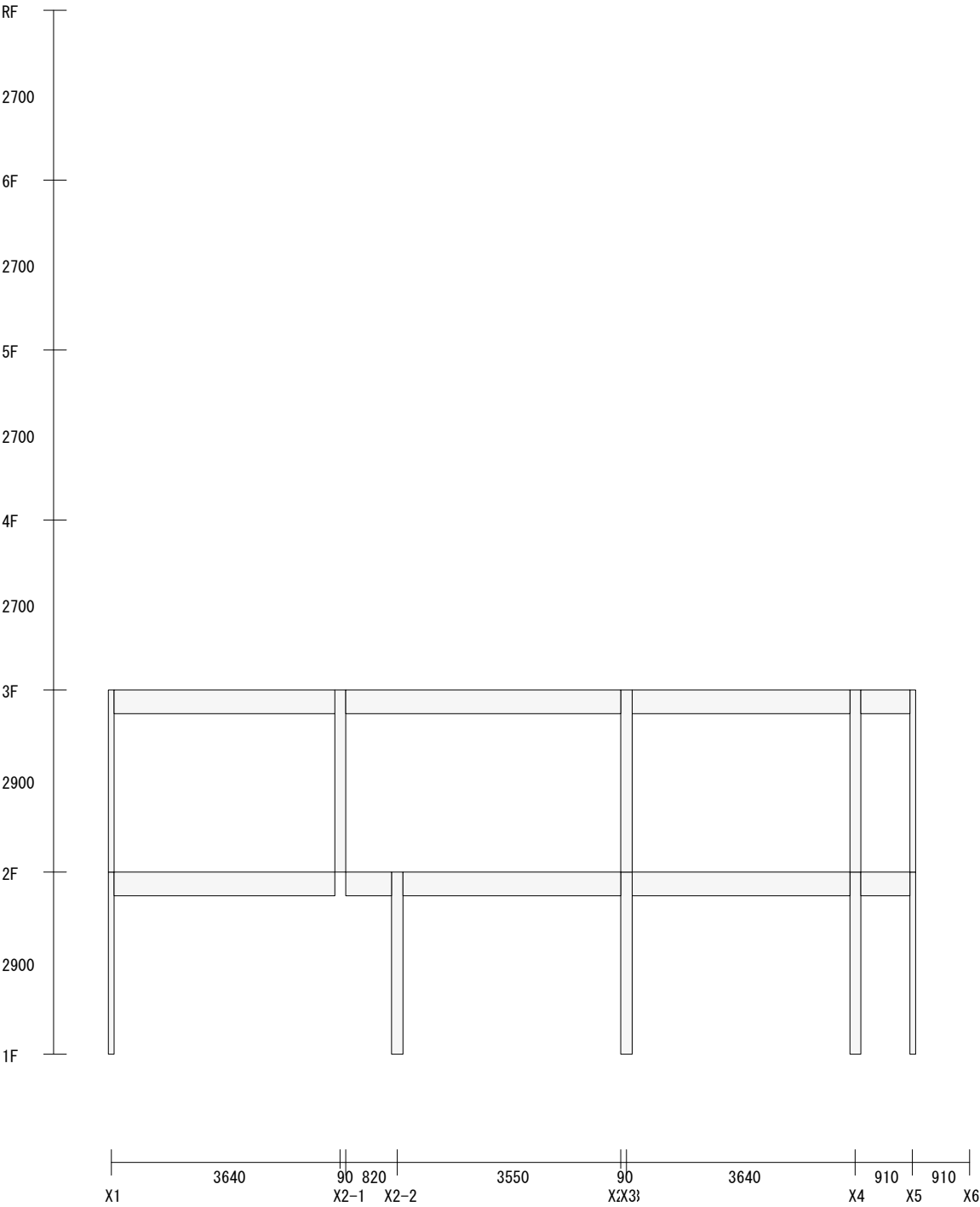
● 金物

No.	名 称	金 物 名 称	種別	グループ	許容耐力 (kN)				終局時 短期耐力 乗ずる値	終局耐力 (kN)			
					D Fir-L	Hem-Fir	S-P-F	その他		D Fir-L	Hem-Fir	S-P-F	その他
1	TB-90	引張金物	短期	1	51.00	1.50	76.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	TB-150	引張金物	短期	1	51.00	1.50	76.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3	TC-90	引張金物	短期	2	76.70	1.50	115.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
4	TC-150	引張金物	短期	2	76.70	1.50	115.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
5	SB-90	せん断金物	短期	3	47.00	1.50	70.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
6	SB-150	せん断金物	短期	3	47.00	1.50	70.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
7	SBM-90	せん断金物	短期	4	47.00	1.50	70.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
8	SBM-150	せん断金物	短期	4	47.00	1.50	70.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
9	SP	せん断金物	短期	5	52.00	1.50	78.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
10	STF	帯金物	短期	6	52.00	1.50	78.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
11	STW-790	帯金物	短期	7	52.00	1.50	78.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
12	STW-850	帯金物	短期	7	52.00	1.50	78.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
13	LSTx2	L型金物	短期	8	54.00	1.50	81.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
14	TB-DP	引張金物	短期	1	51.00	1.50	76.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
15	tai40020	引張金物	短期	1	51.00	1.50	76.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

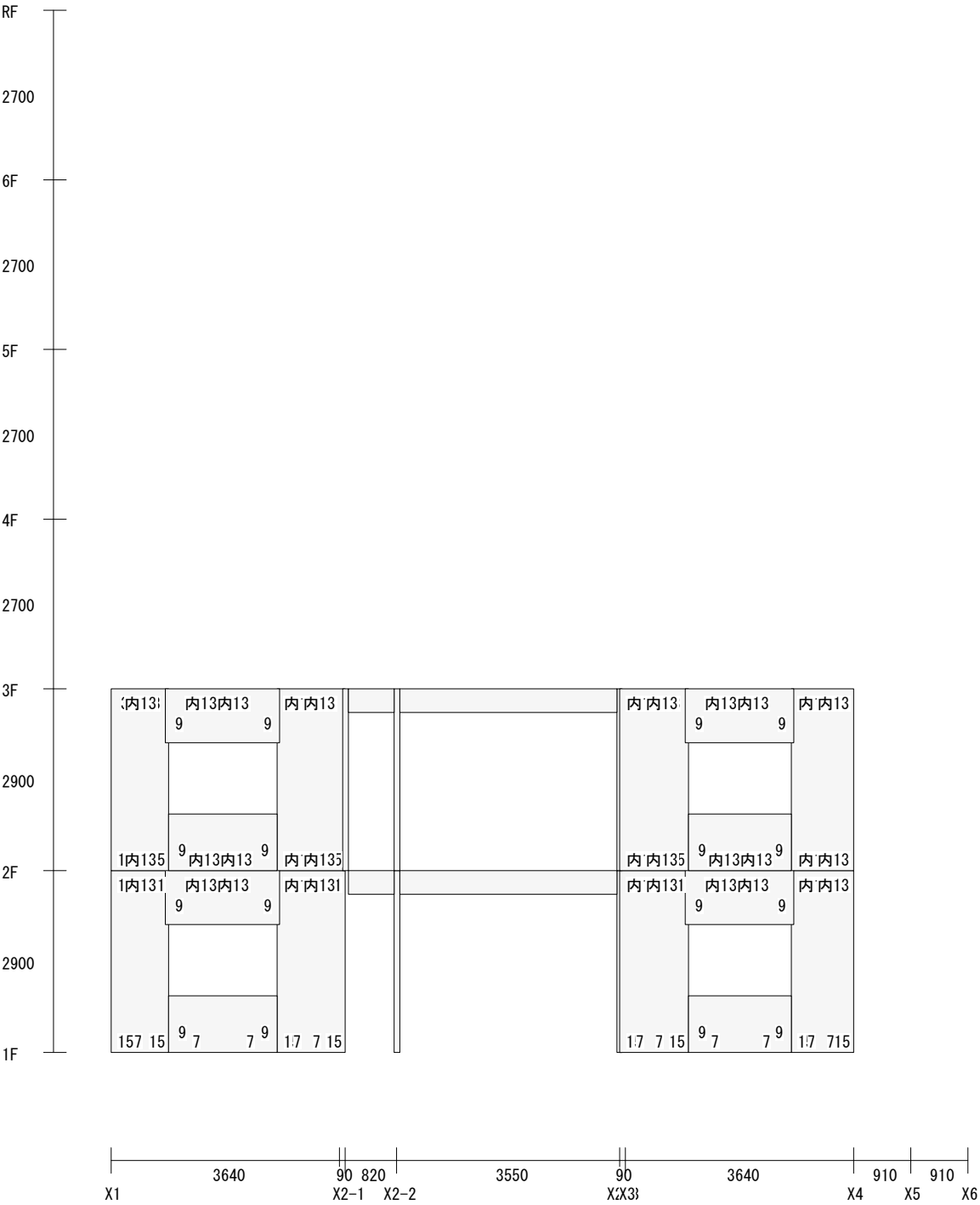
[Y1] 内 : 外壁の内側の金物 No.



[Y2] 内：外壁の内側の金物 No.



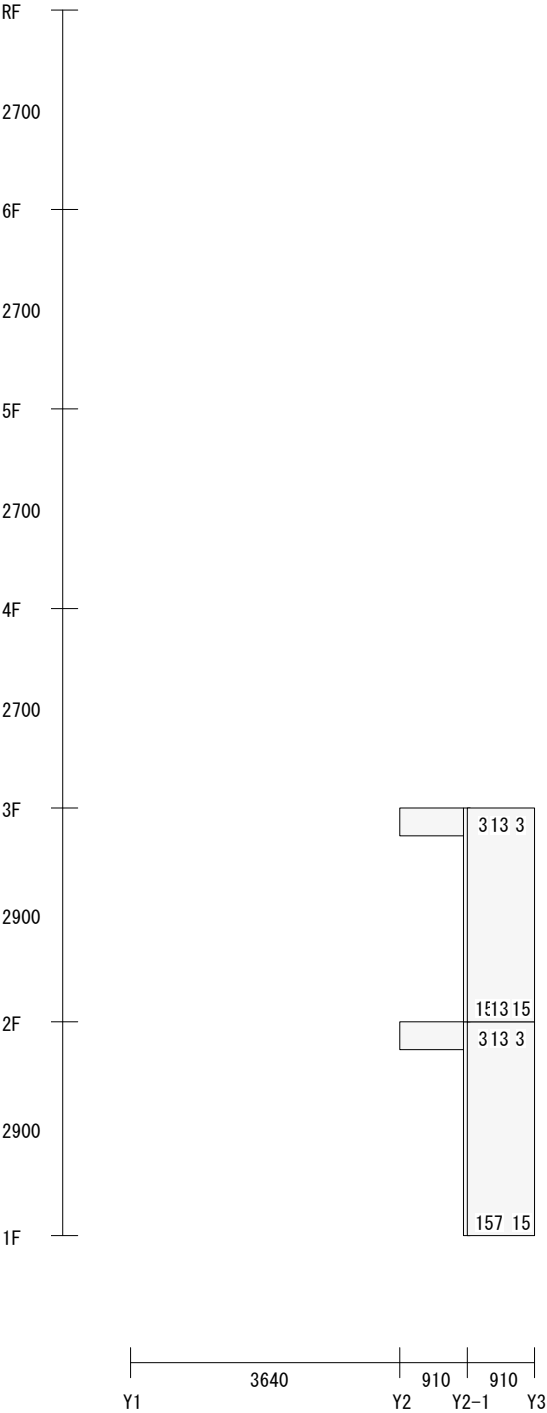
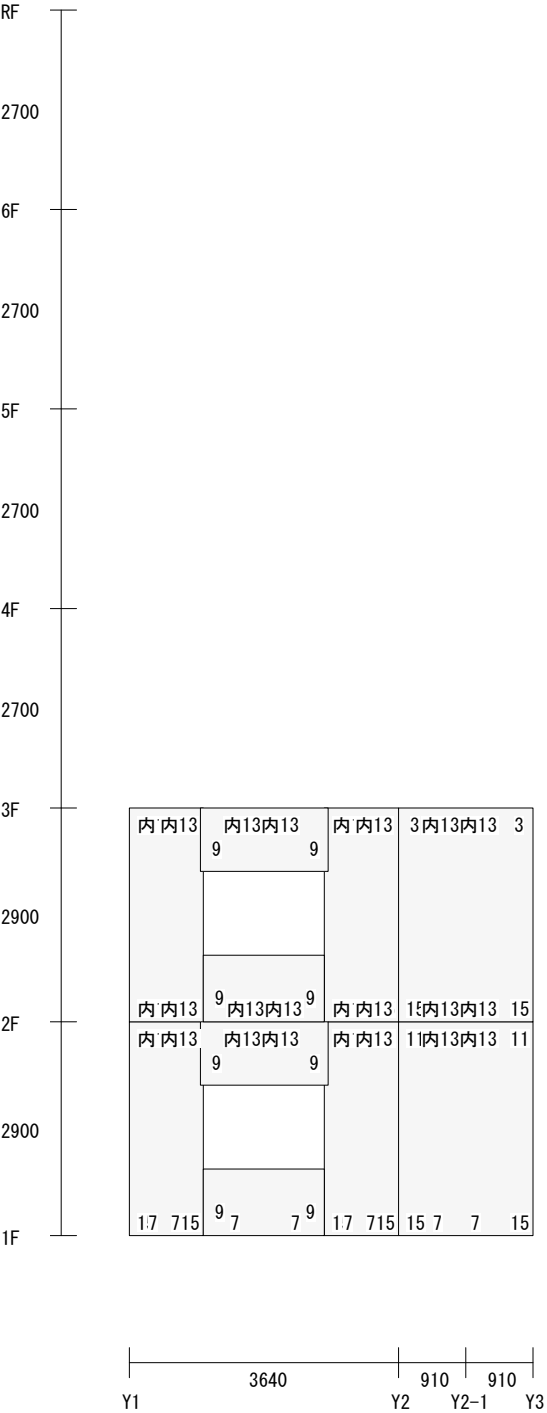
[Y3] 内 : 外壁の内側の金物 No.



[X1]

[X2]

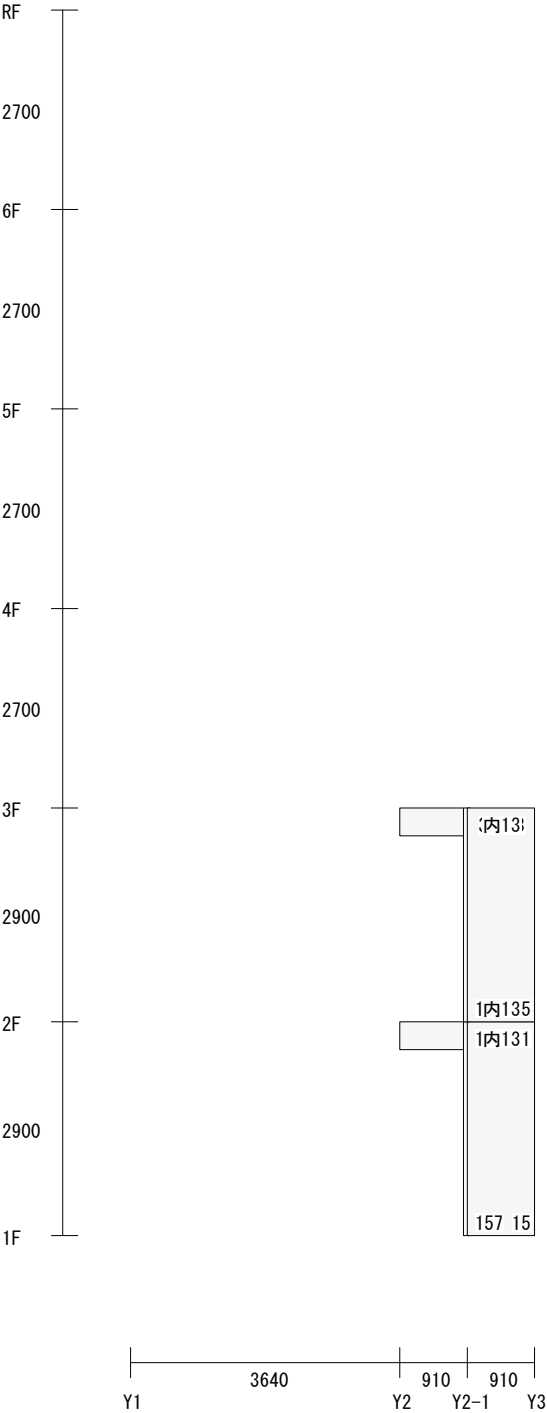
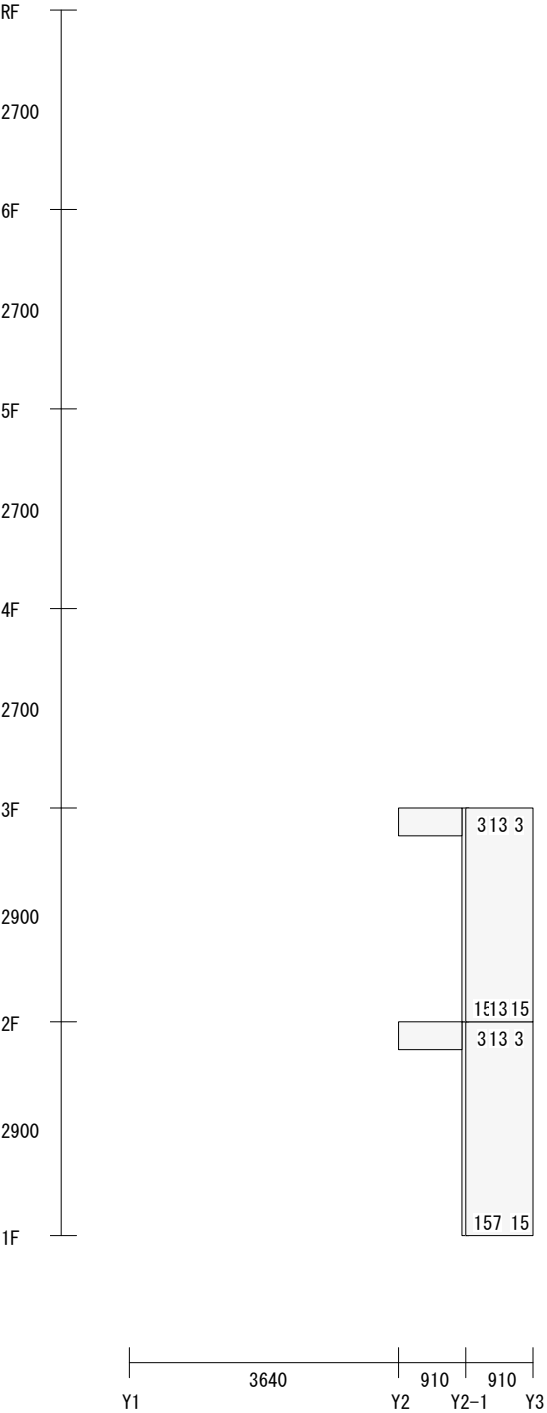
内 : 外壁の内側の金物 No.



[X3]

内 : 外壁の内側の金物 No.

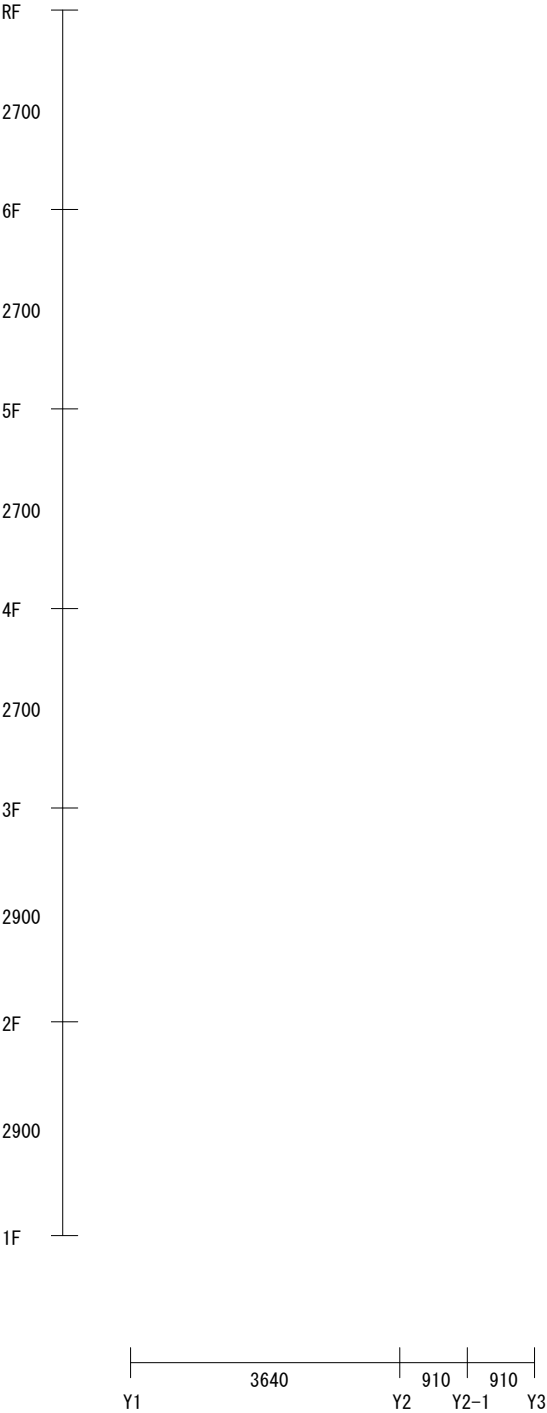
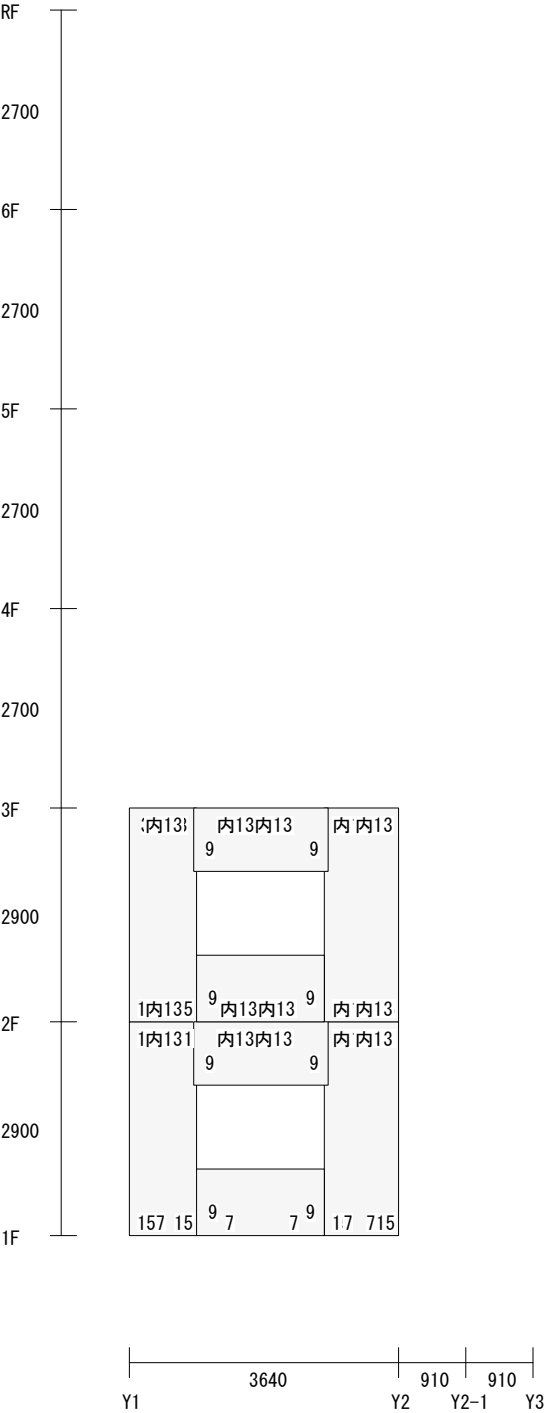
[X4]



[X5]

内 : 外壁の内側の金物 No.

[X6]



● CLT 使用量

種別	階通り	サイズ			体積(m3)	階合計(m3)	種別 合計(m3)	全合計(m3)		
		X (mm)	Y (mm)	厚さ(mm)						
床	2F	1820	1820	210	0.696	1.408	16.014			
	2F	1865	1820	210	0.713					
壁	1F	3685	3685	210	2.852					
	1F	4550	3685	210	3.521					
	1F	3640	3685	210	2.817					
	1F	955	3730	210	0.748					
	1F	3685	1865	210	1.443					
	1F	4550	1865	210	1.782					
	1F	3685	1865	210	1.443	14.606				
	2F	Y1	1000	2690	90				0.242	
	2F	Y1	2730	650	90				0.160	
	2F	Y1	1455	2690	90				0.352	
	2F	Y1	2730	650	90				0.160	
	2F	Y1	1000	2690	90				0.242	
	2F	Y1	1820	650	90				0.106	
	2F	Y1	1000	2690	90				0.242	
	2F	Y1	910	650	90				0.053	
	2F	Y1	455	2690	90				0.110	
	2F	Y2	775	2520	90				0.176	
	2F	Y3	910	2690	90				0.220	
	2F	Y3	1730	900	90				0.140	
	2F	Y3	1820	650	90				0.106	
	2F	Y3	1045	2690	90				0.253	
	2F	Y3	730	480	90				0.032	
	2F	Y3	730	1130	90				0.074	
	2F	Y3	2730	2520	90				0.619	
	2F	Y3	730	480	90				0.032	
	2F	Y3	730	1130	90				0.074	
	2F	Y3	1045	2690	90				0.253	
	2F	Y3	1640	900	90				0.133	
	2F	Y3	1730	650	90				0.101	
	2F	Y3	955	2690	90				0.231	
	2F	X1	955	2690	90				0.231	
	2F	X1	1640	900	90				0.133	
	2F	X1	1730	650	90				0.101	
	2F	X1	955	2690	90				0.231	
	2F	X1	1775	2690	90				0.430	
	2F	X2	910	2690	90				0.220	
	2F	X3	910	2690	90				0.220	
	2F	X4	910	2690	90				0.220	
	2F	X5	955	2690	90				0.231	
	2F	X5	1730	900	90				0.140	
	2F	X5	1820	650	90				0.106	
	2F	X5	955	2690	90				0.231	6.609
	1F	Y1	1000	2690	90				0.242	
	1F	Y1	2730	650	90				0.160	
	1F	Y1	1455	2690	90				0.352	
	1F	Y1	2730	650	90				0.160	
	1F	Y1	1000	2690	90				0.242	
	1F	Y1	1820	650	90	0.106				
1F	Y1	1000	2690	90	0.242					
1F	Y1	910	650	90	0.053					
1F	Y1	455	2690	90	0.110					
1F	Y2	775	2520	90	0.176					
1F	Y3	955	2690	90	0.231					
1F	Y3	1730	900	90	0.140					
1F	Y3	1820	650	90	0.106					
1F	Y3	1045	2690	90	0.253					
1F	Y3	730	480	90	0.032					
1F	Y3	730	1130	90	0.074					

● CLT 使用量

種別	階通り		サイズ			体積 (m3)	階合計 (m3)	種別 合計 (m3)	全合計 (m3)
			X (mm)	Y (mm)	厚さ (mm)				
	1F	Y3	2730	2520	90	0.619			
	1F	Y3	730	480	90	0.032			
	1F	Y3	730	1130	90	0.074			
	1F	Y3	1045	2690	90	0.253			
	1F	Y3	1640	900	90	0.133			
	1F	Y3	1730	650	90	0.101			
	1F	Y3	955	2690	90	0.231			
	1F	X1	955	2690	90	0.231			
	1F	X1	1640	900	90	0.133			
	1F	X1	1730	650	90	0.101			
	1F	X1	955	2690	90	0.231			
	1F	X1	1730	2690	90	0.419			
	1F	X2	910	2690	90	0.220			
	1F	X3	910	2690	90	0.220			
	1F	X4	910	2690	90	0.220			
	1F	X5	955	2690	90	0.231			
	1F	X5	1730	900	90	0.140			
	1F	X5	1820	650	90	0.106			
	1F	X5	955	2690	90	0.231	6.609	13.217	29.232

● 金物個数

金物	個数
TC-90	36
SBM-90	34
SP	50
STW-790	28
LSTx2	119
tai40020	64
平型引張	14

二次部材凡例

材幅	b	: 材幅	[cm]	せん断許容応力度	f s	: せん断許容応力度 (長期、短期)	[N/mm2]
材せい	D	: 材せい	[cm]	断面積	A	: 断面積	[cm2]
スパン	L	: スパン	[cm]	断面係数	Z	: 断面係数	[cm3]
負担幅	W	: 負担幅	[cm]	断面 2 次モーメント	I	: 断面 2 次モーメント	[cm3]
E 係数 α		: ヤング係数に乘じる係数	[%]	荷重	ω g, ω w	: 長期荷重、風圧時荷重	[N/m]
変形増率		: 変形増大率	[%]	積雪荷重	l ω g, s ω s	: 長期組合せ積雪荷重、風圧時組合せ積雪荷重	[N/m]
固定荷重	W g	: 固定荷重	[N/m2]	設計荷重	ω l, ω s	: 長期設計荷重、短期設計荷重	[N/m]
積載荷重	W l	: 積載荷重	[N/m2]	最大曲げモーメント	M	: 最大曲げモーメント	[N・m]
長期雪荷重		: 長期組合せ雪荷重	[N/m2]	せん断力	Q	: せん断力	[N]
短期雪荷重		: 風時組合せ雪荷重	[N/m2]				
風速度算定高さ	h	: 風速度算定高さ	[m]				
風力係数	C	: 風力係数 (－: 吹上　+: 吹下)					
速度圧		: 速度圧	[N/m2]				
風圧力		: m 当たりの風圧力	[N/m]				
圧縮許容応力度	f c	: 圧縮許容応力度 (長期、短期)	[N/mm2]				
曲げ許容応力度	f b	: 曲げ許容応力度 (長期、短期)	[N/mm2]				
ヤング係数	E, E 0	: ヤング係数	[N/mm2]				

● 5-(8) 二次部材

名 称	種 別	taifuG 耐風梁	耐風梁
寸 法	材 質	1-204	E105F300
材幅	b	21.0	
材せい	D	12.0	
スパン	L	364.0	364.0
負担幅	W	300.0	
勾配		0.0/10	1.0000
E 係数 (%) α	変形増率	100.0	2.00
固定荷重	積載荷重	0.0	0.0
クリープ荷重			0.0
長期雪荷重	長短期雪	0.0	0.0
風速高さ	風力係数	3.30	1.200
システム係数		1.00	
係数		(長期)	(短期)
曲げ許容応力度	fb	11.00	20.00
せん断許容応力度	fs	1.10	2.00
ヤング係数	E	10200.00	
	E0	10200.00	
断面積	A	252.00	
断面係数	Z	504.00	
断面 2 次モーメント	I	3024.00	
荷重	ω g, ω w	0.00	2569.66
クリープ荷重	ω gcp	0.00	
積雪荷重	l ω s, s ω s	0.00	0.00
設計荷重	ω l, ω s	0.00	2569.66
最大曲げモーメント	ML MS	0.00	4255.87
せん断力	QL QS	0.00	4676.78
曲げ応力度	σ	8.44 ≤ 20.00 (fb)	○ K
せん断応力度	τ	0.19 ≤ 2.00 (fs)	○ K
たわみ 長期	δ	短期 1.90 > 1.46 (1/250)	N G
たわみ 長期+雪	δ		
たわみ 短期雪	δ		
たわみ クリープ	δ		

● 5-(1) 保有水平耐力判定表

必要保有水平耐力
地震力により生ずる水平力

$$Q_{un} = D_s \cdot F_{es} \cdot Q_{ud}$$
$$Q_{ud} = Z \cdot R_t \cdot A_i \cdot C_o \cdot \Sigma W_i$$

(kN)
(kN)

保有水平耐力 Q_u (kN)

方向	階	構造	ΣW_i (kN)	A_i	Q_{ud} (kN)	D_s	F_s	F_e	Q_{un} (kN)	Q_u (kN)		Q_u / Q_{un}		判 定	
										L TO R	R TO L	L TO R	R TO L	L TO R	R TO L
X	6F	2x4	25.14	2.189	55.05	0.30	1.000	1.000	16.51	137.08	137.08	8.301	8.301	OK	OK
	5F	2x4	101.06	1.554	157.03	0.30	1.241	1.000	58.47	137.08	137.08	2.344	2.344	OK	OK
	4F	2x4	176.86	1.374	242.97	0.30	1.510	1.000	110.04	137.08	137.08	1.246	1.246	OK	OK
	3F	2x4	252.67	1.266	319.88	0.30	1.628	1.000	156.22	137.08	137.08	0.877	0.877	NG	NG
	2F	CLT	370.83	1.147	425.41	0.35	1.000	1.000	148.89	176.58	176.58	1.186	1.186	OK	OK
	1F	CLT	566.79	1.000	566.79	0.35	1.000	1.000	198.38	236.68	236.68	1.193	1.193	OK	OK
Y	6F	2x4	25.14	2.189	55.05	0.30	1.000	1.000	16.51	184.25	184.25	11.158	11.158	OK	OK
	5F	2x4	101.06	1.554	157.03	0.30	1.178	1.010	56.04	165.00	165.00	2.944	2.944	OK	OK
	4F	2x4	176.86	1.374	242.97	0.30	1.469	1.008	107.92	165.00	165.00	1.529	1.529	OK	OK
	3F	2x4	252.67	1.266	319.88	0.30	1.597	1.007	154.39	165.00	165.00	1.069	1.069	OK	OK
	2F	CLT	370.83	1.147	425.41	0.35	1.000	1.000	148.89	162.14	162.14	1.089	1.089	OK	OK
	1F	CLT	566.79	1.000	566.79	0.35	1.000	1.000	198.38	215.01	215.01	1.084	1.084	OK	OK

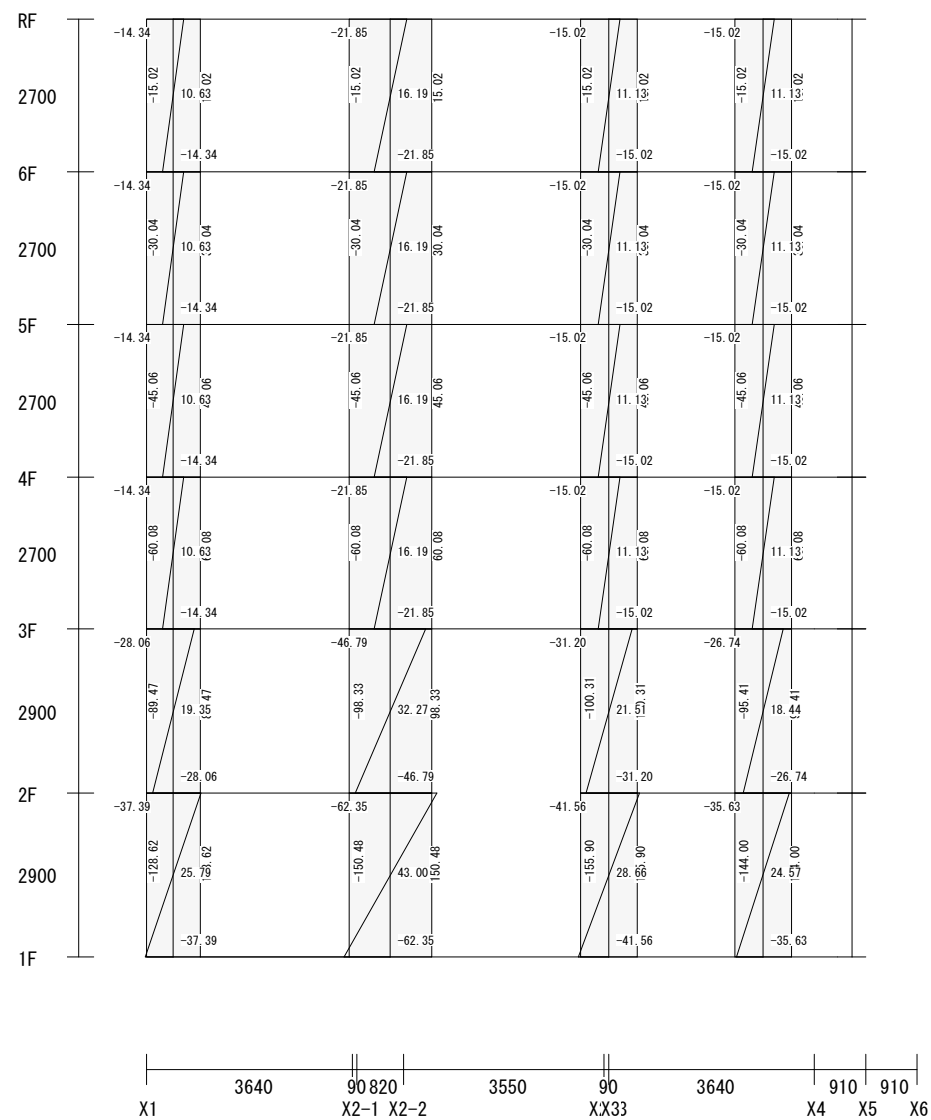
● 5-(1) 通り別耐力集計表

階	方向	通り	耐力壁仕様	壁 長 P (m)	1P当たりせん断耐力		有機系面材 Q_{y0}	無機系面材 Q_{y1}	保有水平耐力 (N)		D_s	$D_s \cdot F_{es} \cdot Q_{ud}$ (N)	判定
					Q_{a1}	Q_{a2}							
6F	X	Y1	G10s+P10	0.955	1800.0	5310.0	8358.9	2266.8	10625.7	137076.9	0.30	16513.7	OK
		Y1	G10s+P10	1.455	1800.0	5310.0	12735.2	3453.6	16188.9				
		Y1	G10s+P10	1.000	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11126.4				
		Y1	G10s+P10	1.000	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11126.4				
		Y2	G10s+P10	0.910	1800.0	5310.0	7965.0	2160.0	10125.0				
		Y3	G10s+P10	0.910	1800.0	5310.0	7965.0	2160.0	10125.0				
		Y3	G10s+P10	1.135	1800.0	5310.0	9934.4	2694.1	12628.4				
		Y3	G10s+P10	2.820	1800.0	5310.0	24682.7	6693.6	31376.4				
		Y3	G10s+P10	1.135	1800.0	5310.0	9934.4	2694.1	12628.4				
		Y3	G10s+P10	1.000	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11126.4				
	Y	X1	G10s+P10	1.000	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11126.4	184252.7	0.30	16513.7	OK
		X1	G10s+P10	2.820	1800.0	5310.0	24682.7	6693.6	31376.4				
		X2	G10s+P10	5.460	1800.0	5310.0	47790.0	12960.0	60750.0				
		X3	G10s+P10	1.820	1800.0	5310.0	15930.0	4320.0	20250.0				
		X4	G10s+P10	1.820	1800.0	5310.0	15930.0	4320.0	20250.0				
		X5	G10s+P10	3.640	1800.0	5310.0	31860.0	8640.0	40500.0				
5F	X	Y1	G10s+P10	0.955	1800.0	5310.0	8358.9	2266.8	10625.7	137076.9	0.30	58472.6	OK
		Y1	G10s+P10	1.455	1800.0	5310.0	12735.2	3453.6	16188.9				
		Y1	G10s+P10	1.000	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11126.4				
		Y1	G10s+P10	1.000	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11126.4				
		Y2	G10s+P10	0.910	1800.0	5310.0	7965.0	2160.0	10125.0				
		Y3	G10s+P10	0.910	1800.0	5310.0	7965.0	2160.0	10125.0				
		Y3	G10s+P10	1.135	1800.0	5310.0	9934.4	2694.1	12628.4				
		Y3	G10s+P10	2.820	1800.0	5310.0	24682.7	6693.6	31376.4				
		Y3	G10s+P10	1.135	1800.0	5310.0	9934.4	2694.1	12628.4				
		Y3	G10s+P10	1.000	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11126.4				
	Y	X1	G10s+P10	1.000	1800.0	5310.0	8752.7	2373.6	11126.4	165004.1	0.30	56042.0	OK
		X1	G10s+P10	2.820	1800.0	5310.0	24682.7	6693.6	31376.4				
		X2	G10s+P10	5.460	1800.0	5310.0	47790.0	12960.0	60750.0				
		X3	G10s+P10	1.820	1800.0	5310.0	15930.0	4320.0	20250.0				
		X4	G10s+P10	1.820	1800.0	5310.0	15930.0	4320.0	20250.0				
		X5	G10s+P10	0.910	1800.0	5310.0	7965.0	2160.0	10125.0				

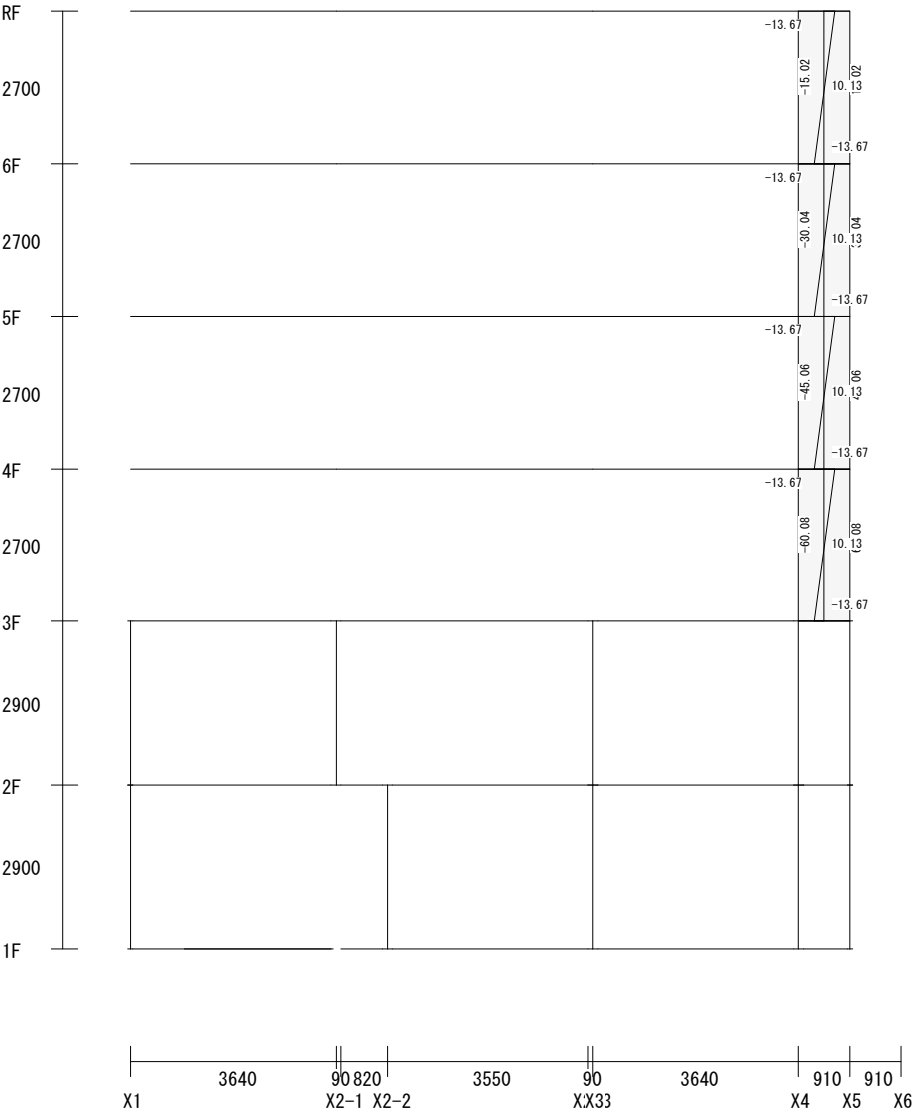
● 5-(1) 通り別耐力集計表

階	方向	通り	耐力壁仕様	壁 長 P (m)	1P 当たりせん断耐力		有機系面材 Q _{y0}	無機系面材 Q _{y1}	保有水平耐力 (N)		Ds	Ds・Fes・Qud (N)	判定
					Q _{a1}	Q _{a2}							
1F	X	Y1	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0				
		Y1	G10s	0.910	0.0	0.0	24570.0	0.0	24570.0				
		Y3	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0				
		Y3	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0				
		Y3	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0				
		Y3	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0				
		Y3	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0				
	Y	X1	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0	215010.0	0.35	198376.8	OK
		X1	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0				
		X1	G10s	1.730	0.0	0.0	38925.0	0.0	38925.0				
		X2	G10s	0.910	0.0	0.0	20475.0	0.0	20475.0				
		X3	G10s	0.910	0.0	0.0	20475.0	0.0	20475.0				
		X4	G10s	0.910	0.0	0.0	20475.0	0.0	20475.0				
		X5	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0				
		X5	G10s	0.910	0.0	0.0	28665.0	0.0	28665.0				

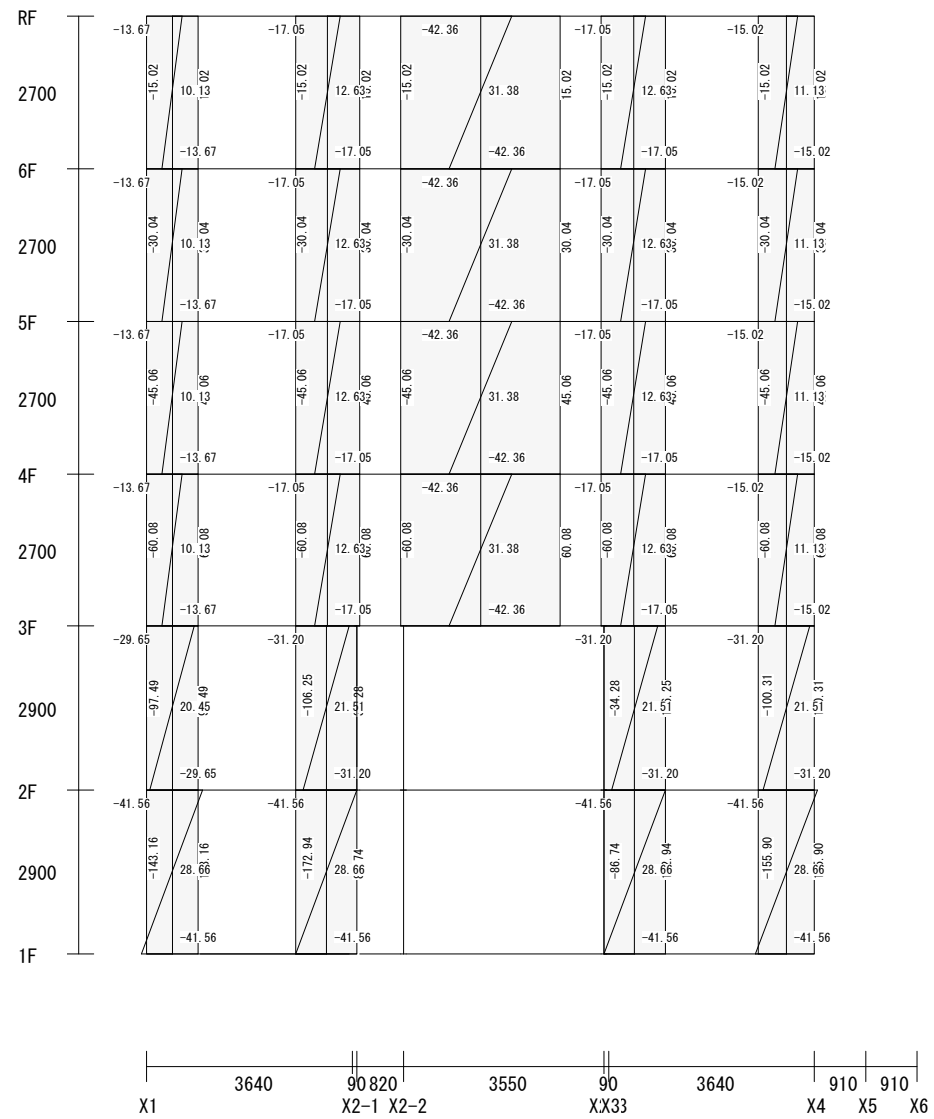
[Y1]



[Y2]

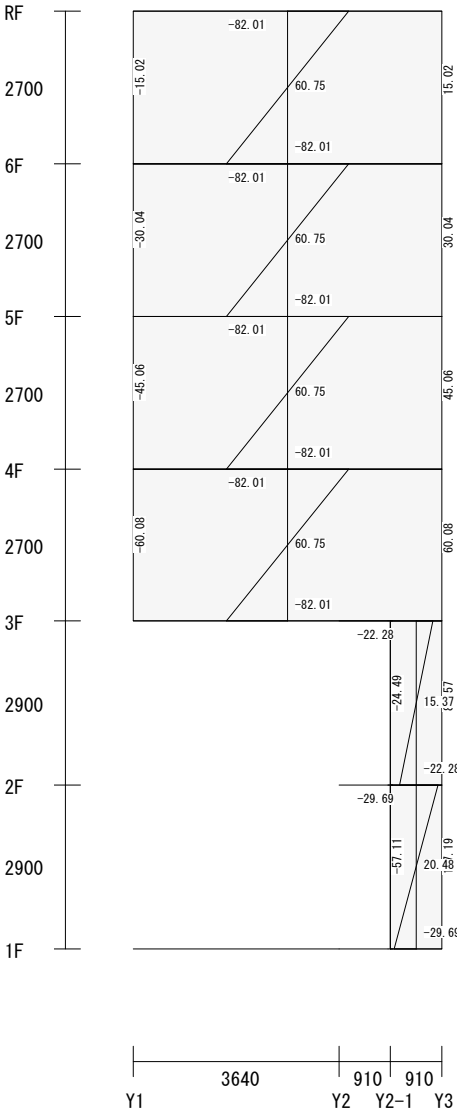
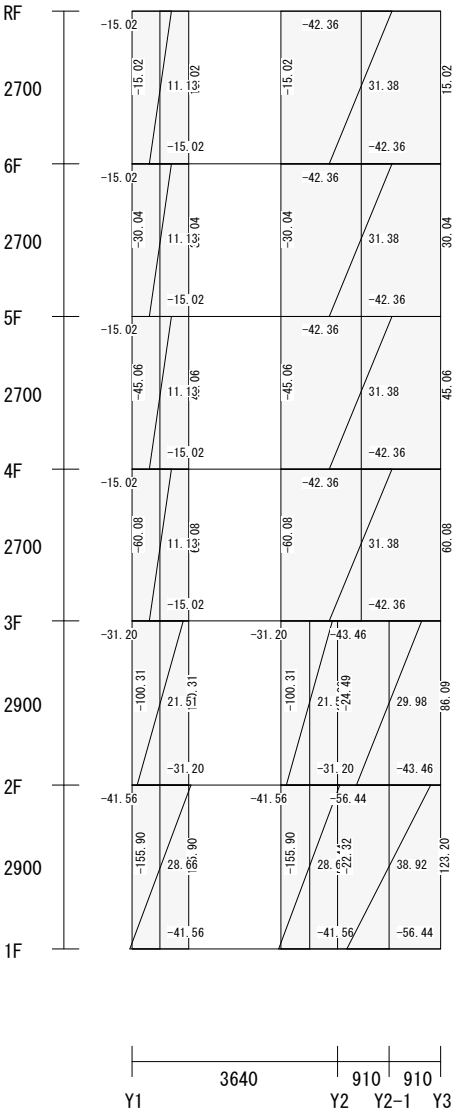


[Y3]



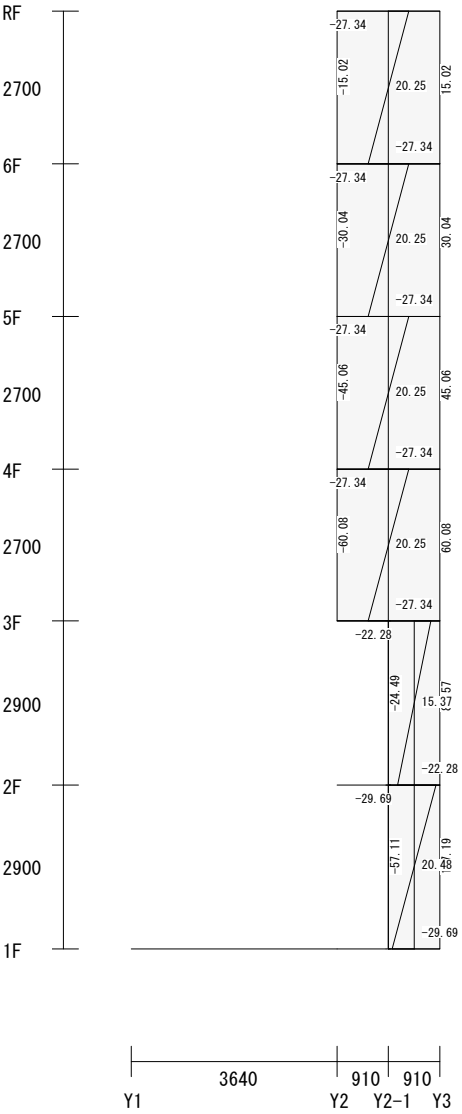
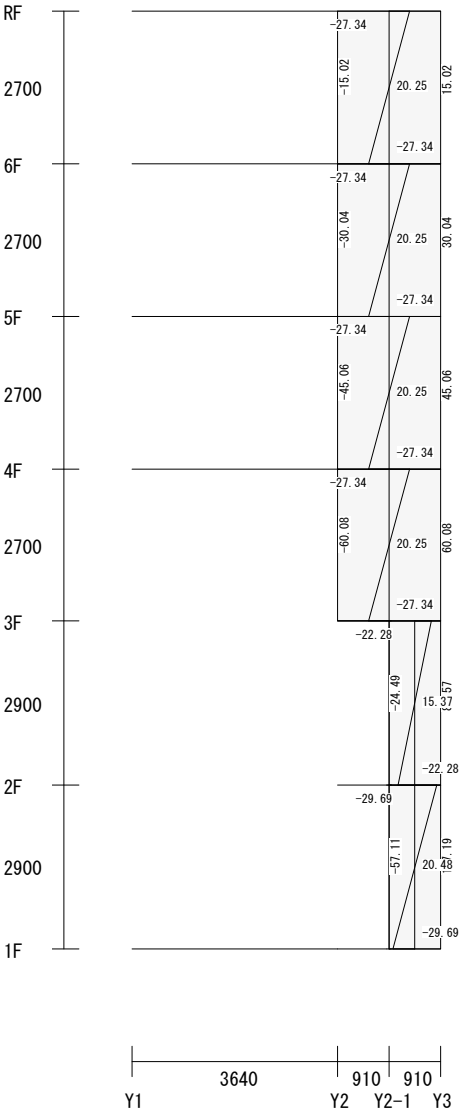
[X1]

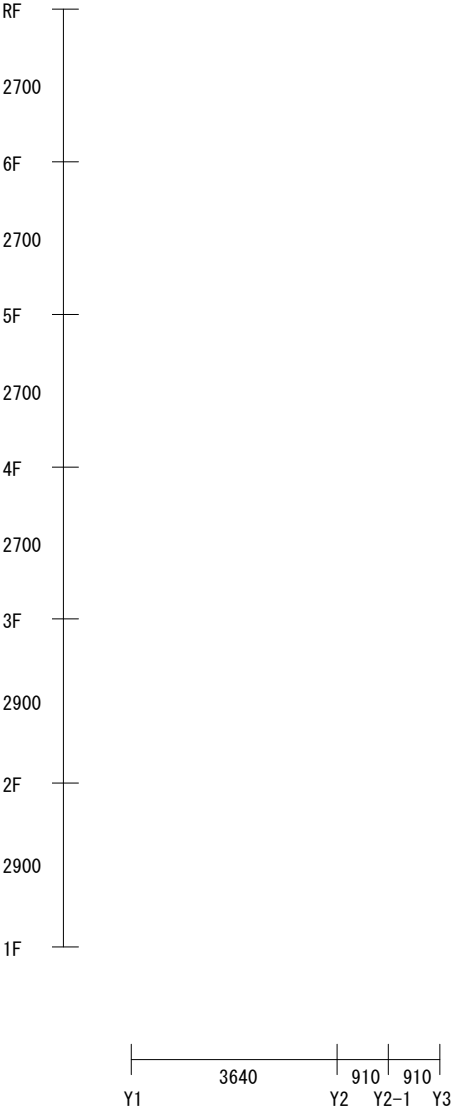
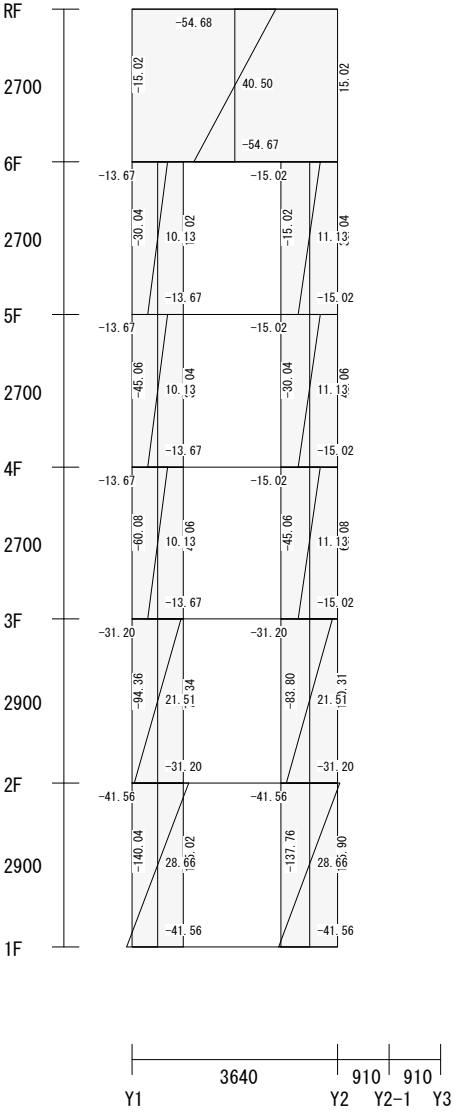
[X2]



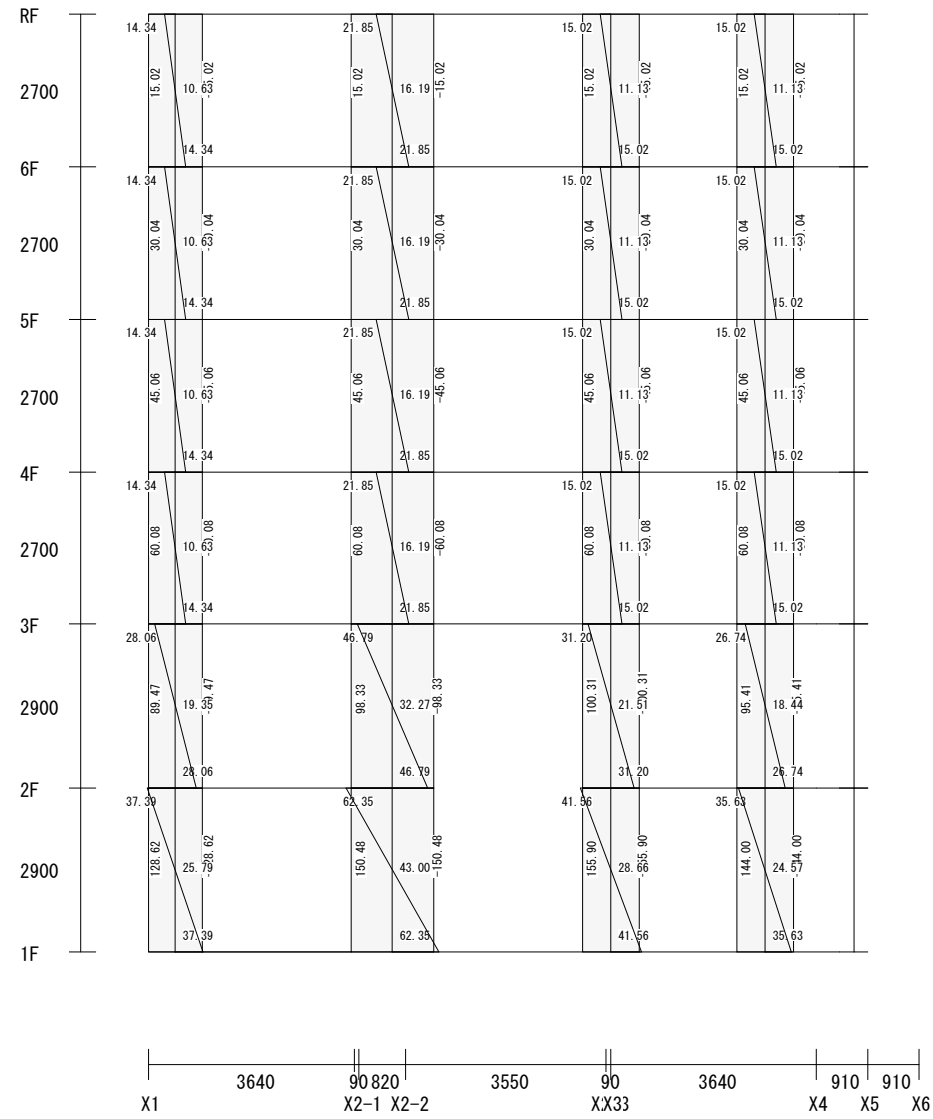
[X3]

[X4]

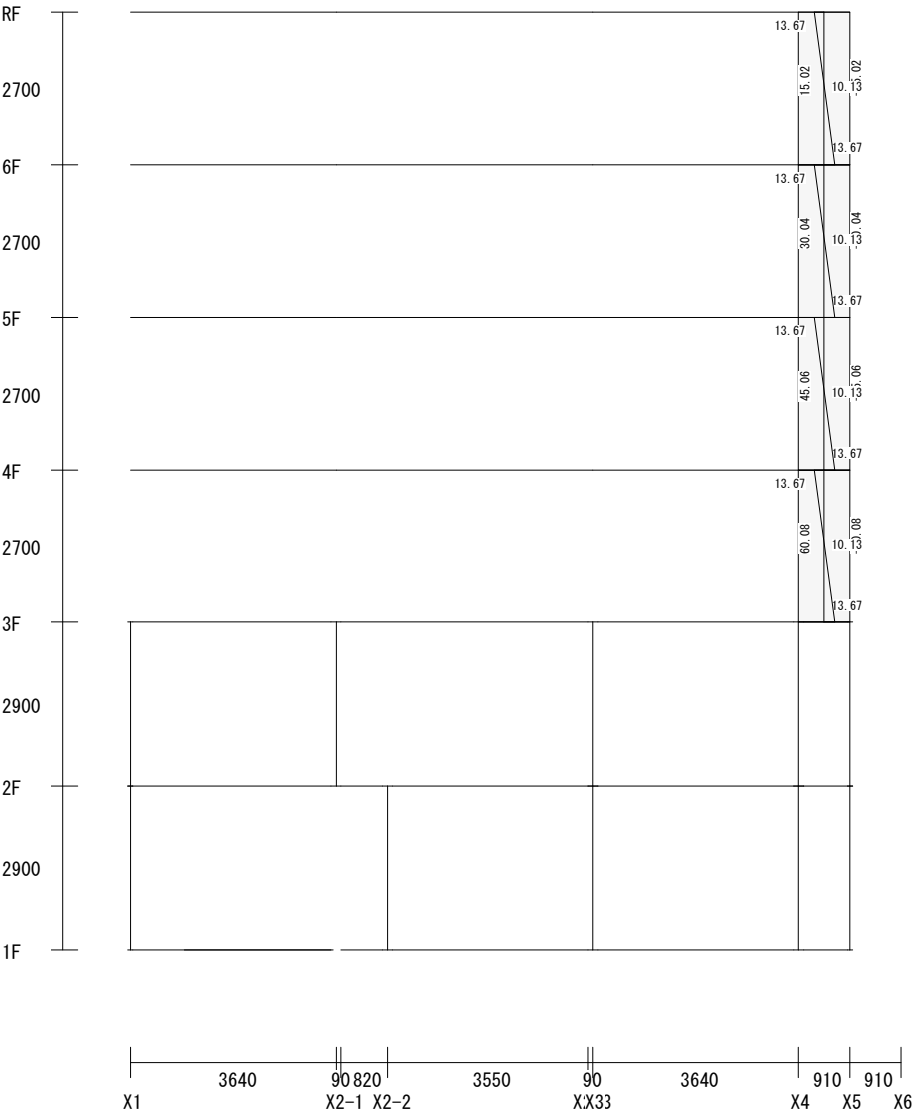




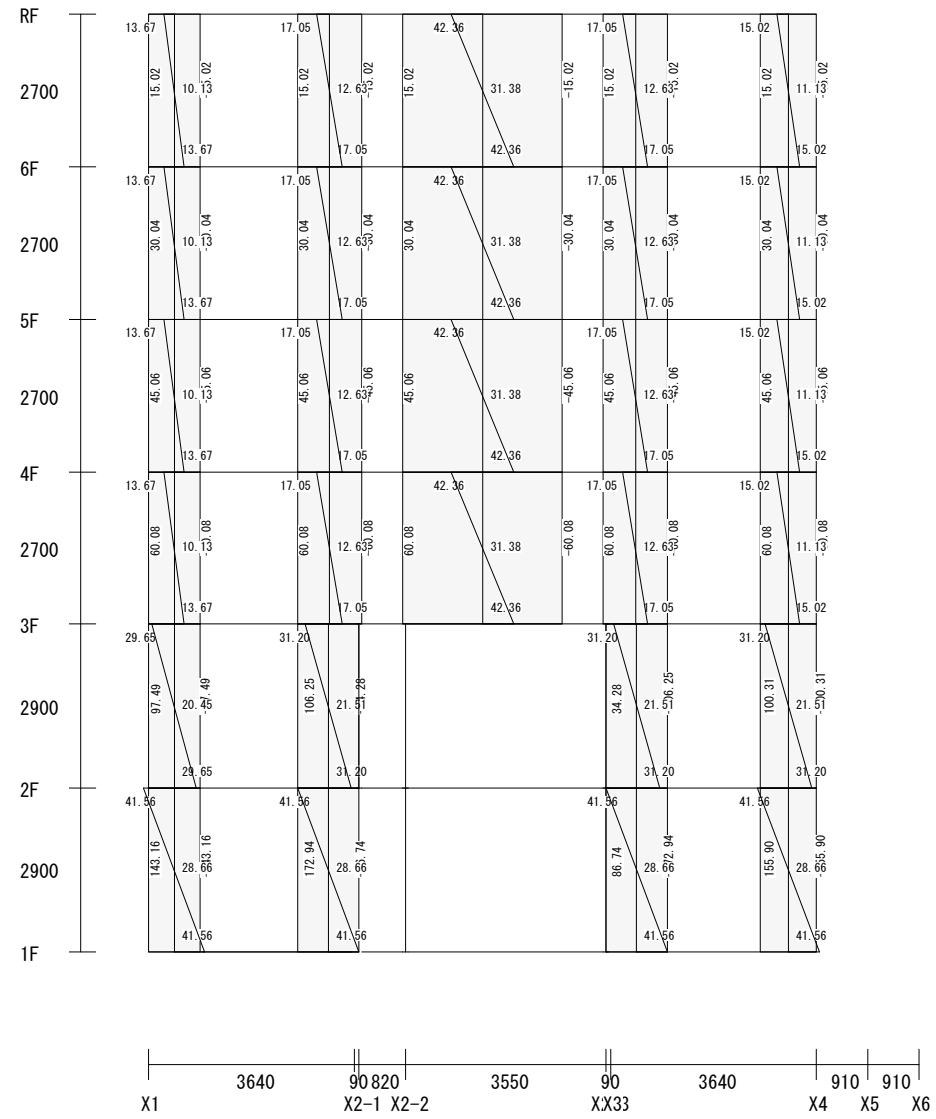
[Y1]



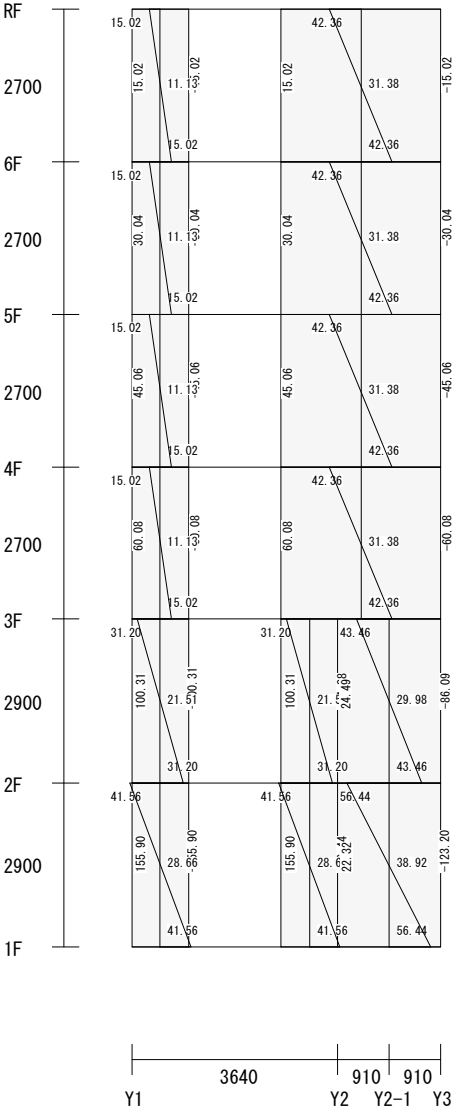
[Y2]



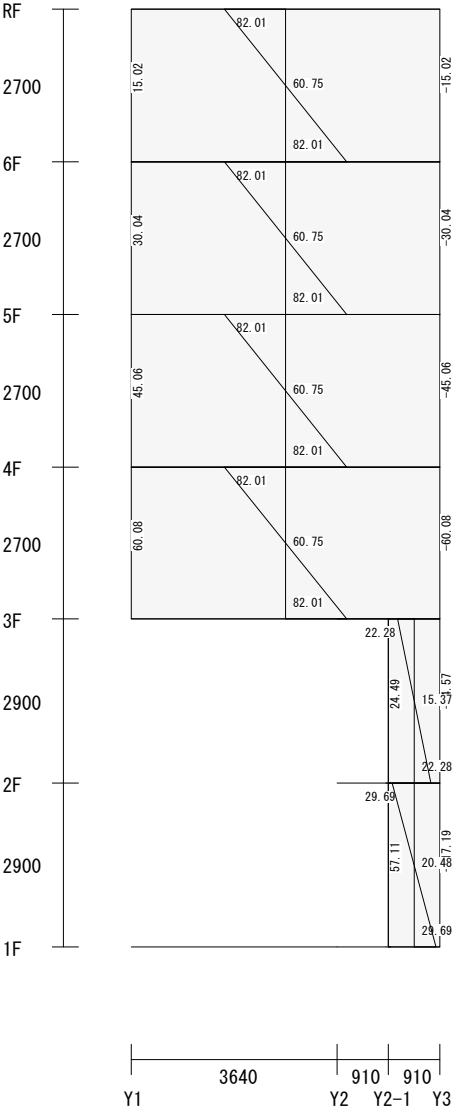
[Y3]



[X1]

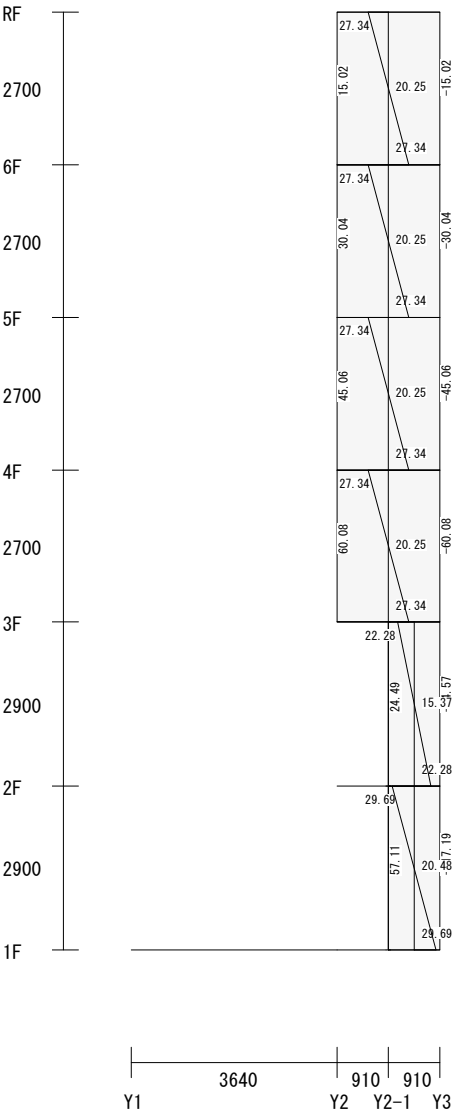
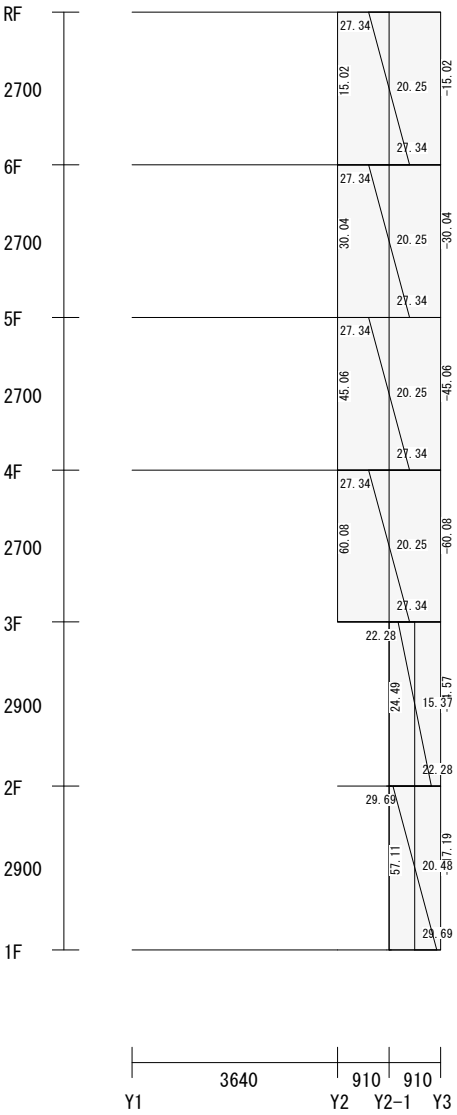


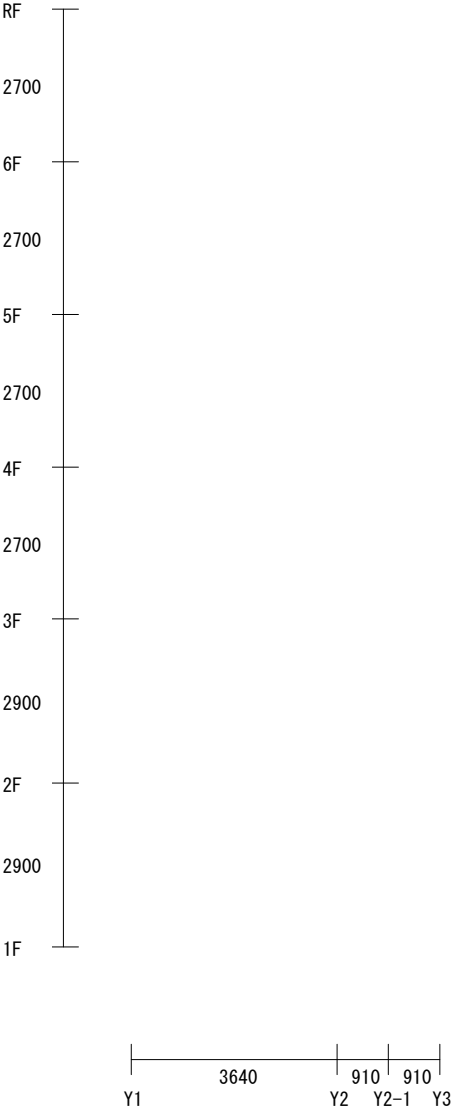
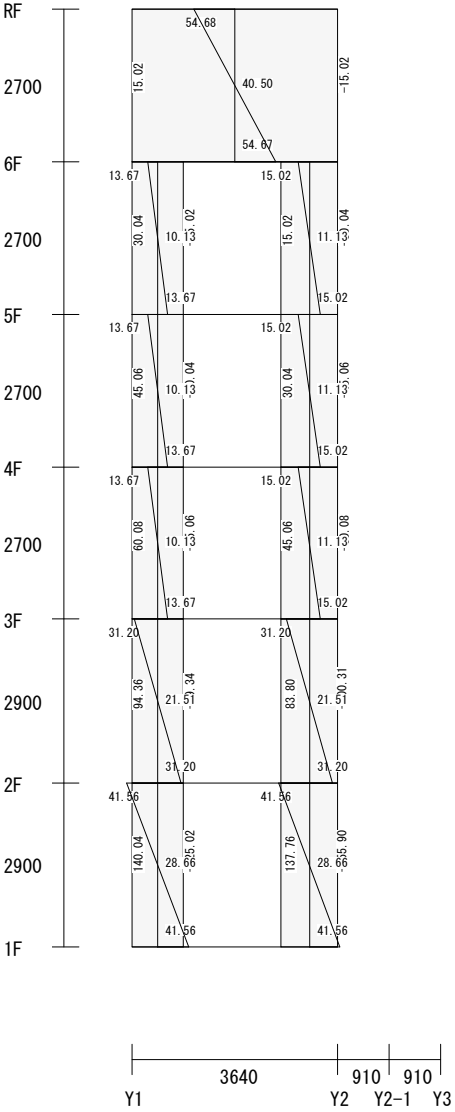
[X2]



[X3]

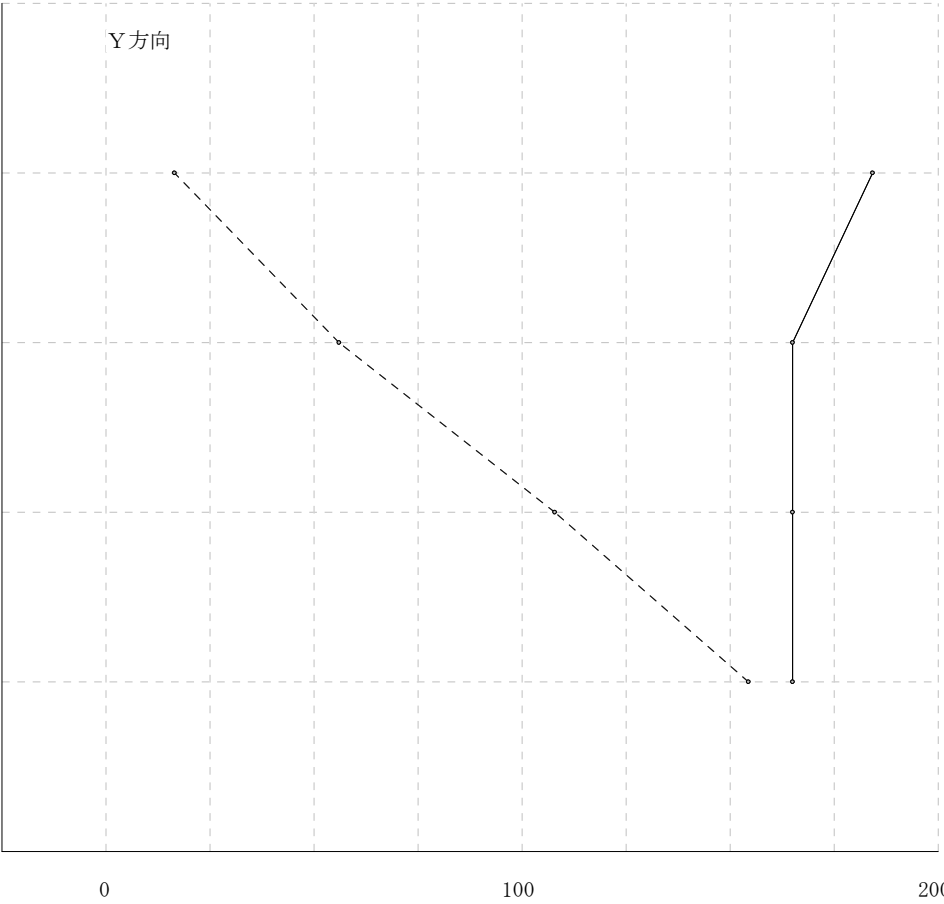
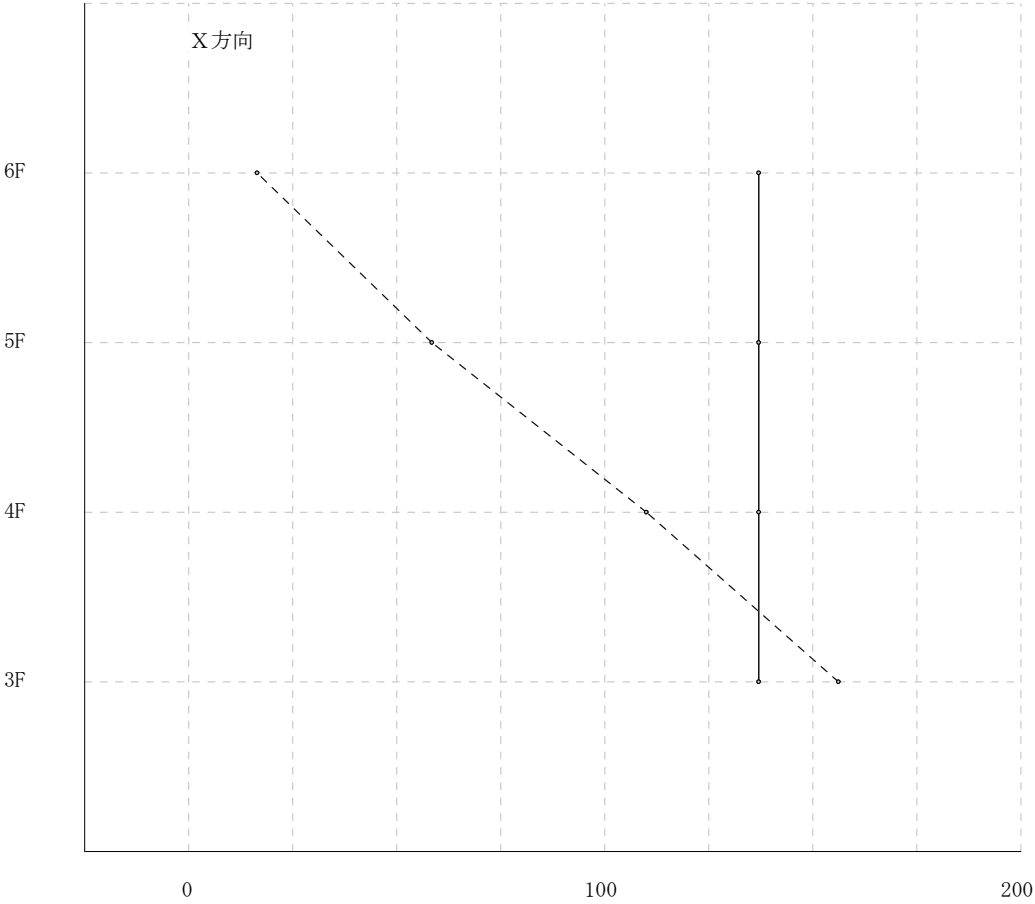
[X4]





● 5-(1) 保有水平耐力比較グラフ

。 右加力
・ 左加力
—— 保有水平耐力
---- 必要保有水平耐力



[保有時] (kN)

[illegible]

[保持時] (kN)

[illegible]

[保有時] (kN)

[保有時] (kN)

[illegible]

● 壁軸力の算定表

[保有時] (kN)

名称 階 通り		Y02-07A6 5F		Y2		Y04-01A6 5F		Y3		Y04-01C6 5F		Y3		Y04-03C6 5F		Y3		Y04-04C6 5F		Y3	
耐力壁脚部位置		X4		X5		X1		X2		X1		X2-2		X2-1		X2-3		X2-2		X4	
加 力 方 向		R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L
M s / b N S / 2 Σ N S N L t / 2 直交壁効果 Σ N t (係数無し値) N L c / 2 Σ N c (係数無し値)		-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	-30.04
		-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	30.04	-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	-30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	30.04	-30.04
		3.75			3.75	1.24			1.24	1.58			1.58	2.87			2.87	1.55		1.55	
		-26.29			-26.29	-28.80			-28.80	-28.46			-28.46	-27.17			-27.17	-28.49		-28.49	
		(0.00)			(0.00)	(0.00)			(0.00)	(0.00)			(0.00)	(0.00)			(0.00)	(0.00)		(0.00)	
			5.87	5.87		1.75	1.75		2.21	2.21		4.00	4.00		4.00		2.16	2.16			
			35.91	35.91		31.79	31.79		32.25	32.25		34.04	34.04		34.04		32.20	32.20			
			(0.00)	(0.00)		(0.00)	(0.00)		(0.00)	(0.00)		(0.00)	(0.00)		(0.00)		(0.00)	(0.00)			
端部金物	配置 耐力 判定	1-HD-N 20 26.48 OK		1-HD-N 20 26.48 OK		1-S-HD 20 30.02 OK		1-S-HD 20 30.02 OK		1-S-HD 20 30.02 OK		1-S-HD 20 30.02 OK		1-S-HD 20 30.02 OK		1-S-HD 20 30.02 OK		1-S-HD 20 30.02 OK			
通し ボルト	径 耐力 判定	—		—		—		—		—		—		—		—		—			
		—		—		—		—		—		—		—		—					
くぎ名称 くぎ必要本数		—		—		—		—		—		—		—		—		—			
		—		—		—		—		—		—		—		—					

● 壁軸力の算定表

[保有時] (kN)

名称 階 通り		Y04-06C6 5F		Y3		X01-01A6 5F		X1		X01-01C6 5F		X1		X02-01A6 5F		X2		X06-02A6 5F		X3			
耐力壁脚部位置		X3		X4		Y1		Y2		Y1		Y3		Y1		Y3		Y2		Y3			
加 力 方 向		R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L	R	L		
M s / b N S / 2 Σ N S N L t / 2 直交壁効果 Σ N t (係数無し値) N L c / 2 Σ N c (係数無し値)		-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	-30.04	-30.04	-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04
		-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	-30.04	-30.04	-30.04	30.04	30.04	30.04	-30.04	-30.04	30.04	30.04	30.04	-30.04
		1.29			1.29	0.71			0.71	4.03			4.03	9.00			9.00	7.37			7.37	7.37	
		-28.75			-28.75	-29.33			-29.33	-26.01			-26.01	-21.04			-21.04	-22.68			-22.68	-22.68	
		(0.00)			(0.00)	(0.00)			(0.00)	(0.00)			(0.00)	(0.00)			(0.00)	(0.00)			(0.00)	(0.00)	
		1.80		1.80		0.85		0.85	5.83		5.83		13.31		13.31		11.41		11.41		11.41		
		31.85		31.85		30.89		30.89	35.87		35.87		43.36		43.36		41.45		41.45		41.45		
		(0.00)		(0.00)		(0.00)		(0.00)	(0.00)		(0.00)		(0.00)		(0.00)		(0.00)		(0.00)		(0.00)		
端部金物	配置 耐力 判定	1-S-HD 20 30.02 O K		1-S-HD 20 30.02 O K		1-S-HD 20 30.02 O K		1-S-HD 20 30.02 O K		1-HD-N 20 26.48 O K		1-HD-N 20 26.48 O K		1-S-HD 15 22.50 O K		1-S-HD 15 22.50 O K		1-HD-N 15 23.54 O K		1-HD-N 15 23.54 O K			
		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —			
通し ボルト	径 耐力 判定	— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —			
		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —			
くぎ名称 くぎ必要本数		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —		— —			

(kN)

(kN)[illegible]

[保有時] (kN)

[illegible]

[保持時] (kN)

[illegible]

[保有時] (kN)

[保持時] (kN)

[illegible]

[保有時]

(kN)

くぎ名称	くぎ必要本数
くぎ名称	くぎ必要本数

[保有時]

(kN)

くぎ名称	くぎ必要本数
くぎ名称	くぎ必要本数

[保有時]

(kN)

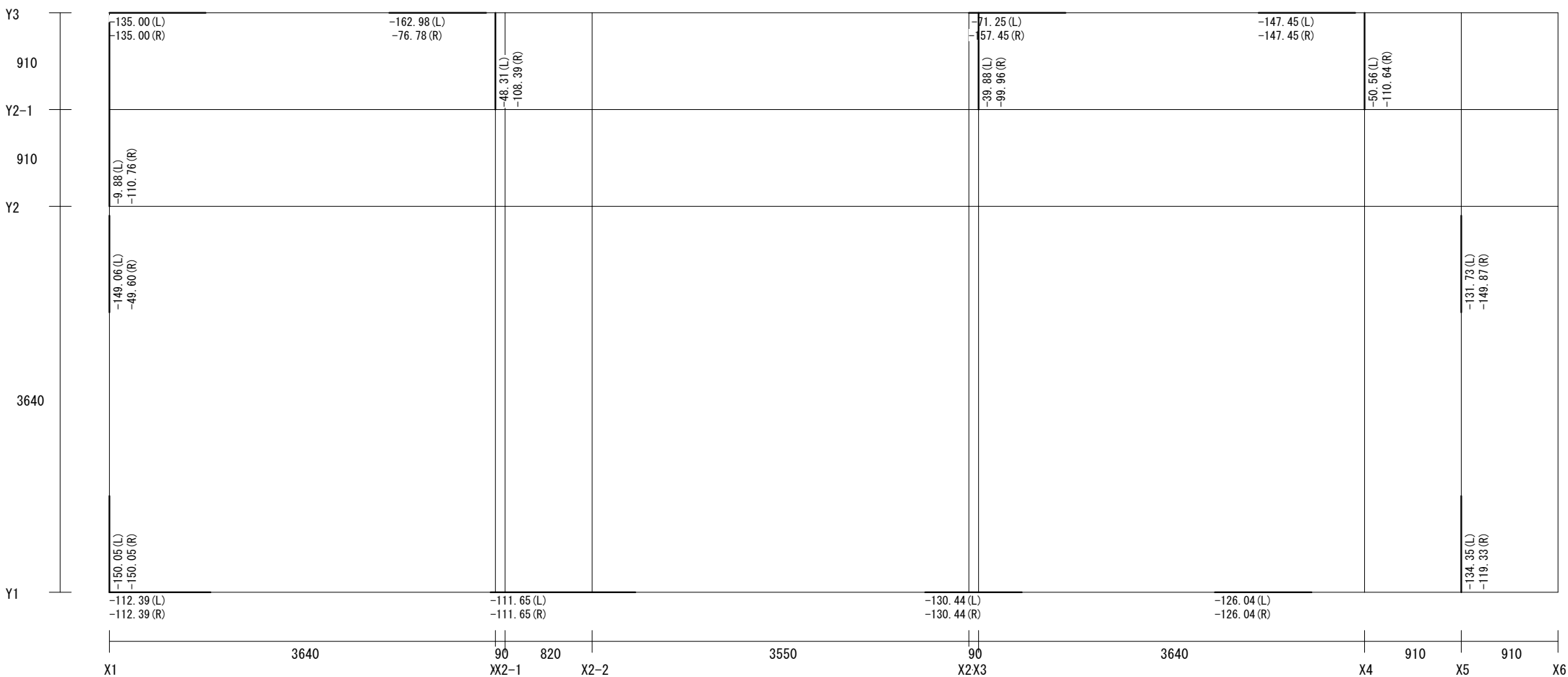
くぎ名称	くぎ必要本数
くぎ名称	くぎ必要本数

[保有時]

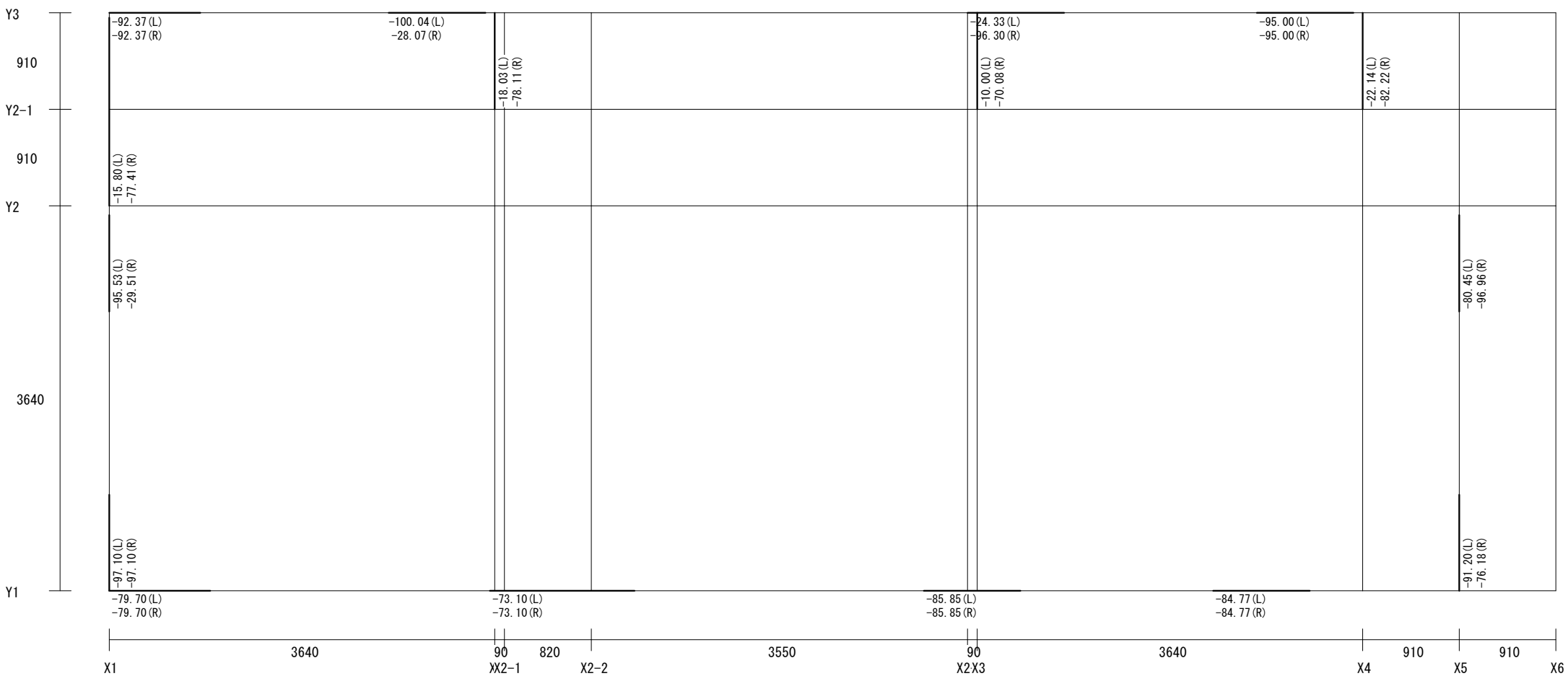
(kN)

くぎ名称	くぎ必要本数
くぎ名称	くぎ必要本数

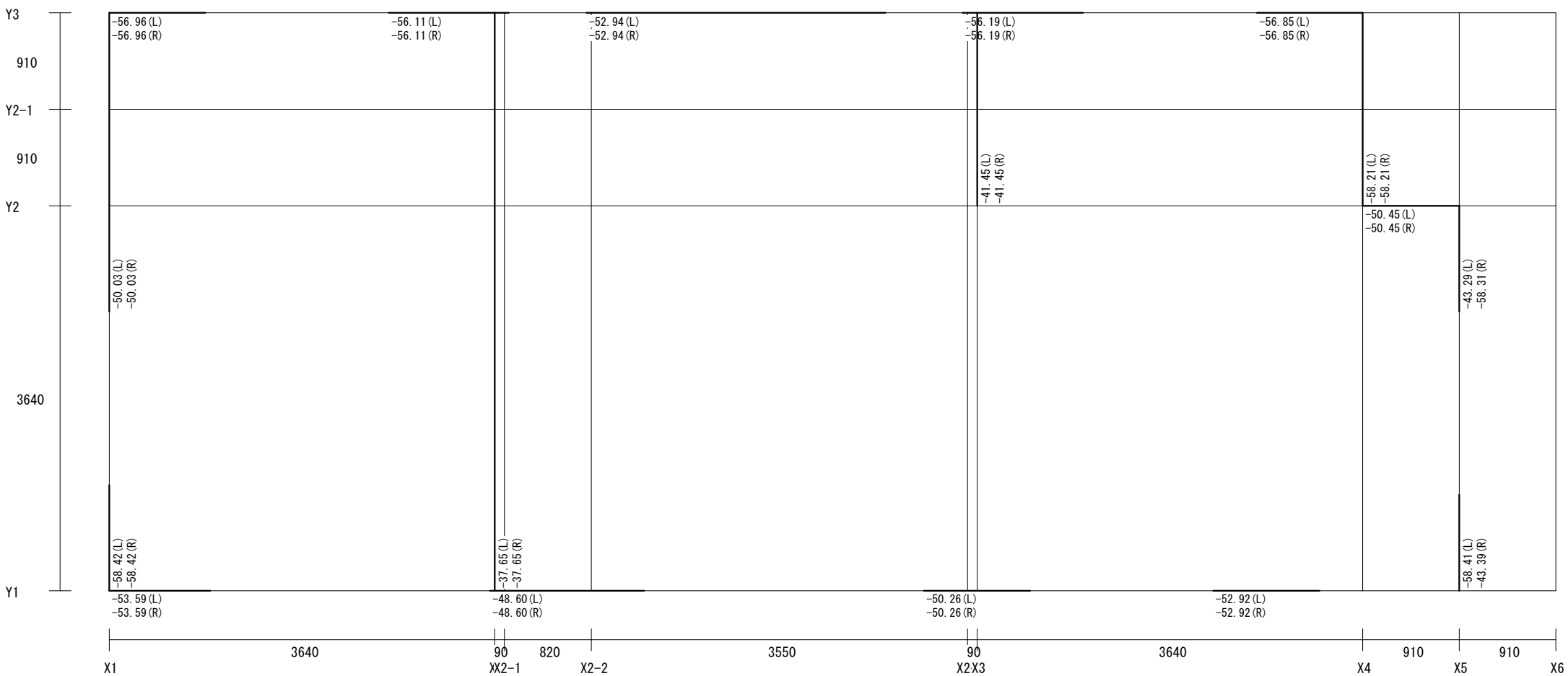
[1F]



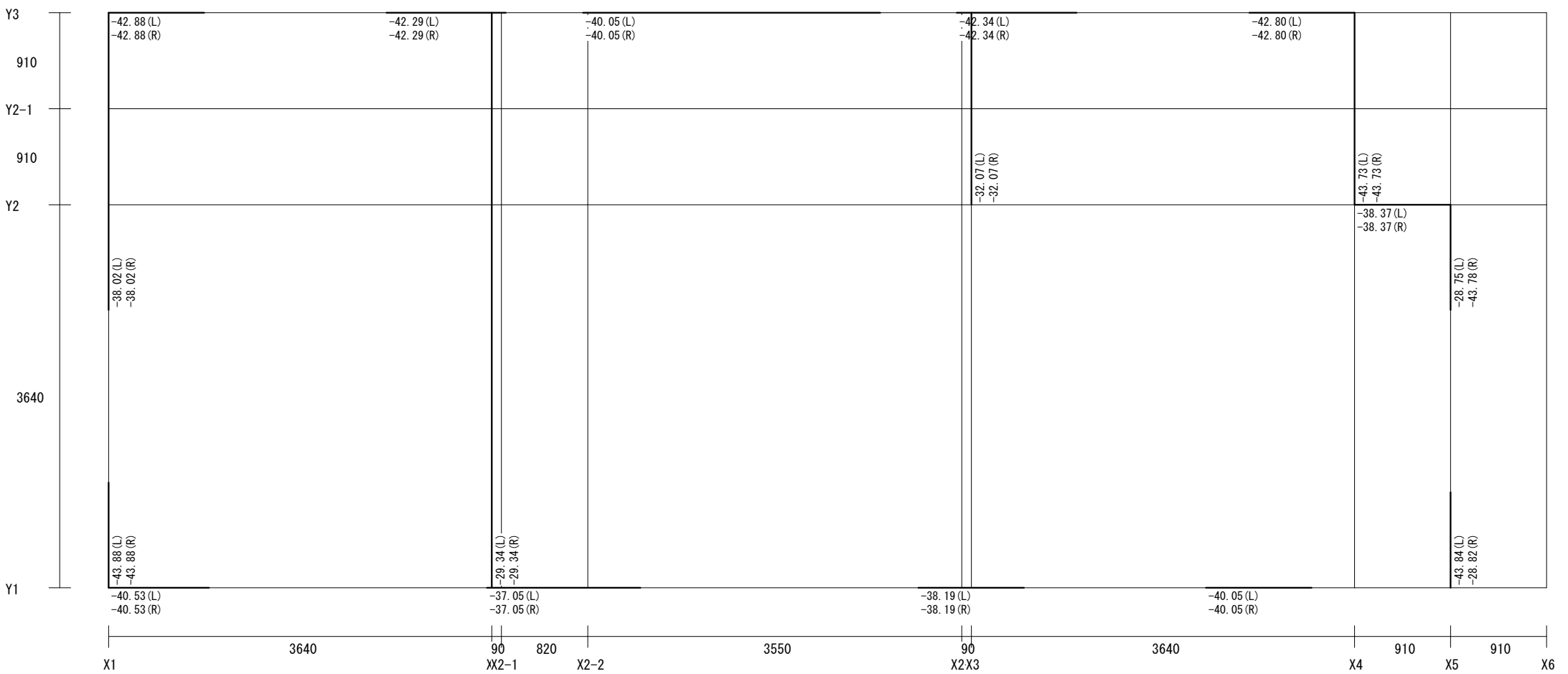
[2F]



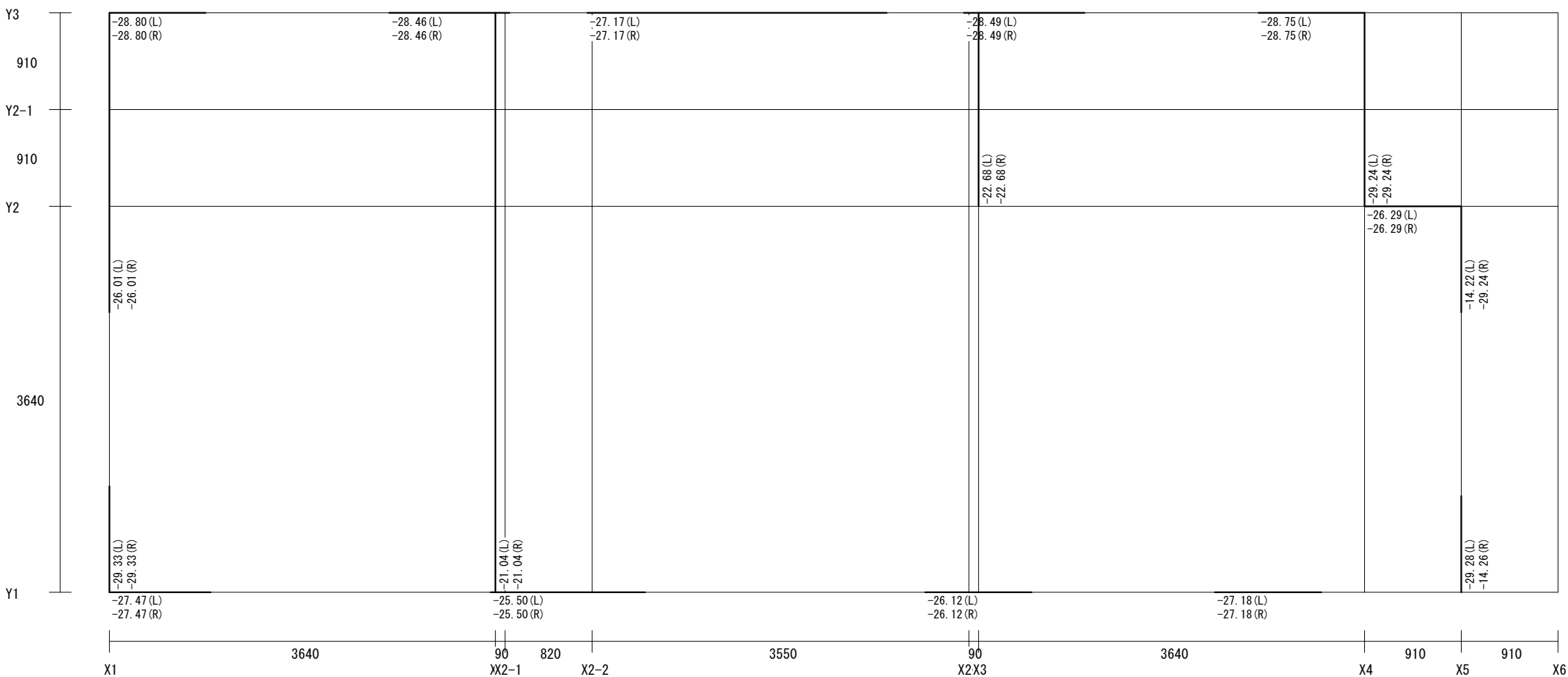
[3F]



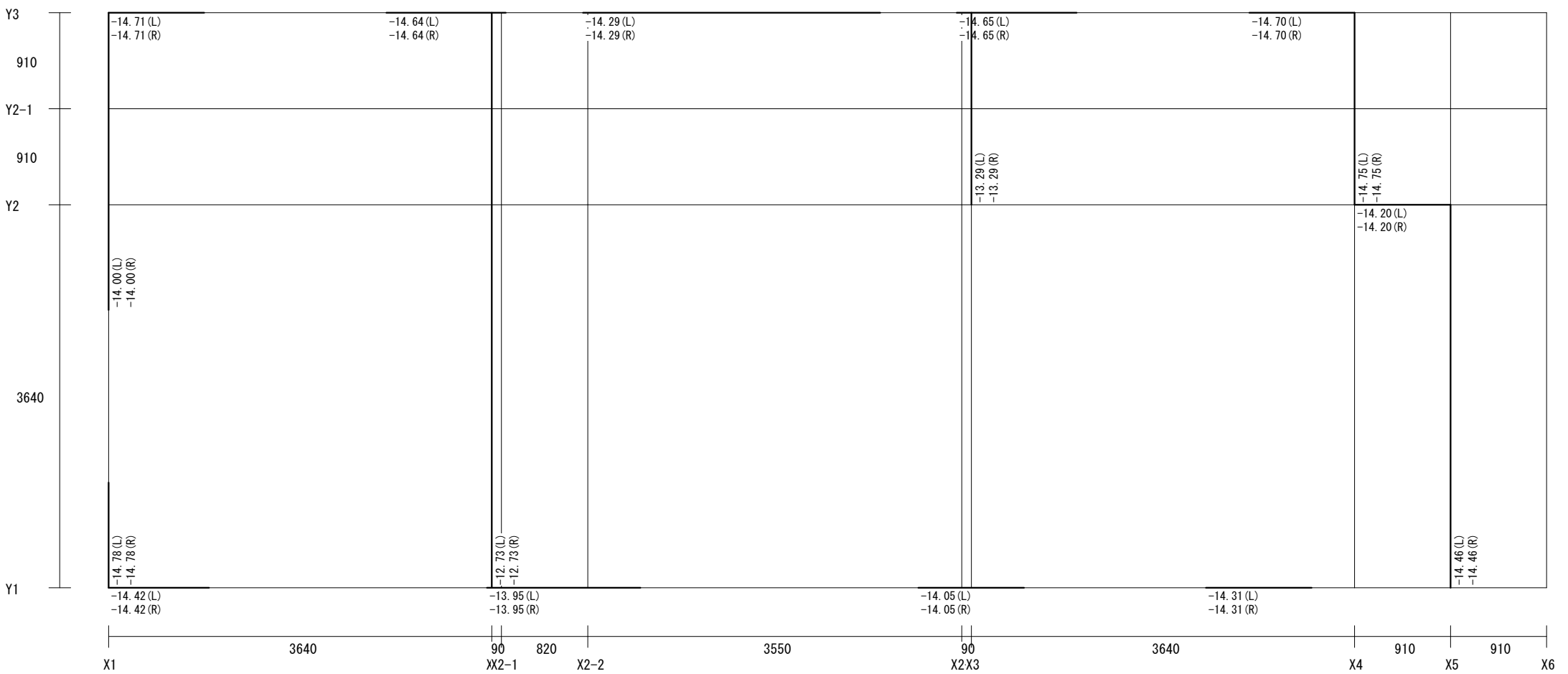
[4F]



[5F]



[6F]



● C L T パネル

No.	名 称	ラミナ			層数	プライ数	パネル厚 (mm)	プライ		基 準 強 度 (N/mm2)											
		厚(mm)	幅(mm)	各層の 幅方向 最小数				層方向	ラミナ強度	面 内						面 外					
										軸	Fc	Ft	Fb	Fs	E	G	Fb	Fs	β	E	G
1	Mx60-3-3	30	120	3	3	3	90	1 平行 2 直交 3 平行	1. M60A 2. M30A 1. M60A	強 軸 弱 軸	10. 80 3. 90	8. 00 2. 87	10. 80 3. 90	1. 92	4000 1000	500	12. 67 0. 35	0. 90	1. 385 4. 500	5777 111	23. 8 62. 5
2	Mx60-3-4	30	120	3	3	4	120	1 平行 2 直交 3 直交 4 平行	1. M60A 2. M30A 2. M30A 1. M60A	強 軸 弱 軸	8. 10 5. 85	6. 00 4. 31	8. 10 5. 85	1. 44	3000 1500	500	11. 51 1. 18	0. 90	1. 286 3. 000	5250 375	20. 5 46. 8
3	S60-3-3	30	120	3	3	3	90	1 平行 2 直交 3 平行	1. M60A 1. M60A 1. M60A	強 軸 弱 軸	10. 80 5. 40	8. 00 4. 00	10. 80 5. 40	1. 92	4000 2000	500	12. 67 0. 48	0. 90	1. 385 4. 500	5777 222	45. 5 12. 5
4	Mx60-5-5	30	120	3	5	5	150	1 平行 2 直交 3 平行 4 直交	1. M60A 2. M30A 2. M30A 2. M30A	強 軸 弱 軸	8. 10 4. 68	6. 00 3. 45	8. 10 4. 68	2. 31	3000 1200	500	10. 37 1. 97	0. 90	1. 256 2. 308	4728 624	27. 9 13. 6
5	Mx60-5-7	30	120	3	5	7	210	1 平行 2 平行 3 直交 4 平行 5 直交 6 平行 7 平行	1. M60A 1. M60A 2. M30A 2. M30A 2. M30A 1. M60A 1. M60A	強 軸 弱 軸	10. 41 3. 34	7. 71 2. 46	10. 41 3. 34	1. 65	3857 857	500	12. 14 0. 72	0. 90	1. 344 3. 231	5536 227	29. 7 9. 7

● ラミナ強度

No.	名 称	樹 種 群 名	等 級	基 準 強 度 (N/mm2)				ヤング 係数 (kN/mm2)	めり込み 基準強度 (N/mm2)
				圧縮	引張	曲げ	せん断		
1	M60A	スギ	機械等級区分 A	21. 6	16. 0	27. 0	2. 7	6. 000	6. 000
2	M30A	UN	機械等級区分 A	15. 6	11. 5	19. 5	2. 7	3. 000	6. 000
3	class1	UN	目視等級区分 一等	26. 4	20. 0	33. 0	2. 7	7. 000	6. 000
4	class2	UN	目視等級区分 二等	16. 8	12. 5	21. 0	2. 7	3. 000	6. 000

● 木材強度

No.	名 称	樹 種 群 名	樹種群	等 級	材種	形状	基 準 強 度 (N/mm2)					ヤング 係数 (kN/mm2)	めり込み 基準強度 (N/mm2)
							圧縮	引張	正曲げ	負曲げ	せん断		
1	S-P-F_T	S-P-F	S-P-F	たて枠用特級	単材	対称	20. 4	16. 8	30. 0	0. 0	1. 8	10. 500	6. 000
2	S-P-F_1	S-P-F	S-P-F	甲種 1 級	単材	対称	18. 0	12. 0	22. 2	0. 0	1. 8	10. 000	6. 000
3	S-P-F_2	S-P-F	S-P-F	甲種 2 級	単材	対称	17. 4	11. 4	21. 6	0. 0	1. 8	9. 600	6. 000
4	S-P-F_3	S-P-F	S-P-F	甲種 3 級	単材	対称	10. 2	6. 6	12. 6	0. 0	1. 8	9. 300	6. 000
5	S-P-F_C	S-P-F	S-P-F	乙種コンストラクション	単材	対称	18. 6	8. 4	16. 2	0. 0	1. 8	9. 800	6. 000
6	S-P-F_S	S-P-F	S-P-F	乙種スタンダード	単材	対称	15. 6	4. 8	9. 0	0. 0	1. 8	8. 900	6. 000
7	S-P-F_U	S-P-F	S-P-F	乙種ユーティリティ	単材	対称	10. 2	2. 4	4. 2	0. 0	1. 8	8. 300	6. 000
8	S-P-F_Z	S-P-F	S-P-F	たて枠用特級	単材	対称	15. 6	4. 8	9. 0	0. 0	1. 8	8. 900	6. 000
9	Hem-FiT	Hem-Fir	Hem-Fir	甲種特級	単材	対称	24. 0	22. 2	34. 2	0. 0	2. 1	10. 600	6. 000
10	Hem-FiI	Hem-Fir	Hem-Fir	甲種 1 級	単材	対称	20. 4	15. 0	23. 4	0. 0	2. 1	9. 800	6. 000

● 木材強度

No.	名 称	樹 種 群 名	樹種群	等 級	材種	形状	基 準 強 度 (N/mm2)					ヤング 係数 (kN/mm2)	めり込み 基準強度 (N/mm2)
							圧縮	引張	正曲げ	負曲げ	せん断		
71	LVL120E2	LVL120E 2級 65V-55H		2 級	L V L	対称	27.6	16.8	27.6	0.0	4.2	11.800	6.000
72	LVL110ET	LVL110E 特級 65V-55H		特級	L V L	対称	28.2	21.6	35.4	0.0	4.2	10.800	6.000
73	LVL110E1	LVL110E 1級 65V-55H		1 級	L V L	対称	27.0	18.0	30.0	0.0	4.2	10.800	6.000
74	LVL110E2	LVL110E 2級 65V-55H		2 級	L V L	対称	25.8	15.6	25.8	0.0	4.2	10.800	6.000
75	LVL100ET	LVL100E 特級 65V-H55		特級	L V L	対称	25.8	19.8	32.4	0.0	4.2	9.800	6.000
76	LVL100E1	LVL110E 1級 65V-55H		1 級	L V L	対称	25.2	16.8	27.6	0.0	4.2	9.800	6.000
77	LVL100E2	LVL110E 2級 65V-55H		2 級	L V L	対称	23.4	14.4	23.4	0.0	4.2	9.800	6.000
78	E110F315	集成材E110 F315			集成材	対称	24.6	21.3	31.5	24.0	3.0	10.200	6.000

● 寸法調整係数

No.	名 称	圧縮	引張り	曲げ	せん断
1	206	0.96	0.84	0.84	1.00
2	208	0.93	0.75	0.75	1.00
3	210	0.91	0.68	0.68	1.00
4	212	0.89	0.63	0.63	1.00
5	106	0.96	0.84	0.84	1.00
6	406	0.96	0.84	0.84	1.00
7	408	0.93	0.75	0.75	1.00
8	410	0.91	0.68	0.68	1.00
9	206t	0.96	0.84	0.84	1.00
10	208t	0.93	0.75	0.75	1.00
11	210t	0.91	0.68	0.68	1.00
12	212t	0.89	0.63	0.63	1.00
13	406t	0.96	0.84	0.84	1.00
14	408t	0.93	0.75	0.75	1.00
15	410t	0.91	0.68	0.68	1.00
17	412	0.89	0.63	0.63	1.00
18	414	0.89	0.63	0.63	1.00
19	416	0.89	0.63	0.63	1.00
20	606	1.00	1.00	1.00	1.00
21	610	0.91	0.68	0.68	1.00
22	612	0.89	0.63	0.63	1.00
23	614	0.89	0.63	0.63	1.00

● 釘せん断耐力

No.	名 称	面材の種類	くぎの 種類	樹種群	くぎ長 (mm)	くぎ 胴部径 (mm)	面材の 厚さ (mm)	降伏 せん断 耐力(N)	すべり 剛性 (N/mm)	長期一面 せん断 耐力 (N)
1	CN50S-9	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	50	2.87	9	590.0	400.0	220.0
2	CN50H-9	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	50	2.87	9	610.0	400.0	240.0
3	CN50D-9	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	50	2.87	9	620.0	400.0	250.0
4	CN50S-12	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	50	2.87	12	650.0	410.0	220.0
5	CN50H-12	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	50	2.87	12	670.0	410.0	240.0
6	CN50D-12	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	50	2.87	12	690.0	410.0	250.0
7	CN50S-15	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	50	2.87	15	730.0	430.0	220.0
8	CN50H-15	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	50	2.87	15	750.0	430.0	240.0
9	CN50D-15	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	50	2.87	15	770.0	430.0	250.0
10	CN50S-18	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	50	2.87	18	770.0	460.0	220.0

● 釘せん断耐力

No.	名 称	面材の種類	くぎの 種類	樹種群	くぎ長 (mm)	くぎ 胴部径 (mm)	面材の 厚さ (mm)	降伏 せん断 耐力(N)	すべり 剛性 (N/mm)	長期一面 せん断 耐力(N)
11	CN50H-18	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	50	2.87	18	790.0	460.0	240.0
12	CN50D-18	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	50	2.87	18	820.0	460.0	250.0
13	CN65S-9	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	65	3.33	9	720.0	520.0	270.0
14	CN65H-9	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	65	3.33	9	740.0	520.0	290.0
15	CN65D-9	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	65	3.33	9	760.0	520.0	310.0
16	CN65S-12	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	65	3.33	12	790.0	530.0	270.0
17	CN65H-12	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	65	3.33	12	810.0	530.0	290.0
18	CN65D-12	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	65	3.33	12	830.0	530.0	310.0
19	CN65S-15	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	65	3.33	15	880.0	550.0	270.0
20	CN65H-15	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	65	3.33	15	900.0	550.0	290.0
21	CN65D-15	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	65	3.33	15	920.0	550.0	310.0
22	CN65S-18	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	65	3.33	18	960.0	570.0	270.0
23	CN65H-18	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	65	3.33	18	990.0	570.0	290.0
24	CN65D-18	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	65	3.33	18	1020.0	570.0	310.0
25	GN50S-12	せっこうボード	GN	S-P-F	50	0.00	12	270.0	160.0	0.0
26	GN50H-12	せっこうボード	GN	Hem-Fir	50	0.00	12	210.0	160.0	0.0
27	GN50D-12	せっこうボード	GN	D Fir-L	50	0.00	12	210.0	160.0	0.0
28	GN50S-15	せっこうボード	GN	S-P-F	50	0.00	15	220.0	160.0	0.0
29	GN50H-15	せっこうボード	GN	Hem-Fir	50	0.00	15	220.0	160.0	0.0
30	GN50D-15	せっこうボード	GN	D Fir-L	50	0.00	15	230.0	160.0	0.0
31	GN40S-12	せっこうボード	GN	S-P-F	40	0.00	12	200.0	140.0	0.0
32	GN40H-12	せっこうボード	GN	S-P-F	40	0.00	12	200.0	140.0	0.0
33	GN40D-12	せっこうボード	GN	S-P-F	40	0.00	12	200.0	140.0	0.0
34	GN40S-15	せっこうボード	GN	S-P-F	40	0.00	15	200.0	150.0	0.0
35	GN40H-15	せっこうボード	GN	Hem-Fir	40	0.00	15	200.0	150.0	0.0
36	GN40D-15	せっこうボード	GN	D Fir-L	40	0.00	15	210.0	150.0	0.0
37	BN50S-9	構造用合板・構造用パネル	BN	S-P-F	50	2.51	9	470.0	320.0	170.0
38	BN50H-9	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	50	2.51	9	480.0	320.0	180.0
39	BN50D-9	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	50	2.51	9	490.0	320.0	190.0
40	BN50S-12	構造用合板・構造用パネル	BN	S-P-F	50	2.51	12	530.0	330.0	170.0
41	BN50H-12	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	50	2.51	12	550.0	330.0	180.0
42	BN50D-12	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	50	2.51	12	560.0	330.0	190.0
43	BN50S-15	せっこうボード	BN	S-P-F	50	2.51	15	590.0	350.0	220.0
44	BN50H-15	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	50	2.51	15	610.0	350.0	180.0
45	BN50D-15	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	50	2.51	15	630.0	350.0	190.0
46	BN50S-18	構造用合板・構造用パネル	BN	S-P-F	50	2.51	18	590.0	380.0	220.0
47	BN50H-18	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	50	2.51	18	610.0	380.0	180.0
48	BN50D-18	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	50	2.51	18	630.0	380.0	190.0
49	BN65S-9	構造用合板・構造用パネル	BN	S-P-F	65	2.87	9	590.0	400.0	270.0
50	BN65H-9	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	65	2.87	9	610.0	400.0	240.0
51	BN65D-9	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	65	2.87	9	620.0	400.0	250.0
52	BN65S-12	構造用合板・構造用パネル	BN	S-P-F	65	2.87	12	650.0	410.0	270.0
53	BN65H-12	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	65	2.87	12	670.0	410.0	240.0
54	BN65D-12	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	65	2.87	12	690.0	410.0	250.0
55	BN65S-15	構造用合板・構造用パネル	BN	S-P-F	65	2.87	15	730.0	430.0	270.0
56	BN65H-15	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	65	2.87	15	750.0	430.0	240.0
57	BN65D-15	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	65	2.87	15	770.0	430.0	250.0
58	BN65S-18	構造用合板・構造用パネル	BN	S-P-F	65	2.87	18	770.0	460.0	270.0
59	BN65H-18	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	65	2.87	18	790.0	460.0	240.0
60	BN65D-18	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	65	2.87	18	820.0	460.0	250.0
61	CN90S	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	90	4.11	0	0.0	0.0	400.0
62	CN90W	構造用合板・構造用パネル	CN	WDCedar	90	4.11	0	0.0	0.0	400.0
63	CN90H	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	90	4.11	0	0.0	0.0	430.0
64	CN90D	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	90	4.11	0	0.0	0.0	450.0
65	CN75S	構造用合板・構造用パネル	CN	S-P-F	75	3.76	0	0.0	0.0	330.0
66	CN75W	構造用合板・構造用パネル	CN	WDCedar	75	3.76	0	0.0	0.0	330.0
67	CN75H	構造用合板・構造用パネル	CN	Hem-Fir	75	3.76	0	0.0	0.0	360.0
68	CN75D	構造用合板・構造用パネル	CN	D Fir-L	75	3.76	0	0.0	0.0	380.0
69	BN90S	構造用合板・構造用パネル	BN	S-P-F	90	3.43	0	0.0	0.0	290.0
70	BN90W	構造用合板・構造用パネル	BN	WDCedar	90	3.43	0	0.0	0.0	290.0

● 釘せん断耐力

No.	名 称	面材の種類	くぎの種類	樹種群	くぎ長 (mm)	くぎ 胴部径 (mm)	面材の 厚さ (mm)	降伏 せん断 耐力(N)	すべり 剛性 (N/mm)	長期一面 せん断 耐力(N)
71	BN90H	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	90	3.43	0	0.0	0.0	310.0
72	BN90D	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	90	3.43	0	0.0	0.0	330.0
73	BN75S	構造用合板・構造用パネル	BN	S-P-F	75	3.25	0	0.0	0.0	260.0
74	BN75W	構造用合板・構造用パネル	BN	WDCedar	75	3.25	0	0.0	0.0	260.0
75	BN75H	構造用合板・構造用パネル	BN	Hem-Fir	75	3.25	0	0.0	0.0	280.0
76	BN75D	構造用合板・構造用パネル	BN	D Fir-L	75	3.25	0	0.0	0.0	300.0
77	CNZ50S9	構造用合板・構造用パネル	CNZ	S-P-F	50	2.87	9	590.0	400.0	220.0
78	CNZ50H9	構造用合板・構造用パネル	CNZ	Hem-Fir	50	2.87	9	610.0	400.0	240.0
79	CNZ50D9	構造用合板・構造用パネル	CNZ	D Fir-L	50	2.87	9	620.0	400.0	250.0
80	CNZ50S12	構造用合板・構造用パネル	CNZ	S-P-F	50	2.87	12	650.0	410.0	220.0
81	CNZ50H12	構造用合板・構造用パネル	CNZ	Hem-Fir	50	2.87	12	670.0	410.0	240.0
82	CNZ50D12	構造用合板・構造用パネル	CNZ	D Fir-L	50	2.87	12	690.0	410.0	250.0
83	CNZ50S15	構造用合板・構造用パネル	CNZ	S-P-F	50	2.87	15	730.0	430.0	220.0
84	CNZ50H15	構造用合板・構造用パネル	CNZ	Hem-Fir	50	2.87	15	750.0	430.0	240.0
85	CNZ50D15	構造用合板・構造用パネル	CNZ	D Fir-L	50	2.87	15	770.0	430.0	250.0
86	CNZ50S18	構造用合板・構造用パネル	CNZ	S-P-F	50	2.87	18	770.0	460.0	220.0
87	CNZ50H18	構造用合板・構造用パネル	CNZ	Hem-Fir	50	2.87	18	790.0	460.0	240.0
88	CNZ50D18	構造用合板・構造用パネル	CNZ	D Fir-L	50	2.87	18	820.0	460.0	250.0
89	CNZ65S9	構造用合板・構造用パネル	CNZ	S-P-F	65	3.33	9	720.0	520.0	270.0
90	CNZ65H9	構造用合板・構造用パネル	CNZ	Hem-Fir	65	3.33	9	740.0	520.0	290.0
91	CNZ65D9	構造用合板・構造用パネル	CNZ	D Fir-L	65	3.33	9	760.0	520.0	310.0
92	CNZ65S12	構造用合板・構造用パネル	CNZ	S-P-F	65	3.33	12	790.0	530.0	270.0
93	CNZ65H12	構造用合板・構造用パネル	CNZ	Hem-Fir	65	3.33	12	810.0	530.0	290.0
94	CNZ65D12	構造用合板・構造用パネル	CNZ	D Fir-L	65	3.33	12	830.0	530.0	310.0
95	CNZ65S15	構造用合板・構造用パネル	CNZ	S-P-F	65	3.33	15	880.0	550.0	270.0
96	CNZ65H15	構造用合板・構造用パネル	CNZ	Hem-Fir	65	3.33	15	900.0	550.0	290.0
97	CNZ65D15	構造用合板・構造用パネル	CNZ	D Fir-L	65	3.33	15	920.0	550.0	310.0
98	CNZ65S18	構造用合板・構造用パネル	CNZ	S-P-F	65	3.33	18	960.0	570.0	270.0
99	CNZ65H18	構造用合板・構造用パネル	CNZ	Hem-Fir	65	3.33	18	990.0	570.0	290.0
100	CNZ65D18	構造用合板・構造用パネル	CNZ	D Fir-L	65	3.33	18	1020.0	570.0	310.0
101	GN50SK12	強化せっこうボード	GN	S-P-F	50	0.00	12	240.0	160.0	0.0
102	GN50HK12	強化せっこうボード	GN	Hem-Fir	50	0.00	12	250.0	160.0	0.0
103	GN50DK12	強化せっこうボード	GN	D Fir-L	50	0.00	12	250.0	160.0	0.0
104	GN50SK15	強化せっこうボード	GN	S-P-F	50	0.00	15	250.0	160.0	0.0
105	GN50HK15	強化せっこうボード	GN	Hem-Fir	50	0.00	15	250.0	160.0	0.0
106	GN50DK15	強化せっこうボード	GN	D Fir-L	50	0.00	15	250.0	160.0	0.0
107	GN40SK12	強化せっこうボード	GN	S-P-F	40	0.00	12	220.0	140.0	0.0
108	GN40HK12	強化せっこうボード	GN	S-P-F	40	0.00	12	230.0	140.0	0.0
109	GN40DK12	強化せっこうボード	GN	S-P-F	40	0.00	12	230.0	140.0	0.0
110	GN40SK15	強化せっこうボード	GN	S-P-F	40	0.00	15	230.0	150.0	0.0
111	GN40HK15	強化せっこうボード	GN	Hem-Fir	40	0.00	15	230.0	150.0	0.0
112	GN40DK15	強化せっこうボード	GN	D Fir-L	40	0.00	15	230.0	150.0	0.0

● 面せん断強度

No.	名 称	面 材 名	面材の種類	せん断強度 (N/mm2)		せん断 弾性係数 (N/mm2)
				耐力壁設計用	平均値	
1	goban bi	構造用合板 (ベイマツ)	構造用合板 (ベイマツ)	3.20	9.80	600.00
2	goban ra	構造用合板 (ラワン)	構造用合板 (ラワン)	3.20	9.80	400.00
3	kouzo pa	構造用パネル	構造用パネル	2.00	6.00	1400.00
4	PB	せっこうボード	せっこうボード	0.26	0.80	700.00
5	ko moku	硬質木片セメント板	硬質木片セメント板	0.80	2.50	1300.00
6	kyo PB	強化せっこうボード	強化せっこうボード	0.26	0.80	700.00

● 材寸法

No.	寸法形式	厚さ (mm)	幅 (mm)	寸法調整係数マスターリストNo.	
				製材用	たて継ぎ材用
1	104	19	89	0	0
2	106	19	140	1	0
3	203	38	64	0	0
4	204	38	89	0	0
5	206	38	140	1	9
6	208	38	184	2	10
7	210	38	235	3	11
8	212	38	286	4	12
9	404	89	89	0	0
10	406	89	140	6	13
11	408	89	184	7	14
12	410	89	235	0	0
13	412	89	286	0	0
14	414	89	336	0	0
15	416	89	387	0	0
16	606	140	140	0	0
17	610	140	235	0	0
18	612	140	286	0	0
19	614	140	336	0	0
20	205	38	114	0	0
21	304	64	89	0	0
22	306	64	140	0	0

● 金物（2×4）

No.	名 称	金 物 名 称	種別	グループ	許容耐力 (kN)				終局時 短期耐力 乗ずる値	終局耐力 (kN)			
					D Fir-L	Hem-Fir	S-P-F	その他		D Fir-L	Hem-Fir	S-P-F	その他
1	HD-B 10	引き寄せ金物 (ボルト)	短期	1	11.38	10.40	10.00	0.00	1.50	17.07	15.60	15.00	0.00
2	S-HD 10	引き寄せ金物 (ボルト)	短期	1	11.38	10.40	10.00	0.00	1.50	17.07	15.60	15.00	0.00
3	HD-B 15	引き寄せ金物 (ボルト)	短期	1	17.06	15.59	15.00	0.00	1.50	25.59	23.39	22.50	0.00
4	S-HD 15	引き寄せ金物 (ボルト)	短期	1	17.06	15.59	15.00	0.00	1.50	25.59	23.39	22.50	0.00
5	HD-B 20	引き寄せ金物 (ボルト)	短期	1	22.75	20.79	20.01	0.00	1.50	34.13	31.19	30.01	0.00
6	S-HD 20	引き寄せ金物 (ボルト)	短期	1	22.75	20.79	20.01	0.00	1.50	34.13	31.19	30.01	0.00
7	HD-B 25	引き寄せ金物 (ボルト)	短期	1	28.44	25.99	25.01	0.00	1.50	42.66	38.99	37.51	0.00
8	S-HD 25	引き寄せ金物 (ボルト)	短期	1	28.44	25.99	25.01	0.00	1.50	42.66	38.99	37.51	0.00
9	HD-N 5	引き寄せ金物 (くぎ)	短期	1	7.53	6.83	5.88	0.00	1.50	11.30	10.24	8.82	0.00
10	HD-N 10	引き寄せ金物 (くぎ)	短期	1	12.55	11.38	9.81	0.00	1.50	18.83	17.07	14.72	0.00
11	HD-N 15	引き寄せ金物 (くぎ)	短期	1	20.08	18.20	15.69	0.00	1.50	30.12	27.30	23.53	0.00
12	HD-N 20	引き寄せ金物 (くぎ)	短期	1	22.59	20.48	17.65	0.00	1.50	33.89	30.72	26.47	0.00
13	HD-N 25	引き寄せ金物 (くぎ)	短期	1	29.37	26.62	22.95	0.00	1.50	44.06	39.93	34.43	0.00
14	PB-33	柱脚金物	短期	2	11.38	10.40	10.00	0.00	1.50	17.07	15.60	15.00	0.00
15	PB-42	柱脚金物	短期	2	22.75	20.79	20.01	0.00	1.50	34.13	31.19	30.01	0.00
16	PC	柱頭金物	短期	2	10.36	9.30	8.12	0.00	1.50	15.54	13.95	12.18	0.00
17	S-45	帯金物	短期	3	2.59	2.32	2.03	0.00	1.50	3.88	3.48	3.05	0.00
18	S-50	帯金物	短期	3	5.18	4.65	4.06	0.00	1.50	7.77	6.98	6.09	0.00
19	S-65	帯金物	短期	3	5.18	4.65	4.06	0.00	1.50	7.77	6.98	6.09	0.00
20	S-90	帯金物	短期	3	5.18	4.65	4.06	0.00	1.50	7.77	6.98	6.09	0.00
21	SW-67	帯金物	短期	3	10.36	9.30	8.12	0.00	1.50	15.54	13.95	12.18	0.00
22	SA-65	ストップアンカー	短期	4	10.36	9.30	8.12	0.00	1.50	15.54	13.95	12.18	0.00
23	TS	あおり止め金物	短期	4	3.45	3.10	2.71	0.00	1.50	5.18	4.65	4.07	0.00
24	TW-23	あおり止め金物	短期	4	4.31	3.87	3.38	0.00	1.50	6.47	5.80	5.07	0.00
25	TW-30	あおり止め金物	短期	4	4.31	3.87	3.38	0.00	1.50	6.47	5.80	5.07	0.00
26	JH S-204	根太受け金物	長期	5	3.45	3.10	2.71	0.00	1.50	5.18	4.65	4.07	0.00
27	JH 204	根太受け金物	長期	5	2.59	2.32	2.03	0.00	1.50	3.88	3.48	3.05	0.00
28	JH 2-204	根太受け金物	長期	5	2.59	2.32	2.03	0.00	1.50	3.88	3.48	3.05	0.00

● 金物（2×4）

No.	名 称	金 物 名 称	種別	グループ	許容耐力（kN）				終局時 短期耐力 乗ずる値	終局耐力（kN）			
					D Fir-L	Hem-Fir	S-P-F	その他		D Fir-L	Hem-Fir	S-P-F	その他
29	JH 208	根太受け金物	長期	5	3.45	3.10	2.71	0.00	1.50	5.18	4.65	4.07	0.00
30	JH 212	根太受け金物	長期	5	4.31	3.87	3.38	0.00	1.50	6.47	5.80	5.07	0.00
31	JHS 208R	根太受け金物	長期	5	4.31	3.87	3.38	0.00	1.50	6.47	5.80	5.07	0.00
32	JHS 208L	根太受け金物	長期	5	4.31	3.87	3.38	0.00	1.50	6.47	5.80	5.07	0.00
33	BH 2-208	梁受け金物	長期	6	4.31	3.87	3.38	0.00	1.50	6.47	5.80	5.07	0.00
34	BH 2-210	梁受け金物	長期	6	4.31	3.87	3.38	0.00	1.50	6.47	5.80	5.07	0.00
35	BH 2-212	梁受け金物	長期	6	7.53	6.83	5.88	0.00	1.50	11.30	10.24	8.82	0.00
36	BH 3-208	梁受け金物	長期	6	8.79	7.96	6.86	0.00	1.50	13.18	11.94	10.29	0.00
37	BH 3-210	梁受け金物	長期	6	8.79	7.96	6.86	0.00	1.50	13.18	11.94	10.29	0.00
38	BH 3-212	梁受け金物	長期	6	10.04	9.10	7.85	0.00	1.50	15.06	13.65	11.77	0.00
39	BH 4-208	梁受け金物	長期	6	8.79	7.96	6.86	0.00	1.50	13.18	11.94	10.29	0.00
40	BH 4-210	梁受け金物	長期	6	8.79	7.96	6.86	0.00	1.50	13.18	11.94	10.29	0.00
41	BH 4-212	梁受け金物	長期	6	10.04	9.10	7.85	0.00	1.50	15.06	13.65	11.77	0.00
42	BHS 2-210R	梁受け金物	長期	6	5.18	4.65	4.06	0.00	1.50	7.77	6.98	6.09	0.00
43	BHS 2-210L	梁受け金物	長期	6	5.18	4.65	4.06	0.00	1.50	7.77	6.98	6.09	0.00
44	BHH 2-210	ヘビータイプ梁受け金物	長期	6	9.81	8.83	7.70	0.00	1.50	14.72	13.24	11.55	0.00
45	BHH 3-210	ヘビータイプ梁受け金物	長期	6	13.73	12.36	10.78	0.00	1.50	20.59	18.54	16.17	0.00
46	LH 204	まぐさ受け金物	長期	6	2.59	2.32	2.03	0.00	1.50	3.88	3.48	3.05	0.00
47	LH 206	まぐさ受け金物	長期	6	4.31	3.87	3.38	0.00	1.50	6.47	5.80	5.07	0.00
48	TFH-L29	フレックスホルダ [®] ウン	短期	1	0.00	0.00	29.92	0.00	1.50	0.00	0.00	44.88	0.00
49	TFH-52	高耐力フレックスホルダ [®] ウン	短期	1	0.00	0.00	52.97	0.00	1.50	0.00	0.00	79.46	0.00
50	LD-85Y	ホールダウン	短期	1	0.00	0.00	86.20	0.00	1.50	0.00	0.00	129.30	0.00
51	YHDB-100	ホールダウン	短期	1	0.00	0.00	129.00	0.00	1.50	0.00	0.00	193.50	0.00

● タイロッド

No.	リスト名	名 称 名 称	グループ	呼び径 (mm)	谷径 (mm)	基準強度 (N/mm)	断面積(mm2) 0:自動計算	補強たて枠 本数	終局時短期耐力 乗ずる値 γ
52	TR400-12	タイロッド12mm SNR400	7	12	10.106	235	0.000	1	1.10
53	TR400-16	タイロッド16mm SNR400	7	16	13.835	235	0.000	2	1.10
54	TR400-20	タイロッド20mm SNR400	7	20	17.294	235	0.000	4	1.10
55	TR400-22	タイロッド22mm SNR400	7	22	19.294	235	0.000	4	1.10
56	TR400-24	タイロッド24mm SNR400	7	24	20.752	235	0.000	4	1.10
57	TR400-26	タイロッド26mm SNR400	7	26	24.376	235	0.000	6	1.10
58	TR400-28	タイロッド28mm SNR400	7	28	25.835	235	0.000	6	1.10
59	TR400-30	タイロッド30mm SNR400	7	30	26.211	235	0.000	6	1.10
60	TR400-32	タイロッド32mm SNR400	7	32	29.835	235	0.000	6	1.10
61	TR490-12	タイロッド12mm SNR490	7	12	10.106	325	0.000	2	1.10
62	TR490-16	タイロッド16mm SNR490	7	16	13.835	325	0.000	2	1.10
63	TR400-20	タイロッド20mm SNR400	7	20	17.294	235	0.000	4	1.10
64	TR400-22	タイロッド22mm SNR400	7	22	19.294	235	0.000	4	1.10
65	TR490-24	タイロッド24mm SNR490	7	24	20.752	325	0.000	4	1.10
66	TR490-26	タイロッド26mm SNR490	7	26	24.376	325	0.000	6	1.10
67	TR490-28	タイロッド28mm SNR490	7	28	25.835	325	0.000	6	1.10
68	TR490-30	タイロッド30mm SNR490	7	30	26.211	325	0.000	6	1.10
69	TR490-32	タイロッド32mm SNR490	7	32	29.835	325	0.000	6	1.10
70	TR490-12	タイロッド12mm SNR490	7	12	10.106	325	0.000	2	1.10
71	TR490-16	タイロッド16mm SNR490	7	16	13.835	325	0.000	2	1.10
72	TR540-20	タイロッド20mm SS540	7	20	17.294	375	0.000	4	1.10
73	TR540-22	タイロッド22mm SS540	7	22	19.294	375	0.000	4	1.10
74	TR540-24	タイロッド24mm SS540	7	24	20.752	375	0.000	4	1.10
75	TR540-26	タイロッド26mm SS540	7	26	24.376	375	0.000	6	1.10
76	TR540-28	タイロッド28mm SS540	7	28	25.835	375	0.000	6	1.10
77	TR540-30	タイロッド30mm SS540	7	30	26.211	375	0.000	6	1.10
78	TR540-32	タイロッド32mm SS540	7	32	29.835	375	0.000	6	1.10

● 壁片面性能

No.	名 称	仕 様	厚さ (mm)	幅 (mm)	面材 1				面材 2				釘せん断耐力	面せん断強度	直接 入力	直接入力値		
					高さ (mm)	間隔 (mm)	くぎ _m (本)	くぎ _n (本)	高さ (mm)	間隔 (mm)	くぎ _m (本)	くぎ _n (本)				耐力 (kN)	剛性 (kN/mm)	終局 係数
1	G10s	せっこうボード	15.0	910	2450	100	10	26	0	0	0	0	34:GN40S-15	4:PB	無効	-	-	-
2	P10	構造用合板	9.0	910	2450	100	10	26	0	0	0	0	1:CN50S-9	1:goban bi	無効	-	-	-

● コンクリート材料

No.	名 称	種 別	設計基準 強 度	鉄筋コンクリート 比 重	ヤング係数	せん断弾性 係 数	許 容 応 力 度				許 容 付 着 応 力 度			
							圧 縮		せ ん 断		長 期		短 期	
							長 期	短 期	長 期	短 期	上 端	下 端	上 端	下 端
1	FC21	普通コン	21.00	24.0	21.682	9.034	7.000	14.000	0.700	1.050	1.400	2.100	2.100	3.150
2	FC24	普通コン	24.00	24.0	21.669	9.445	8.000	16.000	0.740	1.110	1.540	2.310	2.310	3.465
3	FC27	普通コン	27.00	24.0	23.577	9.824	9.000	18.000	0.770	1.155	1.620	2.430	2.430	3.645
4	LFC21	軽量1種	21.00	20.0	21.682	9.034	7.000	14.000	0.630	0.945	1.400	2.100	2.100	3.150
5	FC18	普通コン	18.00	24.0	21.682	9.034	6.000	12.000	0.600	1.200	1.200	1.800	2.400	3.600

● 鉄筋許容応力度

No.	名 称	標準強度 (N/mm2)	長期 引張強度 (N/mm2)		短期 引張強度 (N/mm2)	
			せん断以外	せん断補強	せん断以外	せん断補強
1	SD295	295	195	195	295	295
2	SD345	345	215	195	345	345
3	SD390	390	215	195	390	390
4	SNR490B	325	195	195	325	325

● 固定荷重

No.	名 称	固定荷重名称	使用種別	比重(N/m3) または 単位荷重(N/m2)
1	YANE_sei	平形屋根スレート葺 5.5m	単位荷重として使用	1000
2	YK_TATAI	たたみ床	単位荷重として使用	686
3	GOUBAN12	構造用合板12	単位荷重として使用	71
4	GW16K200	グラスウール 16K 200mm	単位荷重として使用	40
5	GOUBAN12	構造用合板 12mm	単位荷重として使用	71
6	TRK20645	たるき206@455mm	単位荷重として使用	98
7	TEN20645	天井根太206@455	単位荷重として使用	98
8	YKN4545	床根太(45x45)	単位荷重として使用	50
9	TURIKI_N	吊木、野縁	単位荷重として使用	48
10	GOUBAN15	構造用合板ア15	単位荷重として使用	98
11	GOUBAN9	構造用合板(t=9mm)	単位荷重として使用	53
12	YKN20645	床根太206@455	単位荷重として使用	98
13	enbi	塩ビシート	単位荷重として使用	20
14	FRP	FRP防水	単位荷重として使用	50
15	FLORING	フローリング(t=15mm)	単位荷重として使用	150
16	KOK_PB16	強化せっこうボード ア16	単位荷重として使用	148

● 固定荷重

No.	名 称	固定荷重名称	使用種別	比重(N/m3) または 単位荷重(N/m2)
17	SFLEVLE	セルフレベリング材ア15	単位荷重として使用	344
18	KOK_PB1W	強化せっこうボード16両	単位荷重として使用	256
19	PB 12.5	せっこうボード 12.5	単位荷重として使用	110
20	PB95+95	せっこうボード9.5+9.5	単位荷重として使用	176
21	PB 9.5	せっこうボードt=9.5	単位荷重として使用	79
22	keikaru8	ケイカル板 8mm	単位荷重として使用	64
23	GOUBAN24	構造用合板(t=24mm)	単位荷重として使用	142
24	OBIKI	大引き(90x90)	単位荷重として使用	100
25	GW10K	グラスウール 10K	比重として使用	200
26	RW_50	ロックウール 50	比重として使用	400
27	SP	スタイロフォーム	単位荷重として使用	15
28	HASHIRA	柱	比重として使用	5000
30	k_SEMENT	硬質木片セメント板 18mm	単位荷重として使用	295
31	WK204455	枠組 204@455	単位荷重として使用	98
32	WK206455	枠組 206@455	単位荷重として使用	130
35	MORUTA25	軽量モルタル25mm	単位荷重として使用	245
38	taruki	垂木組	単位荷重として使用	80
39	asfalt	アスファルトフイグ	単位荷重として使用	20
40	yane	金属屋根	単位荷重として使用	80
41	SAIDING	外装サイディング	単位荷重として使用	345
42	DOBUCHI	通気胴縁	単位荷重として使用	100
43	SHEET	透湿防水シート	単位荷重として使用	20
44	CLT	CLT	比重として使用	3800
45	CLT90	CLT90	単位荷重として使用	441
46	sitaji	木下地	単位荷重として使用	100
47	siage	内装仕上げ	単位荷重として使用	10
48	Tsitagi	木天井下地	単位荷重として使用	80
49	sonotal	その他	単位荷重として使用	29
50	sonota2	その他	単位荷重として使用	16
51	sonota3	その他	単位荷重として使用	9
52	sonota4	その他	単位荷重として使用	8

● 荷重

リスト名称	室 名	積雪用荷重 (N/m2)	床用荷重 (N/m2)	小梁荷重 (N/m2)	架構荷重 (N/m2)	地震荷重 (N/m2)
Kyositu	居室	0	1800	1800	1300	600
Jimusitu	事務室	0	2900	2900	1800	800
Kyousitu	教室	0	2300	2300	2100	1100
Tempo	店舗	0	2900	2900	2400	1300
Syukai-A	集会室－A	0	2900	2900	2600	1600
Syukai-B	集会室－B	0	3500	3500	3200	2100
Kaidan-A	階段－A	0	1800	1800	1300	600
Kaidan-B	階段－B	0	3500	3500	3200	2100
Okujyo-A	屋上－A	0	1800	1800	1300	600
Okujyo-B	屋上－B	0	2900	2900	2400	1300
Yane	屋根	0	900	900	700	300
Barukoni	バルコニー	0	1800	1800	1300	600
Chusyajo	駐車場	0	5400	5400	3900	2000
Kikaisit	機械室	0	1800	1800	1300	600
Souko	倉庫	0	3900	3900	2900	1450
Teiban	底版	0	0	0	0	0

● 梁配筋

No.	名 称	主筋径	主筋径 (2 段目)	主筋本数				1 段目と 2 段目の あき寸法 (mm) [0は自動]	主筋用 鉄筋 リスト名称	あ ば ら 筋			
				上端 (1, 2)		下端 (1, 2)				径	本数	ピ ッ チ (mm)	鉄 筋 リスト名称
1	G1	16	16	1	0	1	0	0.0	SD345	10	1	150	SD295
2	G2	16	0	1	0	1	0	0.0	SD295	10	1	100	SD295
3	G3	19	0	2	2	2	2	0.0	SD345	13	1	150	SD295
4	G4	19	0	2	0	2	0	0.0	SD295	10	2	200	SD295
5	G5	22	0	2	0	2	0	0.0	SD295	10	2	200	SD295
6	G2B	16	0	1	0	1	0	0.0	SD295	10	1	100	SD295
7	G2B	16	0	1	0	1	0	0.0	SD295	13	1	100	SD295

● 建物規模

データ名称	例題1比較用3-6F2X4部会提出
地上階数	6
地下階数	0
P H階数	0
X スパン数	8
Y スパン数	3

● 通りデータ

X 通 り	X1	X2	X2-1	X2-2	X2-3	X3	X4	X5	X6
長さ(mm)		3640	90	820	3550	90	3640	910	910
Y 通 り	Y1	Y2	Y2-1	Y3					
長さ(mm)		3640	910	910					

● 階データ

梁 階	RF	6F	5F	4F	3F	2F	1F	FS
柱 階		6F	5F	4F	3F	2F	1F	F
階高(mm)		2700	2700	2700	2700	2900	2900	
壁高(mm)		2450	2450	2450	2450	2690	2690	
構造種別		2x4	2x4	2x4	2x4	CLT	CLT	

● 壁リスト

壁名称	種 別	壁厚 (mm) (RC用)	仕上 形状	仕上単位 重量 (N/m2)	伝達 方向	固定荷重			CLTパネル マスター	材強度マスター (CLT壁以外の場合)
						数	リスト名称	厚さ (mm)		
clt_w	耐 力 壁	0	無し	0	上下	8	1. SAIDING 2. DOBUCHI 3. SHEET 4. SP 5. CLT90 6. sitaji 7. PB 12.5 8. siage	0 0 0 0 0 0 0 0	Mx60-3-3	
clt_sw	支 持 壁	0	無し	0	上下	8	1. SAIDING 2. DOBUCHI 3. SHEET 4. SP 5. CLT90 6. sitaji 7. PB 12.5 8. siage	0 0 0 0 0 0 0 0	S60-3-3	

● 壁リスト (2×4)

壁名称	種 別	壁厚 (mm) (RC用)	仕上 形状	仕上単位 重量 (N/m2)	伝達 方向	固定荷重			た て 枠						下 枠		壁 倍 率	壁片面性能マスター	
						数	リスト名称	厚さ (mm)	本 数	ヒ ッ チ	材端 本数	材寸法	枠部材強度 (中間部)	枠部材強度 (端部)	材寸法	枠部材強度		1	2
2x4-6	耐 力 壁	0	無し	0	上下	2	1. GOUBAN12 2. PB 9.5	0 0	1	455	2	206	S-P-F_2	206	S-P-F_2	5.0	G10s	P10	
2x4-5	耐 力 壁	0	無し	0	上下	2	1. GOUBAN12 2. PB 9.5	0 0	1	455	2	206	S-P-F_2	206	S-P-F_2	5.0	G10s	P10	
2x4-4	耐 力 壁	0	無し	0	上下	2	1. GOUBAN12 2. PB 9.5	0 0	1	455	3	206	S-P-F_2	206	S-P-F_2	5.0	G10s	P10	
2x4-3	耐 力 壁	0	無し	0	上下	2	1. GOUBAN12 2. PB 9.5	0 0	1	455	1	206	S-P-F_2	206	S-P-F_2	5.0	G10s	P10	

● 床リスト

リスト 名 称	床厚 (mm)	床荷重 マスターNo	仕上単位 重量 (N/m2)	室 名	積雪用 積載 (N/m2)	床用 積載 (N/m2)	小梁 積載 (N/m2)	架構用 積載 (N/m2)	地震用 積載 (N/m2)	ベ ー ス基礎用 (N/m2)		荷重分割 方法 勾配 (寸)	荷重 数	固定荷重 (*付は勾配有効)	厚さ (mm)	CLTパネル	外層 ラミナ 方向
										追 加	水 圧						
balcoy	0	0	0	UN	1000	1800	1800	1300	600	0	0	亀甲割 0.0/10	7	1. enbi 2. FRP 3. GOUBAN12 4. CLT 5. Tsitagi 6. keikaru8 7. sonota2	0 0 0 210 0 0 0		
balcox	0	0	0	UN	1000	1800	1800	1300	600	0	0	亀甲割 0.0/10	7	1. enbi 2. FRP 3. GOUBAN12 4. CLT 5. Tsitagi 6. keikaru8 7. sonota2	0 0 0 210 0 0 0		
1F-X	0	0	0	UN	0	0	0	0	0	0	0	Xヒ ッ チ910	5	1. FLORING	0		

● 床リスト

リスト 名 称	床厚 (mm)	床荷重 マスターNo	仕上単位 重量 (N/m2)	室 名	積雪用 積載 (N/m2)	床用 積載 (N/m2)	小梁 積載 (N/m2)	架構用 積載 (N/m2)	地震用 積載 (N/m2)	へ`タ基礎用 (N/m2)		荷重分割 方法 勾配 (寸)	荷重 数	固定荷重 (*付は勾配有効)	厚さ (mm)	CLTパネル	外層 ラミナ 方向
										追 加	水 圧						
1F-Y	0	1	0	居室	0	1800	1800	1300	600	0	0	Y比`ッチ910 0.0/10	5	2. GOUBAN24 3. YKN4545 4. OBIKI 5. sonota4 1. FLORING	0 0 0 0 0		
2x4s	0	0	0	UN	0	0	0	0	0	0	0	Y比`ッチ455 0.0/10	2	2. GOUBAN24 3. YKN4545 4. OBIKI 5. sonota4 1. FLORING	0 0 0 0 0		
yane_y	0	0	0	UN	997	0	0	0	0	0	0	Y比`ッチ910 0.8/10	5	1. *yane 2. *asfalt 3. *GOUBAN12 4. *taruki 5. *siage	0 0 0 0 0		
yukay	0	0	0	居室	0	1800	1800	1300	600	0	0	Y比`ッチ455 0.0/10	4	1. FLORING 2. GOUBAN9 3. TEN20645 4. siage	0 0 210 0		
yukay	0	0	0	居室	0	1800	1800	1300	600	0	0	Y比`ッチ455 0.0/10	4	1. FLORING 2. GOUBAN9 3. TEN20645 4. siage	0 0 210 0		

● 床リスト (2×4)

リスト 名 称	床厚 (mm)	床荷重 マスターNo	仕上単位 重量 (N/m2)	室 名	積雪用 積載 (N/m2)	床用 積載 (N/m2)	小梁 積載 (N/m2)	架構用 積載 (N/m2)	地震用 積載 (N/m2)	へ`タ基礎用 (N/m2)		荷重分割 方法 勾配 (寸)	荷重 数	固定荷重 (*付は勾配有効)	厚さ (mm)	根太 ビ`ッチ	材寸法	枠組材強度
										追 加	水 圧							
yukax	0	0	0	居室	0	1800	1800	1300	600	0	0	亀甲割 0.0/10	6	1. FLORING 2. GOUBAN9 3. CLT 4. Tsitagi 5. PB 9.5 6. siage	0 0 210 0 0 0	910	1-204	S-P-F_C
yane_x	0	0	0	UN	997	0	0	0	0	0	0	亀甲割 0.8/10	8	1. *yane 2. *asfalt 3. *GOUBAN12 4. *taruki 5. *GW16K200 6. CLT 7. Tsitagi 8. siage	0 0 0 0 0 210 0 0	1820		S-P-F_C
yukay	0	0	0	居室	0	1800	1800	1300	600	0	0	亀甲割 0.0/10	6	1. FLORING 2. GOUBAN9 3. CLT 4. Tsitagi 5. PB 9.5 6. siage	0 0 210 0 0 0	1820	1-204	S-P-F_C
yane_y	0	0	0	UN	997	0	0	0	0	0	0	亀甲割 0.0/10	8	1. yane 2. asfalt 3. GOUBAN12 4. taruki 5. *GW16K200 6. CLT	0 0 0 0 0 210	1820		S-P-F_C

● 床リスト（2×4）

リスト 名 称	床厚 (mm)	床荷重 マスターNo	仕上単位 重量 (N/m2)	室 名	積雪用 積載 (N/m2)	床用 積載 (N/m2)	小梁 積載 (N/m2)	架構用 積載 (N/m2)	地震用 積載 (N/m2)	へ^タ基礎用 (N/m2)		荷重分割 方法 勾配 (寸)	荷重 数	固定荷重 (*付は勾配有効)	厚さ (mm)	根太 ビ ッ ヅ	材寸法	枠組材強度
										追 加	水 圧							
yukay	0	0	0	居室	0	1800	1800	1300	600	0	0	2x4割 (Y) 0.0/10	7	7. 8. 1. 2. 3. 4. 5. 6. 7. Tsitag siage FLORING GOUBAN9 CLT Tsitag PB 9.5 siage sonotal	0 0 0 0 210 0 0 0 0	1820	1-204	S-P-F_C

● 梁リスト

梁名称	種 別	梁 幅 (mm)	梁せい (mm)	仕上げ 形状	仕上単位 重量 (N/m2)	スラブ厚 (mm)	木材強度	土台リスト	木材比重 (N/m3)
FG G380 dam	基礎梁RC 梁	180 90	800 380	0 0	0 0	0 0	E120F330	M16	1000
G360	小 梁	0	0	0	0	0	E120F330		0
FG kukaku	基礎梁RC 小 梁	91 151	360 500	0 0	0 0	0 0	E120F330	M16	0
G210360	梁	0 90	0 470	0 0	0 0	0 0	E120F330 E120F330		0 0

● 梁リスト（2×4）

梁名称	種 別	梁 幅 (mm)	梁せい (mm)	仕上げ 形状	仕上単位 重量 (N/m2)	スラブ厚 (mm)	本 数	材寸法	枠組材強度	土台リスト	木材比重 (N/m3)
2x4g	2 X 4 梁	0	0	0	0	0	3	212	S-P-F_T		0

● 柱リスト

柱名称	DX (mm)	DY (mm)	木材強度	木材比重 (N/m3)
C90	90	90	E110F315	0
C180	180	90	E110F315	0
C270	270	90	E110F315	0

● 開口リスト

No.	リスト名称	開口重量 (N/m2)	開口個数	基準	X	Y	幅	高さ	垂れ壁	腰 壁	包括 番号
1	Y1-1	0	1	1	955	0	2640	2040	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
2	Y1-2	0	1	1	1365	900	2730	1140	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
3	Y1-3	0	2	1	0	900	1820	1140	S60-3-3	S60-3-3	0
				2	2730	900	910	1140	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
4	X1-1	0	1	1	1000	900	1640	1140	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
5	Y1-1-1F	0	1	1	1410	0	2640	2040	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
6	Y1-2-1F	0	1	1	1365	0	2730	2040	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
7	Y1-3-1F	0	2	1	500	0	1730	2040	S60-3-3	S60-3-3	0
				2	3230	0	820	2040	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
8	Y3-1	0	1	1	910	900	1730	1140	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
9	Y3-2	0	2	1	45	1130	730	910	S60-3-3	S60-3-3	0
				2	3595	1130	730	910	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
10	X5	0	1	1	910	900	1730	1140	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
11	Y3-2	0	1	1	1000	900	1640	1140	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
12	Y3-2	0	2	1	0	1130	820	910	S60-3-3	S60-3-3	0
				2	3595	1130	775	910	S60-3-3	S60-3-3	0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0
				0	0	0	0	0			0

● 開口リスト

No.	リスト名称	開口重量 (N/m2)	開口個数	基準	X	Y	幅	高さ	垂れ壁	腰 壁	包括 番号
25	Y1-1	0	1	1 0 0 0 0 0	2000 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0	1640 0 0 0 0 0	2040 0 0 0 0 0	S60-3-3	S60-3-3	0 0 0 0 0 0

● 開口リストト (2×4)

No.	リスト名称	開口重量 (N/m2)	開口個数	基準	X	Y	幅	高さ	材端 たて枠 本数Σn	まぐさ			包括 番号
										本 数	材寸法	枠組材強度	
13	Y1-24	0	1	1	955	0	2640	2040	3.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
14	Y1-1-24	0	1	1	1410	0	2640	2040	3.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
15	Y1-3-24	0	2	1	500	0	1730	2040	3.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	3230	0	820	2040	3.00	3	212	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
16	Y3-1-24	0	1	1	910	900	1730	1140	3.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	0	0	0	0	3.00	2	203	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
17	Y3-2-24	0	2	1	45	1130	730	910	3.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	3595	1130	730	910	3.00	2	212	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	0.00	0	104	S-P-F_T	0
				4	0	0	0	0	0.00	0	104	S-P-F_T	0
				5	0	0	0	0	0.00	0	104	S-P-F_T	0
18	Y3-2-24	0	1	1	1000	900	1640	1140	3.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	0	0	0	0	2.00	2	212	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
19	X1-1-24	0	1	1	1000	900	1640	1140	3.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
20	X5-24	0	1	1	910	900	1730	1140	3.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	0	0	0	0	0.00	0	104	S-P-F_T	0
				3	0	0	0	0	0.00	0	104	S-P-F_T	0
				4	0	0	0	0	0.00	0	104	S-P-F_T	0
				5	0	0	0	0	0.00	0	104	S-P-F_T	0
21	X1-1-24	0	1	1	1000	900	1640	1140	4.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0

● 開口リストト（2×4）

No.	リスト名称	開口重量 (N/m2)	開口個数	基準	X	Y	幅	高さ	材端 たて枠 本数Σn	まぐさ			包括 番号
										本 数	材寸法	枠組材強度	
22	Y1-24	0	1	1	955	0	2640	2040	4.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
23	Y1-1-24	0	1	1	1410	0	2640	2040	4.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
24	Y1-3-24	0	2	1	500	0	1730	2040	4.00	3	212	S-P-F_2	0
				2	3230	0	820	2040	4.00	3	212	S-P-F_2	0
				3	0	0	0	0	2.00	2	203	S-P-F_2	0
				4	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0
				5	0	0	0	0	2.00	2	206	S-P-F_2	0

● 地震力・荷重計算係数データ

ルート判定用地上高さ(mm)	6790
ルート判定用軒高(mm)	6290
1次固有周期用地上高さ(mm)	6790
G Lから1階S Lまでの高さ(mm)	400
基礎下端からG Lまでの高さ(mm)	0
P H震度	1.00
地域係数	1.00
地盤の固有周期	0.60
標準せん断係数 X	0.20
Y	0.20
用途係数	1.00
1次固有周期 X	0.00
Y	0.00
耐力壁の算出形式指定	各 階 毎
大梁CMQ長期応力関係 α	1.00
β	1.00
梁戻り距離指定	しない
戻り距離	1/4
地表面粗度区分	4
V o (m/s)	34
簡易屋根面積算出用	
屋根形状	陸屋根
軒出 (mm) X	0
Y	0
勾配 X	0.00 / 10
Y	0.00 / 10
屋根	重い屋根
1階の風下側の考慮	考慮しない

● 階別 耐力壁データ

積雪量		50 cm
雪単位重量		20 N/m ² /cm
積雪荷重の考慮		短 期 で 考 慮
雪の係数	α	0.70
	β	1.00
	γ	0.35
	κ	0.35
	ζ	0.35

● 階別 耐力壁データ (2×4)

階	側根太 釘せん断耐力	側くぎ 本数	たて枠 たて枠釘耐力	たて枠 くぎ本数	金物グループ指定			頭つなぎ・上枠		コンクリート 材 料
					外壁用 金 物	内壁用 金 物	開口脇用 金 物	X方向 材寸法 枠部材強度	Y方向 材寸法 枠部材強度	
6F	CN50S-12	2	CN90S	10	1 3 0 0 0	0 0 0 1 3	0 1 3 0 0	204 S-P-F_T	204 S-P-F_T	FC21
5F	CN50S-12	2	CN90S	10	1 3 0 0 0	0 0 0 1 3	0 1 3 0 0	204 S-P-F_T	204 S-P-F_T	FC21
4F	CN50S-12	2	CN90S	10	1 3 0 0 0	0 0 0 1 3	0 1 3 0 0	204 S-P-F_T	204 S-P-F_T	FC21
3F	CN50S-12	2	CN90S	10	1 3 0 0 0	0 0 0 1 3	0 1 3 0 0	204 S-P-F_T	204 S-P-F_T	FC21

● 階別地震力直接入力データ

W_i : 当該階の建物重量
 A_i : 地震層せん断力の高さ方向の分布係数
 C_i : 地震層せん断力分布係数
 Q_i : 地震力

[illegible]

● 層別 梁・床

階	床面材サイズ (mm)		釘せん断耐力	くぎ 間隔 (mm)	梁コンクリート材料
	X寸法	Y寸法			
RF	1820	910	CN50S-12	150	FC21
6F	1820	910	CN50S-12	150	
5F	1820	910	CN50S-12	150	
4F	1820	910	CN50S-12	150	
3F					
2F					
1F					

● 床面積

層名称	自動計算	入 力 値	
		床面積 (m2)	片持ち床面積 (m2)
RF	す る	0.000	0.000
6F	す る	0.000	0.000
5F	す る	0.000	0.000
4F	す る	0.000	0.000
3F	す る	0.000	0.000
2F	す る	0.000	0.000
1F	す る	0.000	0.000

● 梁階別データ

階	引張鉄筋重心までの距離 (Dt)	
	X	Y
1F	6.0	6.0

● 梁配筋マスタセット

方向	階	梁幅による配筋マスタ		梁幅による配筋マスタ		梁幅による配筋マスタ		梁幅による配筋マスタ	
X	FS	～120	G1	～150	G2	～180	G3	180以上	G4
Y	FS	～120	G1	～150	G2	～180	G3	180以上	G4

● 風荷重データ

速度圧、風力係数：0.0は自動計算

階	X 方 向			Y 方 向		
	速度圧 (N/m2)	風力係数 [屋根]	受風面積 (m2) 上 下	速度圧 (N/m2)	風力係数 [屋根]	受風面積 (m2) 上 下
6F	0.0	0.000 [0.000]	2.73 7.37	0.0	0.000 [0.000]	6.37 17.20
5F	0.0	0.000	7.37 7.37	0.0	0.000	17.20 17.20

● 風荷重データ

速度圧、風力係数：0.0は自動計算

階	X 方 向				Y 方 向			
	速度圧(N/m2)	風力係数 [屋根]	受風面積(m2) 上 下		速度圧(N/m2)	風力係数 [屋根]	受風面積(m2) 上 下	
4F	0.0	0.000	7.37	7.37	0.0	0.000	17.20	17.20
3F	0.0	0.000	7.37	7.37	0.0	0.000	17.20	17.20
2F	0.0	0.000	7.37	7.92	0.0	0.000	17.20	18.47
1F	0.0	0.000	7.92	7.92	0.0	0.000	18.47	18.47

● 片持ち床配置データ

階	位 置	属性	配置方向	リスト名称	オフセット (mm)	長さX (mm)	長さY (mm)	先端荷重 (N/m)
2F	Y1 - 1	1	下	balcoy	-45	1865	910	600
2F	Y1 - 1	2	下	balcoy	1820	1820	910	600
2F	Y1 - 2	1	下	balcoy	0	1820	1820	600
2F	Y1 - 2	2	下	balcoy	1820	1820	1820	600
2F	Y1 - 4	1	下	balcoy	2730	1820	1820	600
2F	Y1 - 6	1	下	yane_y	910	1820	1820	600
2F	Y1 - 6	2	下	yane_y	2730	1865	1820	600
2F	X4 - 2	1	右	balcox	0	1865	1820	600

● 判定データ

まぐさ、梁のたわみチェック値 たわみに変形増大係数を考慮 変形増大係数 ビス耐力（合板せん断スプライン用） 垂れ壁パネル脱落防止方法、長さ 基礎梁端部からアンカーボルトまでの最小距離	1/250 かつ 20 mm 以下 しない 2.00 2.2 kN 欠き込み 45 mm 225 mm
--	--

● 枠判定データ（2×4）

壁のモデル化	部材選択
壁の基準強度（N/m）	1960
壁の基準変形角	1 / 150
材 寸 法	204
枠組材強度	S-P-F_T
品確法で計算	しない
耐震等級 耐風等級 耐雪等級	等級1 等級1 等級1
屋根構面の指定	建物最外線
転倒用建物寸法（m）	X 12.74 Y 5.46
布基礎本数 支持力(長期)（kN/m2） 布基礎底版幅（m） 追加荷重（kN）	X 3 Y 5 100.0 0.80 0.00
直交方向軸力を見込む	無効
応力解析モデル 耐力壁に作用するせん断力	ラーメン置換モデル 地震力・風圧力からのせん断力
壁の許容せん断耐力 耐力壁の塑性率 μ	降伏せん断耐力にじん性による低減係数を乗じた値 2.00
金物算定方法	応力の引き抜き力
令46条の必要壁量(地震)の割増し係数	1.00
応力割増し係数によるルート2で設計 横架材 壁端部引張接合部 たて枠	垂壁あり 2.2 垂壁なし 2.3 垂壁あり 1.5 垂壁なし 1.4 垂壁あり 1.4 垂壁なし 1.4
保有耐力計算時じん性による低減係数を	

● 土台リスト

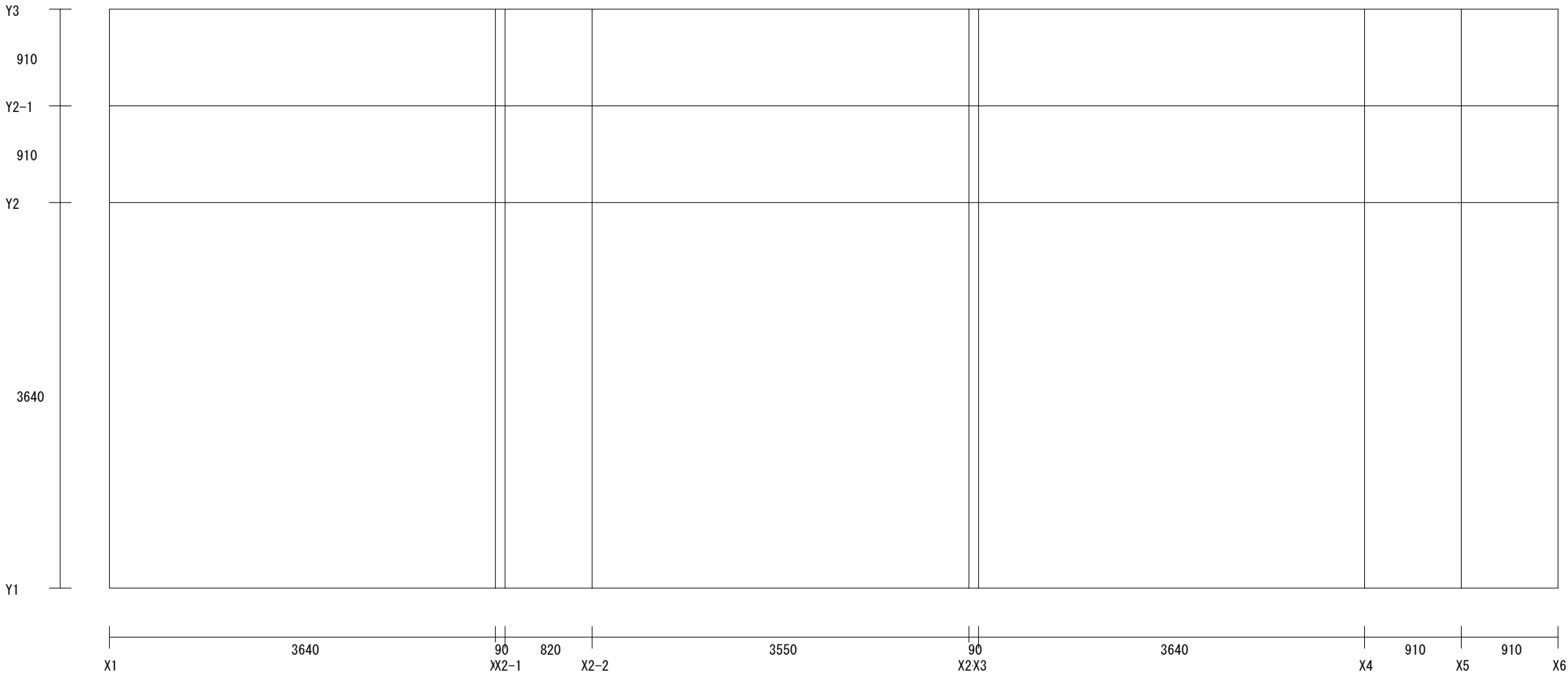
No.	名 称	アンカーボルト		土 台		
		径(mm)	材質	材質	寸法	厚(mm)
1	M16	16.0	SNR490B	S-P-F_2	90 x 90	0.0

●

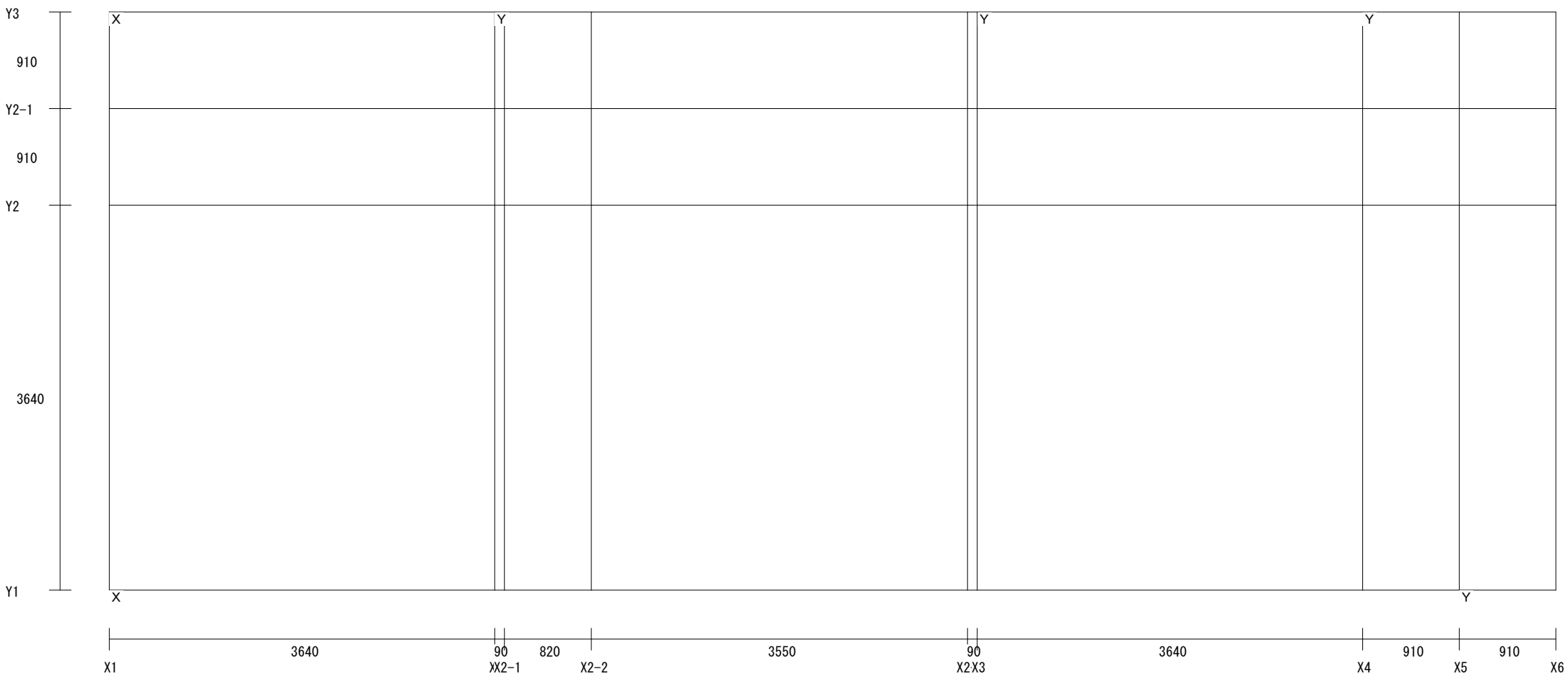
壁端部金物リスト

No.	名 称	左 端						右 端					
		金物	金物マスター	金物 個数	通しボルト			金物	金物マスター	金物 個数	通しボルト		
					径	本数	基準強度 (N/mm2)				径	本数	基準強度 (N/mm2)
1	UN	あり	PB-42	1	16	0	235 × 1.00	あり	S-HD 15	1	16	1	235 × 1.00

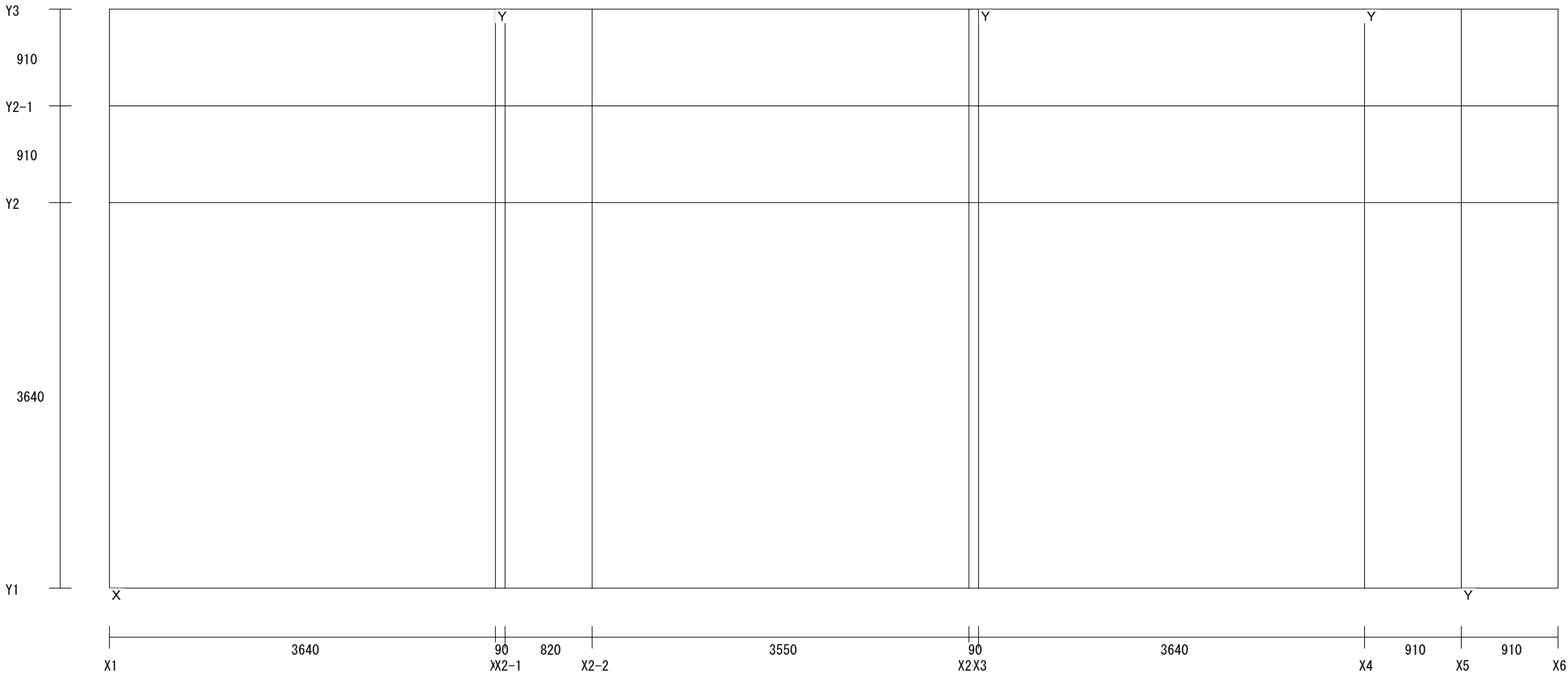
[1F]



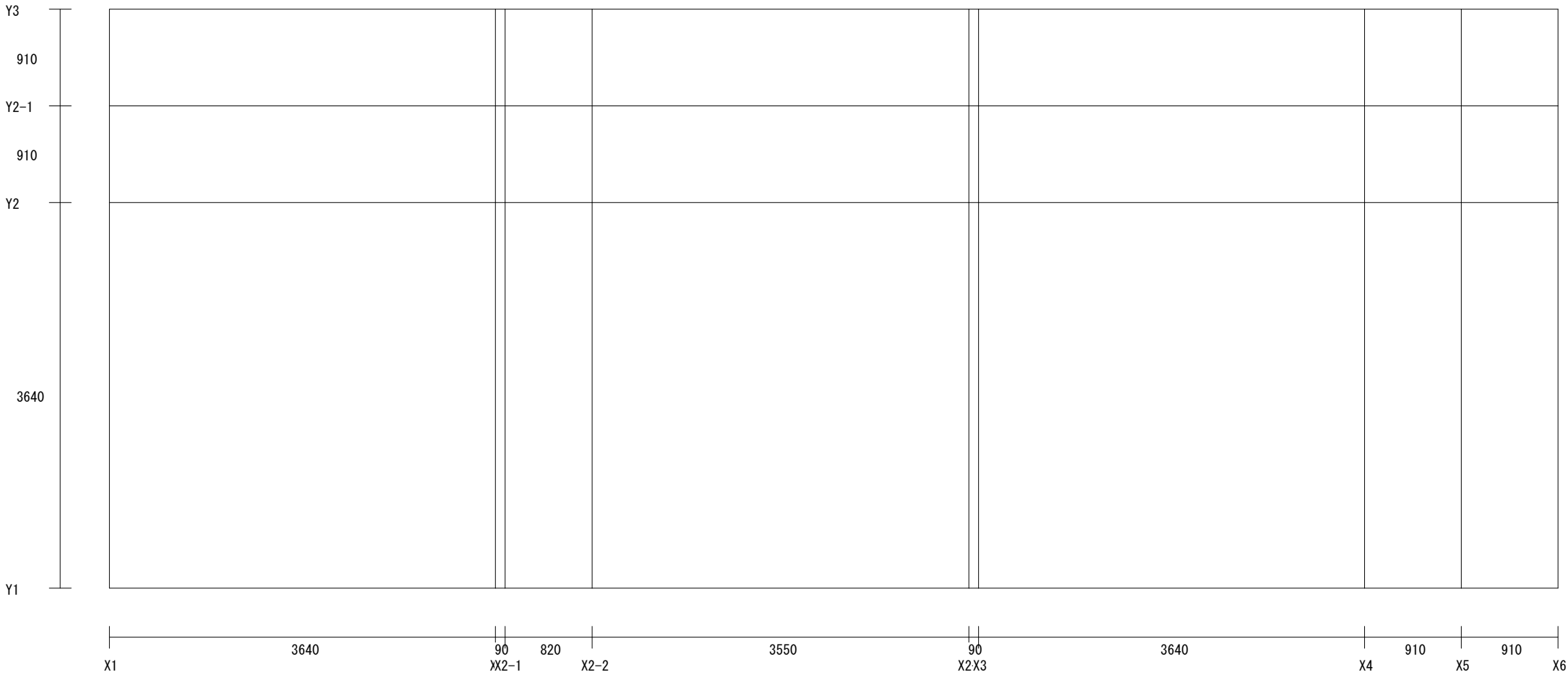
[2F]



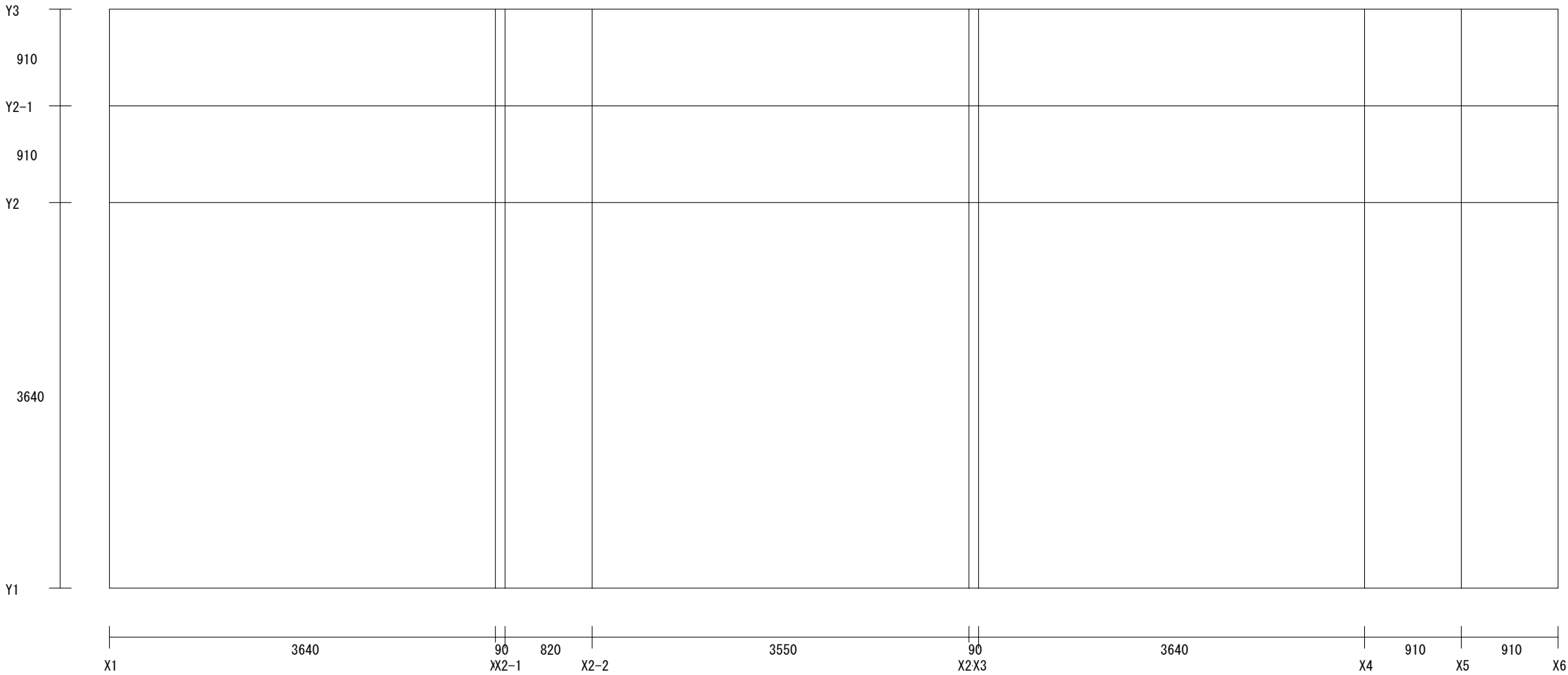
[3F]



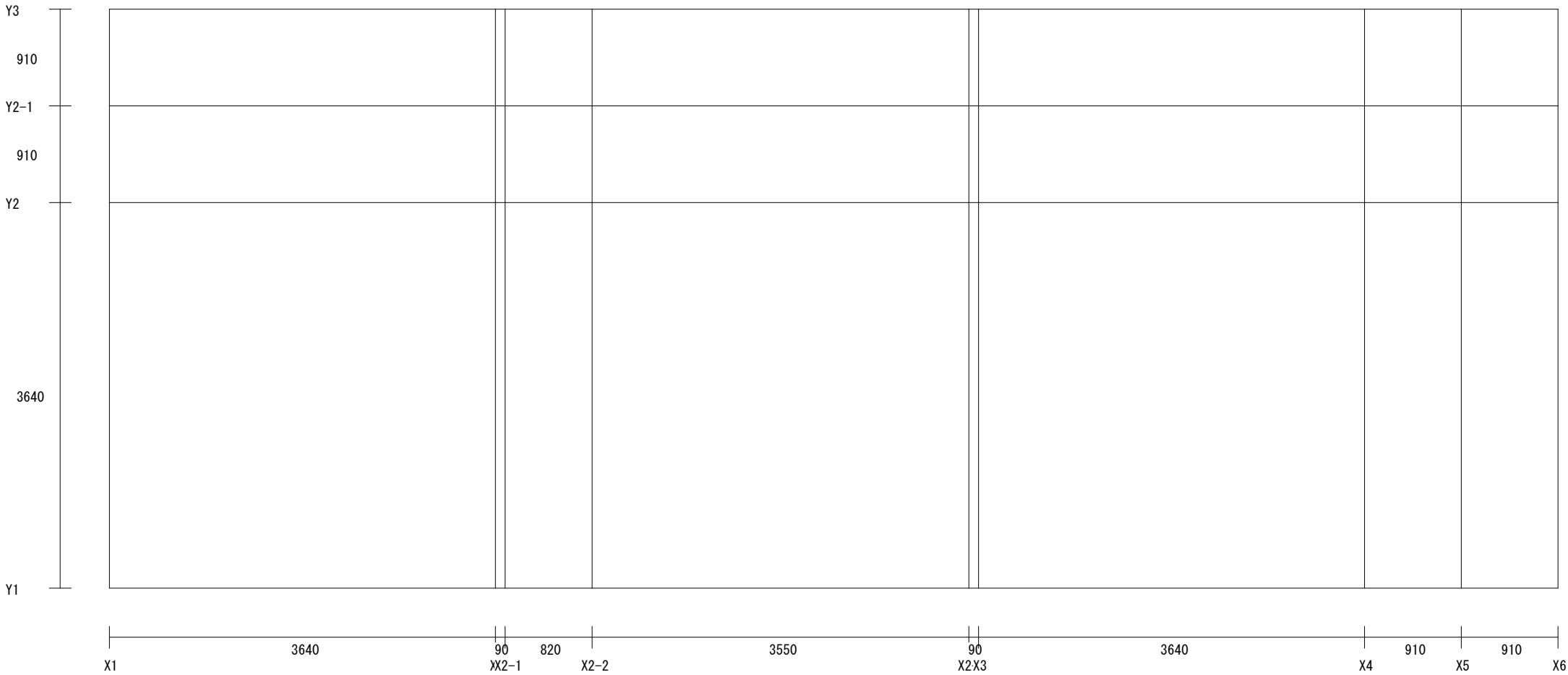
[4F]



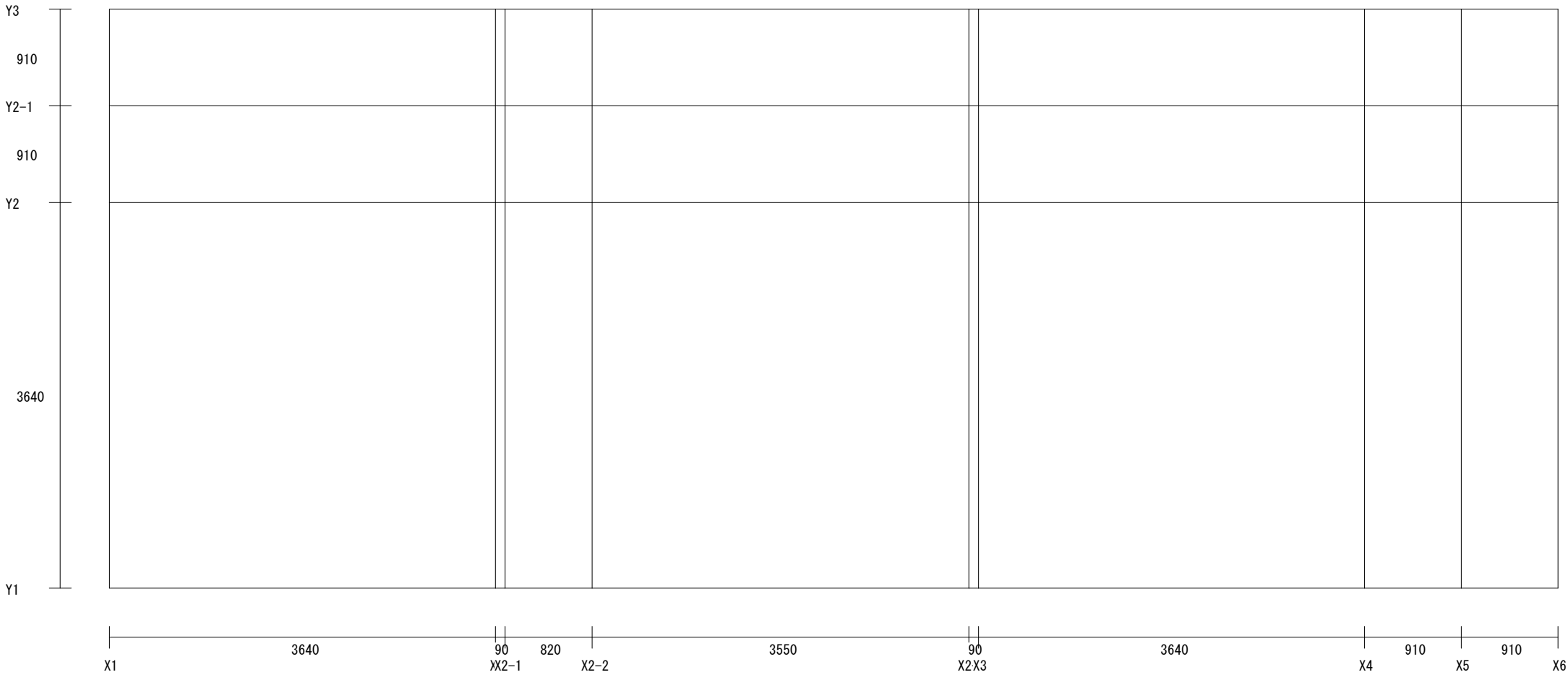
[5F]



[6F]



[RF]



● 保有係数

保有水平耐力 $Q_e = 1.5 Q_{y0} + 1.2 Q_{y1}$	
Q _{y0} : 有機系面材を貼った耐力壁の降伏せん断耐力の和 Q _{y1} : 無機系面材を貼った耐力壁の降伏せん断耐力の和	
構造特性係数D _s の決定	下記の値
D _s	0.30
D _s (CLT階用)	0.35
耐力壁に作用するせん断力	全層保有耐力を使用

● 7-(1) データチェック

No.	チェック項目	位 置	状 況	備 考	エアーレベル
075	基礎データ	1F 階, Y1 通り, 部材No. 002	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 011	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 012	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 013	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 014	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 015	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 016	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 017	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 018	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 019	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y2 通り, 部材No. 020	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y3 通り, 部材No. 024	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題
		1F 階, Y3 通り, 部材No. 025	基礎荷重集中リストで選択されていない部材No. です		軽度な問題

● 7-(2) ワーニングメッセージ

下記のワーニングメッセージが発生しましたので所見のページを記入して下さい

項 目	メ ッ セ ー ジ	備 考	頁
解析モデル作成	片持床に先端荷重がある		
断面検定	垂れ壁・梁 (CLT階) のNG数 (X) 壁パネル・柱のNG数 (X) 壁パネル・柱のNG数 (Y) まぐさ・梁 (2X4階) のNG数 (X) たて枠 (2X4) のNG数 (X) たて枠 (2X4) のNG数 (Y)	6 11 6 6 4 7	
入力、形状認識	階数が3階以上	6階	

● 7-(3) 計算終了メッセージ

	エラー	ワーニング	NG (X方向)	NG (Y方向)	計算状況
入力データ、形状認識	0	1	0		計算済
解析モデル作成	0	1	-	-	計算済
壁 量	-	0	0	0	計算済
応力解析	0	0	-	-	計算済
頭つなぎ・床下張り まぐさ・梁断面検定	-	-	12	0	計算済
たて枠断面検定	-	-	15	13	計算済
金物・通しボルト 検定	-	-	0	0	計算済
金物・通しボルト 検定 保有	-	-	0	0	計算済
保有水平耐力の検討	0	1	45	24	両方向計算済み
合 計 欄	0	3	72	37	

● 代表データ

フーチングデータ		
載荷荷重 W (kN/m2)		0.000
根入れ深さ D f (m)		0.400
根入れ部比重 γ (kN/m3)		0.000
長期地耐力 (kN/m2)		50.000
短期地耐力 (kN/m2)		100.000
コンクリート種別		1 : FC21
鉄筋種別		1 : SD295
鉄筋径 上端筋 (mm)	D 10	
下端筋 (mm)	D 10	
鉄筋重心位置 (cm)		9.00
布基礎・べた基礎		
ベース筋・スラブ筋径 1		D 10
ベース筋・スラブ筋径 2		D 10
ベース・スラブ筋最大ピッチ (mm)		200
べた基礎		
接地圧が引張り力となる場合の再計算		しない
べた基礎用安全率 F		1.20
接地圧の算出方法		べた基礎区画ごとに偏心を考慮した接地圧
端部状態		自動認識

● 基礎荷重集中リスト

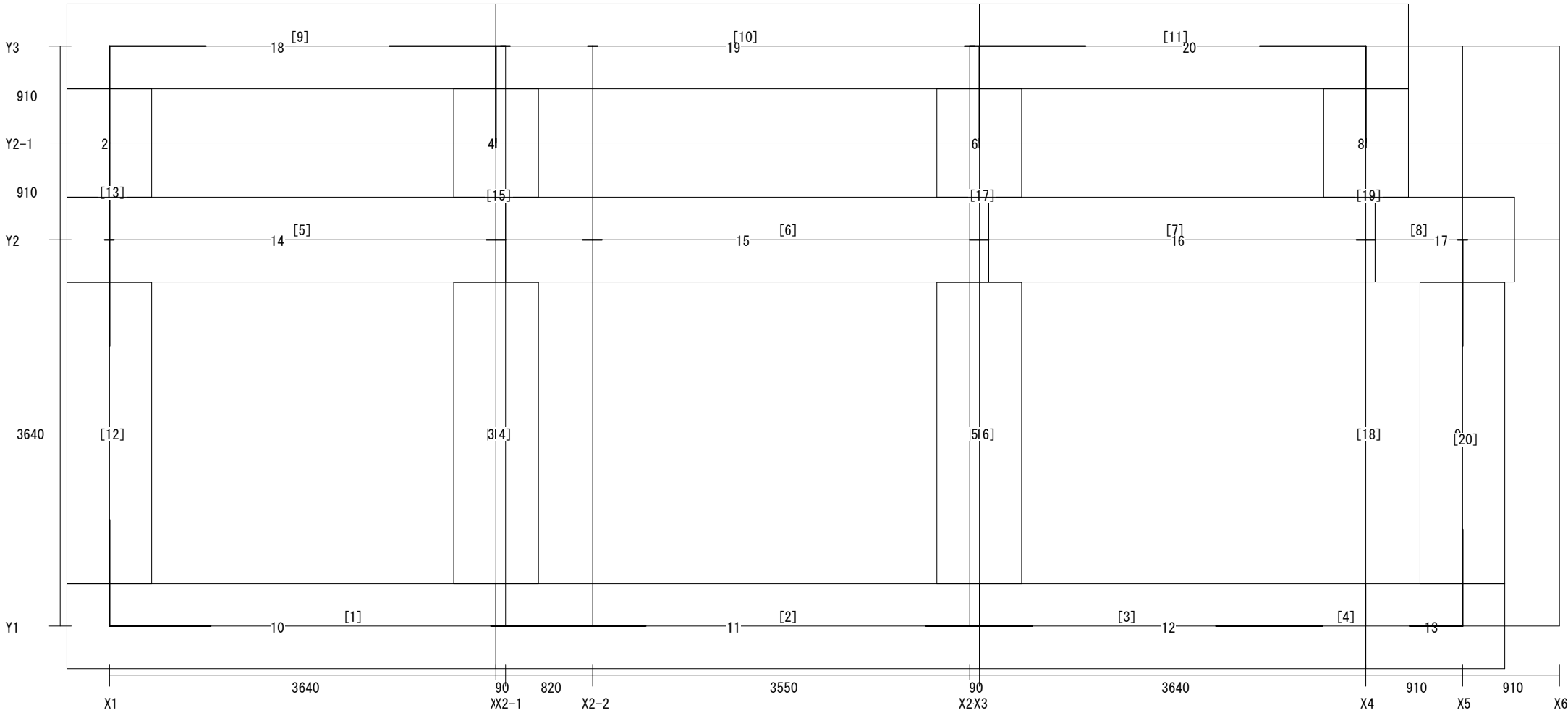
リスト No	リスト 名称	配置部材の 左下からの 距離(mm)	部材 比率		部材 比率		部材 比率		部材 比率		フーチング リスト	— 地震時軸力 (kN) —		追加 荷重 (kN)
			No	(%)	No	(%)	No	(%)	No	(%)		X左加力 Y左加力	X右加力 Y右加力	
1	X1-1	1820	31	80.0	32	100.0	33	40.0			X-1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
2	X1-2	910	33	60.0	34	100.0					X-2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
3	X2-1	1820	4	35.0	5	35.0	22	25.0	23	25.0	X-1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
4	X2-2	910	22	25.0	23	25.0	36	25.0	35	20.0	X-2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
5	X3-1	1820	6	35.0	7	35.0	8	30.0	30	25.0	X-1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
6	X3-2	910	30	25.0	31	25.0	38	25.0	37	20.0	X-2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
7	X4-1	1820	9	30.0	32	25.0	33	25.0			X-1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
8	X4-2	910	39	100.0	40	100.0					X-2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
9	X5-1	1820	41	80.0	42	80.0					X-3	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0

● 基礎荷重集中リスト

リスト No	リスト 名称	配置部材の 左下からの 距離(mm)	部材 No	比率 (%)	部材 No	比率 (%)	部材 No	比率 (%)	部材 No	比率 (%)	フーチング リスト	— 地震時軸力 (kN) — X左加力 X右加力 Y左加力 Y右加力		追加 荷重 (kN)
10	Y1-1	1620	1	100.0	3	100.0	3	100.0	31	20.0	Y-1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
11	Y1-2	2275	4	65.0	5	65.0	6	65.0	7	65.0	Y-2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
12	Y1-3	1820	8	70.0	9	70.0					Y-3	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
13	Y1-4	655	10	100.0	41	20.0					Y-4	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
14	Y2-1	1665	21	100.0	22	50.0					Y-1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
15	Y2-2	2275	23 35	50.0 80.0	28 37	100.0 80.0	29 31	100.0 25.0	30	25.0	Y-2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
16	Y2-3	1820	31	50.0	32	75.0	30	25.0	33	25.0	Y-3	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
17	Y2-4	655	33	50.0	34	100.0	42	20.0			Y-4	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
18	Y3-1	1620	21	100.0	22	100.0					Y-1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
19	Y3-2	2275	23 27	100.0 100.0	41 28	100.0 100.0	42 36	100.0 75.0	26 38	100.0 75.0	Y-2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0
20	Y3-3	2020	28	0.0	29	100.0	30	100.0			Y-3	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0

[1F]

[*]: 地中梁データNo.



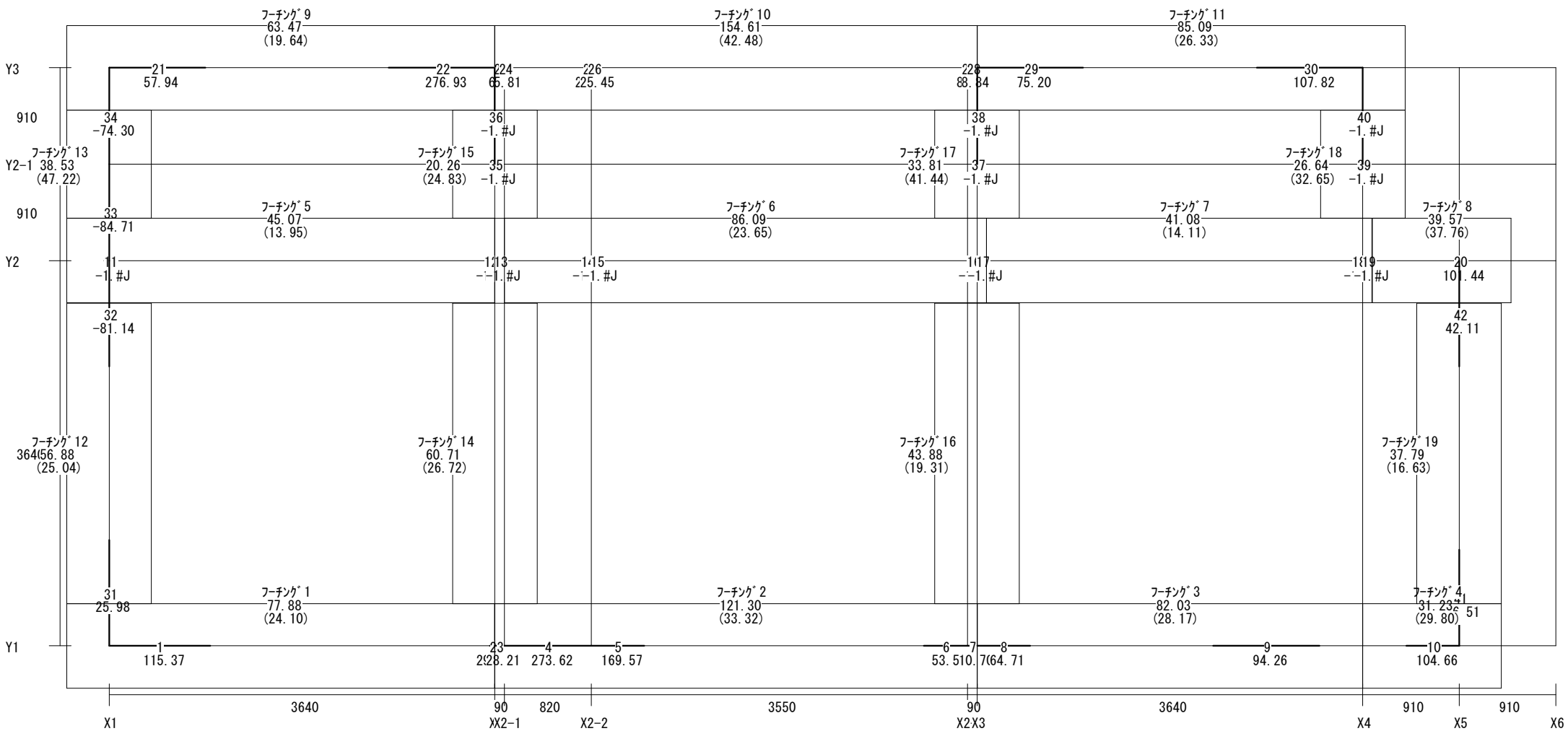
● 地中梁データ

リスト No	リスト 名称	基礎荷重集中 リストNo
1	Y1-1	10
2	Y1-2	11
3	Y1-3	12
4	Y1-4	13
5	Y2-1	14
6	Y2-2	15
7	Y2-3	16
8	Y2-4	17
9	Y3-1	18
10	Y3-2	19
11	Y3-3	20
12	X1-1	1
13	X1-2	2
14	X2-1	3
15	X2-2	4
16	X3-1	5
17	X3-2	6
18	X4-1	7
19	X4-2	8
20	X5-1	9

● フーチングリスト

リスト No	リスト 名称	載荷荷重 W (kN/m2)	根入れ 深さD f (m)	根入れ部 比重 γ (kN/m3)	安全率	コンクリート 種別	鉄筋種別	鉄 筋 径		鉄筋 重心位置 (cm)	フーチングサイズ (m)			立ち上がり コンクリートからの 出の長さ(m)
								上 端	下 端		Lx	Ly	Lz	
1	X-1	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	0.80	2.84	0.18	0.10
2	X-2	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	0.80	1.02	0.18	0.10
3	X-3	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	0.80	2.84	0.18	0.10
4	Y-1	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	4.04	0.80	0.18	0.10
5	Y-2	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	4.55	0.80	0.18	0.10
6	Y-3	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	3.64	0.80	0.18	0.10
7	Y-4	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	1.31	0.80	0.18	0.10
8	Y-3	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	4.04	0.80	0.18	0.10
9	X5	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	0.80	2.84	0.18	0.10
10	Y2	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	2.84	0.80	0.18	0.10
11	Y3	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	12.63	0.80	0.18	0.10
12	Y2-2	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	3.75	0.80	0.18	0.10
13	Y2-3	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	2.84	0.80	0.18	0.10
14	Y2-4	0.000	0.400	0.000	1.20	FC21	SD295	D10	D10	6.00	0.91	0.80	0.18	0.10

[1F]



軸力	: 各荷重の軸力	(kN)	f _e	: 許容地耐力	(kN/m ²)
L	: 直接基礎幅	(m)	σ' _e	: フーチング算定用接地圧	(kN/m ²)
B	: 直接基礎長さ	(m)	M _F	: フーチング算定用曲げモーメント	(kNm)
D	: フーチング高さ	(m)	Q _F	: フーチング算定用せん断力	(kN)
j	: 7/8(D-d _t)	(m)	a _t	: 鉄筋断面積	(cm ²)
σ _e	: 接地圧	(kN/m ²)	φ	: 鉄筋の周長	(cm)
α	: 安全率				

7-チンク No	荷重集中 名称		軸力 (kN)	L (m)	B (m)	D (m)	j (m)	$\sigma_{e*\alpha}$ (kN/m ²)	判定	f _e (kN/m ²)	σ'_{e} (kN/m ²)	MF (kNm)	Q F (kN)	a t (cm ²)	ϕ (cm)	配 筋
1	Y1-1	長期	77.9	4.040	0.800	0.180	0.105	28.9	OK	50.0	24.1	0.1	2.4	0.06	1.1	D10@200
		短期 1	77.9					28.9	OK	100.0	24.1	0.1	2.4	0.04	0.7	D10@200
		短期 2	77.9					28.9	OK	100.0	24.1	0.1	2.4	0.04	0.7	D10@200
2	Y1-2	長期	121.3	4.550	0.800	0.180	0.105	40.0	OK	50.0	33.3	0.2	3.3	0.08	1.5	D10@200
		短期 1	121.3					40.0	OK	100.0	33.3	0.2	3.3	0.05	1.0	D10@200
		短期 2	121.3					40.0	OK	100.0	33.3	0.2	3.3	0.05	1.0	D10@200
3	Y1-3	長期	82.0	3.640	0.800	0.180	0.105	33.8	OK	50.0	28.2	0.1	2.8	0.07	1.3	D10@200
		短期 1	82.0					33.8	OK	100.0	28.2	0.1	2.8	0.05	0.9	D10@200
		短期 2	82.0					33.8	OK	100.0	28.2	0.1	2.8	0.05	0.9	D10@200
4	Y1-4	長期	31.2	1.310	0.800	0.180	0.105	35.8	OK	50.0	29.8	0.1	3.0	0.07	1.4	D10@200
		短期 1	31.2					35.8	OK	100.0	29.8	0.1	3.0	0.05	0.9	D10@200
		短期 2	31.2					35.8	OK	100.0	29.8	0.1	3.0	0.05	0.9	D10@200
5	Y2-1	長期	45.1	4.040	0.800	0.180	0.105	16.7	OK	50.0	13.9	0.1	1.4	0.03	0.6	D10@200
		短期 1	45.1					16.7	OK	100.0	13.9	0.1	1.4	0.02	0.4	D10@200
		短期 2	45.1					16.7	OK	100.0	13.9	0.1	1.4	0.02	0.4	D10@200
6	Y2-2	長期	86.1	4.550	0.800	0.180	0.105	28.4	OK	50.0	23.7	0.1	2.4	0.06	1.1	D10@200
		短期 1	86.1					28.4	OK	100.0	23.7	0.1	2.4	0.04	0.7	D10@200
		短期 2	86.1					28.4	OK	100.0	23.7	0.1	2.4	0.04	0.7	D10@200
7	Y2-3	長期	41.1	3.640	0.800	0.180	0.105	16.9	OK	50.0	14.1	0.1	1.4	0.03	0.6	D10@200
		短期 1	41.1					16.9	OK	100.0	14.1	0.1	1.4	0.02	0.4	D10@200
		短期 2	41.1					16.9	OK	100.0	14.1	0.1	1.4	0.02	0.4	D10@200
8	Y2-4	長期	39.6	1.310	0.800	0.180	0.105	45.3	OK	50.0	37.8	0.2	3.8	0.09	1.7	D10@200
		短期 1	39.6					45.3	OK	100.0	37.8	0.2	3.8	0.06	1.1	D10@200
		短期 2	39.6					45.3	OK	100.0	37.8	0.2	3.8	0.06	1.1	D10@200
9	Y3-1	長期	63.5	4.040	0.800	0.180	0.105	23.6	OK	50.0	19.6	0.1	2.0	0.05	0.9	D10@200
		短期 1	63.5					23.6	OK	100.0	19.6	0.1	2.0	0.03	0.6	D10@200
		短期 2	63.5					23.6	OK	100.0	19.6	0.1	2.0	0.03	0.6	D10@200
10	Y3-2	長期	154.6	4.550	0.800	0.180	0.105	51.0	NG	50.0	42.5	0.2	4.2	0.10	1.9	D10@200
		短期 1	154.6					51.0	OK	100.0	42.5	0.2	4.2	0.07	1.3	D10@200
		短期 2	154.6					51.0	OK	100.0	42.5	0.2	4.2	0.07	1.3	D10@200
11	Y3-3	長期	85.1	4.040	0.800	0.180	0.105	31.6	OK	50.0	26.3	0.1	2.6	0.06	1.2	D10@200
		短期 1	85.1					31.6	OK	100.0	26.3	0.1	2.6	0.04	0.8	D10@200
		短期 2	85.1					31.6	OK	100.0	26.3	0.1	2.6	0.04	0.8	D10@200
12	X1-1	長期	56.9	0.800	2.840	0.180	0.105	30.0	OK	50.0	25.0	0.1	2.5	0.06	1.1	D10@200
		短期 1	56.9					30.0	OK	100.0	25.0	0.1	2.5	0.04	0.8	D10@200
		短期 2	56.9					30.0	OK	100.0	25.0	0.1	2.5	0.04	0.8	D10@200
13	X1-2	長期	38.5	0.800	1.020	0.180	0.105	56.7	NG	50.0	47.2	0.2	4.7	0.12	2.1	D10@200
		短期 1	38.5					56.7	OK	100.0	47.2	0.2	4.7	0.08	1.4	D10@200
		短期 2	38.5					56.7	OK	100.0	47.2	0.2	4.7	0.08	1.4	D10@200
14	X2-1	長期	60.7	0.800	2.840	0.180	0.105	32.1	OK	50.0	26.7	0.1	2.7	0.07	1.2	D10@200
		短期 1	60.7					32.1	OK	100.0	26.7	0.1	2.7	0.04	0.8	D10@200
		短期 2	60.7					32.1	OK	100.0	26.7	0.1	2.7	0.04	0.8	D10@200
15	X2-2	長期	20.3	0.800	1.020	0.180	0.105	29.8	OK	50.0	24.8	0.1	2.5	0.06	1.1	D10@200
		短期 1	20.3					29.8	OK	100.0	24.8	0.1	2.5	0.04	0.8	D10@200
		短期 2	20.3					29.8	OK	100.0	24.8	0.1	2.5	0.04	0.8	D10@200
16	X3-1	長期	43.9	0.800	2.840	0.180	0.105	23.2	OK	50.0	19.3	0.1	1.9	0.05	0.9	D10@200
		短期 1	43.9					23.2	OK	100.0	19.3	0.1	1.9	0.03	0.6	D10@200
		短期 2	43.9					23.2	OK	100.0	19.3	0.1	1.9	0.03	0.6	D10@200
17	X3-2	長期	33.8	0.800	1.020	0.180	0.105	49.7	OK	50.0	41.4	0.2	4.1	0.10	1.9	D10@200
		短期 1	33.8					49.7	OK	100.0	41.4	0.2	4.1	0.07	1.3	D10@200
		短期 2	33.8					49.7	OK	100.0	41.4	0.2	4.1	0.07	1.3	D10@200

● 直接基礎

軸力 : 各荷重の軸力 (kN)

L : 直接基礎幅 (m)

B : 直接基礎長さ (m)

D : フーチング高さ (m)

j : 7/8(D-d t) (m)

σ e : 接地圧 (kN/m2)

α : 安全率

f e : 許容地耐力 (kN/m2)

σ ' e : フーチング算定用接地圧 (kN/m2)

M F : フーチング算定用曲げモーメント (kNm)

Q F : フーチング算定用せん断力 (kN)

a t : 鉄筋断面積 (cm2)

φ : 鉄筋の周長 (cm)

フーチング No	荷重集中 名称		軸力 (kN)	L (m)	B (m)	D (m)	j (m)	σ e*α (kN/m2)	判定	f e (kN/m2)	σ ' e (kN/m2)	M F (kNm)	Q F (kN)	a t (cm2)	φ (cm)	配 筋
18	X4-2	長期	26.6	0.800	1.020	0.180	0.105	39.2	OK	50.0	32.6	0.2	3.3	0.08	1.5	D10@200
		短期 1	26.6					39.2	OK	100.0	32.6	0.2	3.3	0.05	1.0	D10@200
		短期 2	26.6					39.2	OK	100.0	32.6	0.2	3.3	0.05	1.0	D10@200
19	X5-1	長期	37.8	0.800	2.840	0.180	0.105	20.0	OK	50.0	16.6	0.1	1.7	0.04	0.8	D10@200
		短期 1	37.8					20.0	OK	100.0	16.6	0.1	1.7	0.03	0.5	D10@200
		短期 2	37.8					20.0	OK	100.0	16.6	0.1	1.7	0.03	0.5	D10@200

● 壁パネル端部鉛直力（地震力）

名称	通り	位 置	Q l i	Q l i × 1.5	H (m)	y i	M i	N i	(T i ≤ T a)	
			Co=0.2	Co=0.3					T i	C i
Y01-01A2	Y1	X1 - X2	8.6	12.9	2.90	0.0	18.6	47.1	-4.05	43.10
Y01-01C2	Y1	X1 - X2-3	12.5	18.7	2.90	0.0	27.1	115.2	-37.71	77.46
Y01-04C2	Y1	X2-2 - X4	8.6	12.9	2.90	0.0	18.6	74.6	-16.82	57.81
Y01-06C2	Y1	X3 - X4	8.6	12.9	2.90	0.0	18.6	50.5	-4.77	45.75
Y04-01A2	Y3	X1 - X2	8.2	12.3	2.90	0.0	17.8	21.4	8.86	30.27
Y04-01C2	Y3	X1 - X2-1	8.2	12.3	2.90	0.0	17.8	25.9	6.61	32.53
Y04-05A2	Y3	X2-3 - X4	8.2	12.3	2.90	0.0	17.8	40.1	-0.50	39.64
Y04-06C2	Y3	X3 - X4	8.2	12.3	2.90	0.0	17.8	22.1	8.52	30.62
X01-01A2	X1	Y1 - Y2	8.3	12.4	2.90	0.0	18.0	13.0	13.26	26.26
X01-01C2	X1	Y1 - Y2	8.3	12.4	2.90	0.0	18.0	17.9	10.83	28.69
X01-02A2	X1	Y2 - Y3	15.0	22.5	2.90	0.0	119.8	32.5	52.99	85.50
X02-03A2	X2	Y2-1 - Y3	7.9	11.8	2.90	0.0	60.0	25.3	53.28	78.56
X06-03A2	X3	Y2-1 - Y3	7.9	11.8	2.90	0.0	60.0	54.0	38.94	92.90
X07-03A2	X4	Y2-1 - Y3	7.9	11.8	2.90	0.0	60.0	15.8	58.03	73.81
X08-01A2	X5	Y1 - Y2	8.3	12.4	2.90	0.0	18.0	12.7	13.43	26.09
X08-01C2	X5	Y1 - Y2	8.3	12.4	2.90	0.0	18.0	13.4	13.05	26.47

● 壁パネル端部鉛直力（風圧力）

名称	通り	位 置	W l i	W l i × 1.5	H (m)	y i	M i	N i	(T i ≤ T a)	
									T i	C i
Y01-01A2	Y1	X1 - X2	5.5	8.3	2.90	0.0	12.0	47.1	-10.97	36.18
Y01-01C2	Y1	X1 - X2-3	8.1	12.1	2.90	0.0	17.5	115.2	-44.75	70.42
Y01-04C2	Y1	X2-2 - X4	5.5	8.3	2.90	0.0	12.0	74.6	-24.09	50.55
Y01-06C2	Y1	X3 - X4	5.5	8.3	2.90	0.0	12.0	50.5	-12.03	38.49
Y04-01A2	Y3	X1 - X2	5.3	7.9	2.90	0.0	11.5	21.4	1.93	23.34
Y04-01C2	Y3	X1 - X2-1	5.3	7.9	2.90	0.0	11.5	25.9	-0.33	25.60
Y04-05A2	Y3	X2-3 - X4	5.3	7.9	2.90	0.0	11.5	40.1	-7.44	32.71
Y04-06C2	Y3	X3 - X4	5.3	7.9	2.90	0.0	11.5	22.1	1.58	23.68
X01-01A2	X1	Y1 - Y2	12.5	18.7	2.90	0.0	27.1	13.0	23.26	36.27
X01-01C2	X1	Y1 - Y2	12.5	18.7	2.90	0.0	27.1	17.9	20.83	38.70
X01-02A2	X1	Y2 - Y3	22.6	33.8	2.90	0.0	188.4	32.5	92.62	125.13

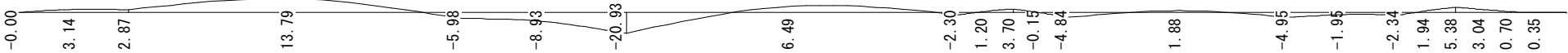
● 壁パネル端部鉛直力（風圧力）

名称	通り	位 置	W _{li}	W _{li} ×1.5	H (m)	y _i	M _i	N _i	(T _i ≤ T _a)	
									T _i	C _i
X02-03A2	X2	Y2-1 - Y3	11.9	17.8	2.90	0.0	93.7	25.3	90.31	115.59
X06-03A2	X3	Y2-1 - Y3	11.9	17.8	2.90	0.0	93.7	54.0	75.97	129.93
X07-03A2	X4	Y2-1 - Y3	11.9	17.8	2.90	0.0	93.7	15.8	95.06	110.84
X08-01A2	X5	Y1 - Y2	12.5	18.7	2.90	0.0	27.1	12.7	23.44	36.10
X08-01C2	X5	Y1 - Y2	12.5	18.7	2.90	0.0	27.1	13.4	23.06	36.47

短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース 1 : 長期]

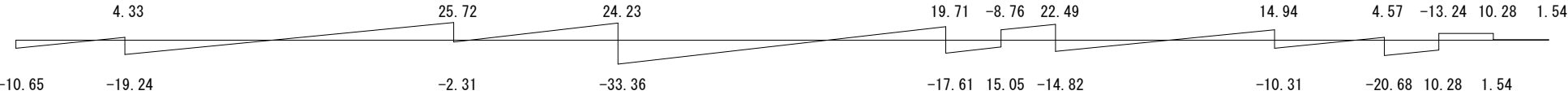
M図 (kN.m)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース 1 : 長期]

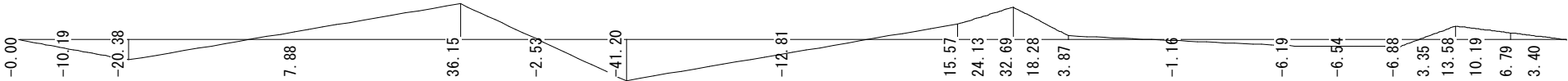
Q図 (kN)



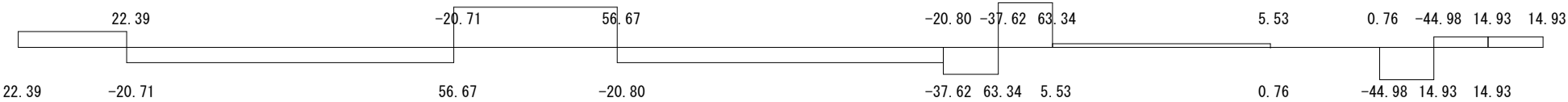
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース 2 : 地震→]

M図 (kN.m)



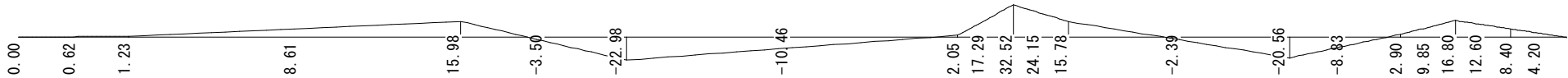
Q図 (kN)



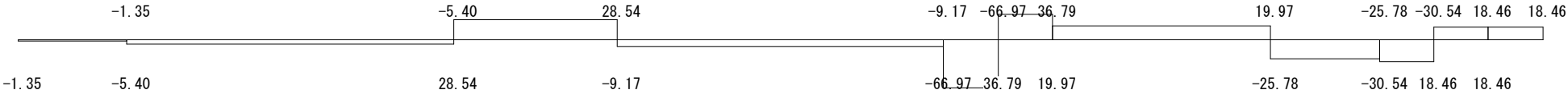
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース 3 : 地震←]

M図 (kN.m)



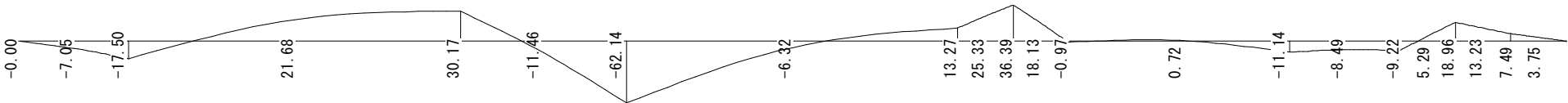
Q図 (kN)



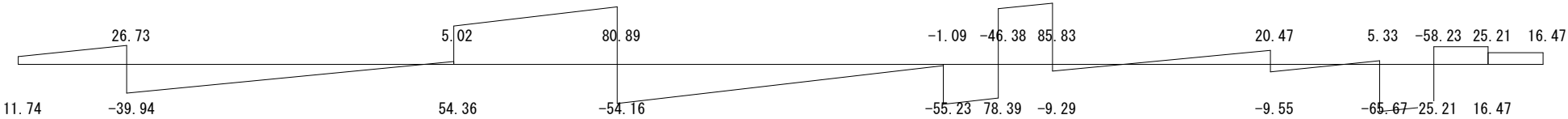
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース 4 : 長期+地震→]

M図 (kN.m)



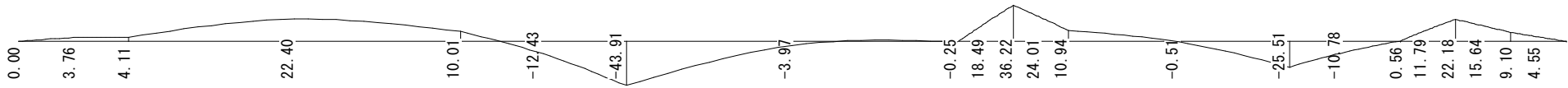
Q図 (kN)



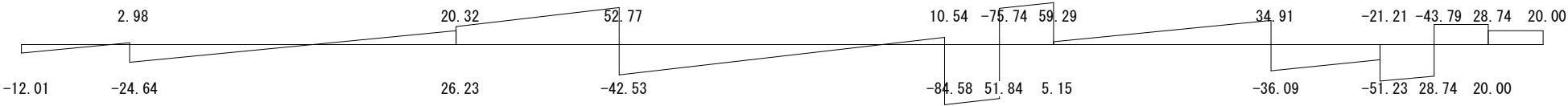
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース5：長期+地震←]

M図 (kN.m)



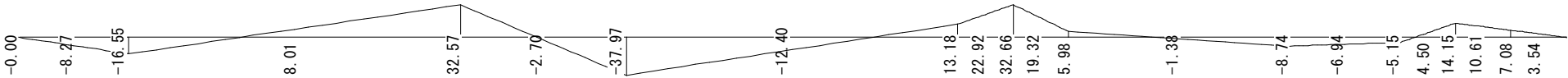
Q図 (kN)



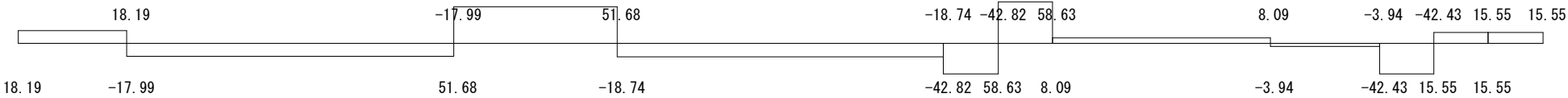
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース 6 : 風圧→]

M図 (kN.m)



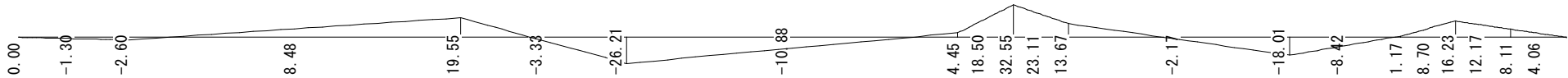
Q図 (kN)



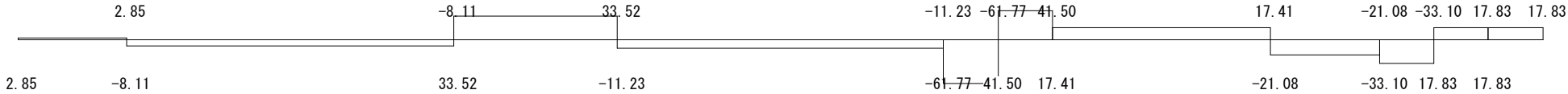
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース 7 : 風圧←]

M図 (kN.m)



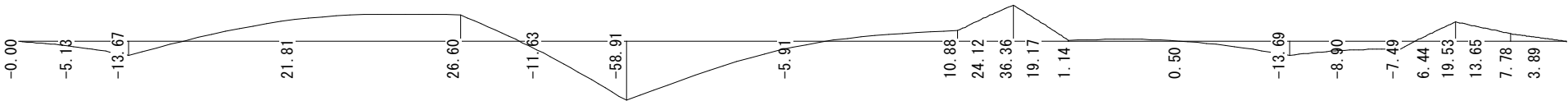
Q図 (kN)



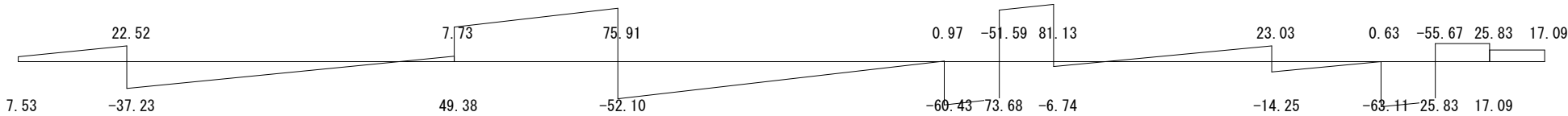
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース 8 : 長期+風圧→]

M図 (kN.m)



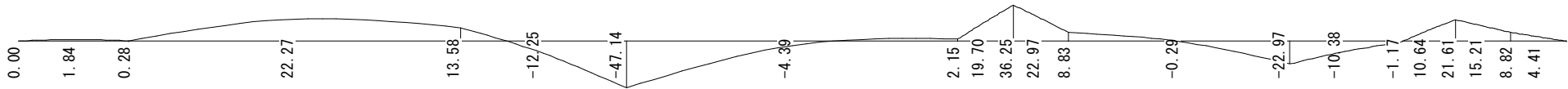
Q図 (kN)



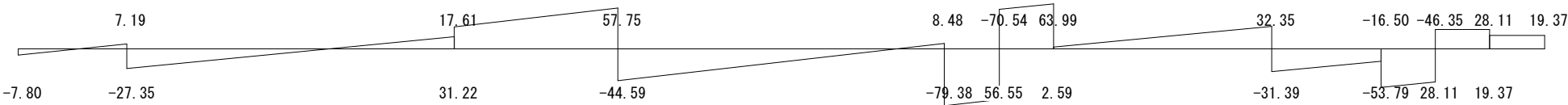
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y1 [ケース 9 : 長期+風圧←]

M図 (kN.m)



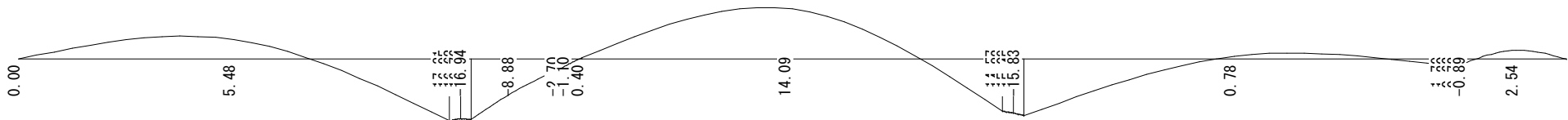
Q図 (kN)



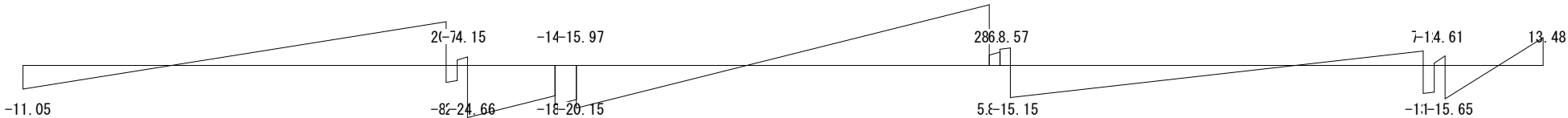
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y2 [ケース 1 : 長期]

M図 (kN.m)



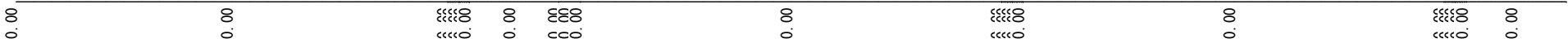
Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y2 [ケース 2 : 地震→]

M図 (kN.m)



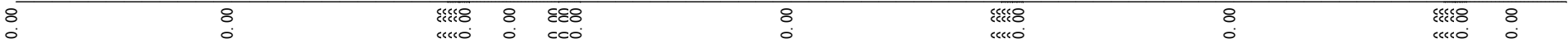
Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y2 [ケース 3 : 地震←]

M図 (kN.m)



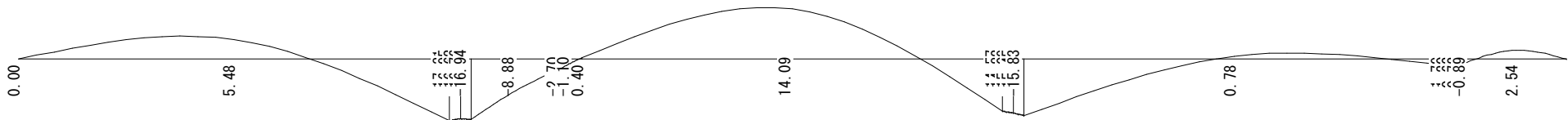
Q図 (kN)



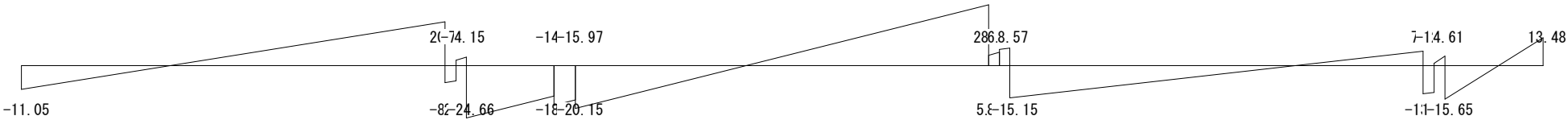
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y2 [ケース 4 : 長期+地震→]

M図 (kN.m)



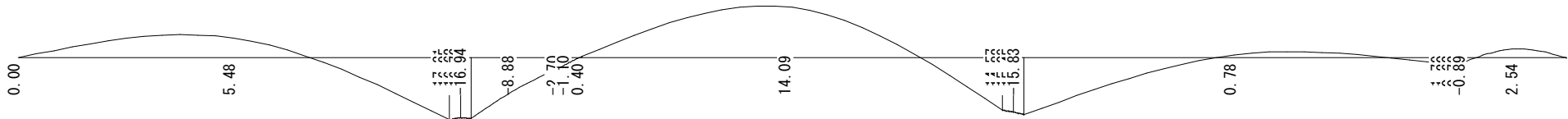
Q図 (kN)



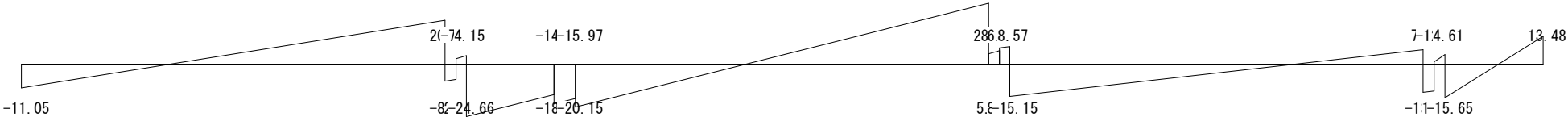
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y2 [ケース5：長期+地震←]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)

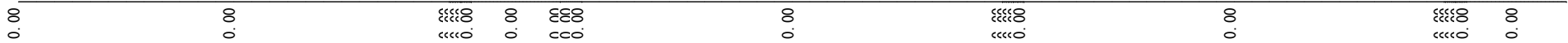


Y2 [ケース 6 : 風圧 →]

短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y2 [ケース 7 : 風圧←]

M図 (kN.m)



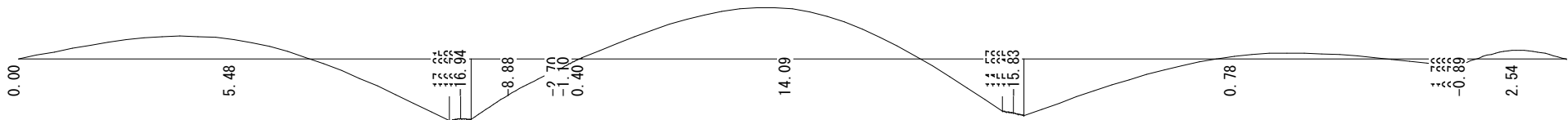
Q図 (kN)



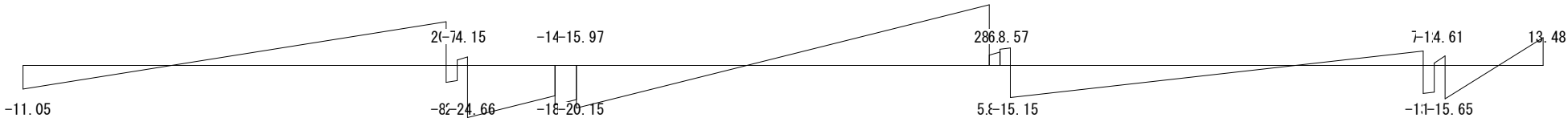
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y2 [ケース 8 : 長期+風圧→]

M図 (kN.m)



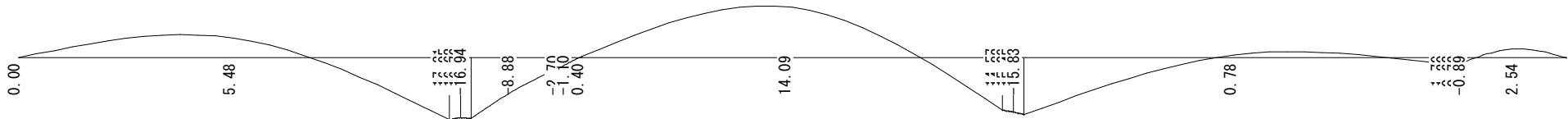
Q図 (kN)



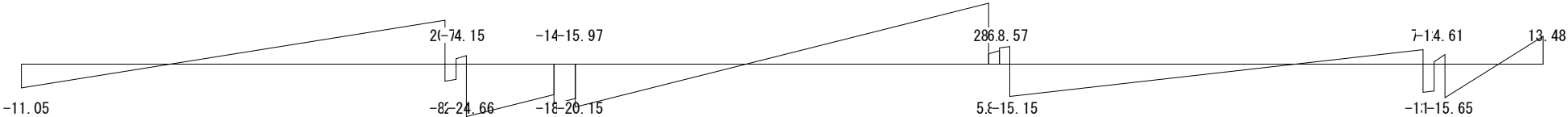
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y2 [ケース 9 : 長期+風圧←]

M図 (kN.m)



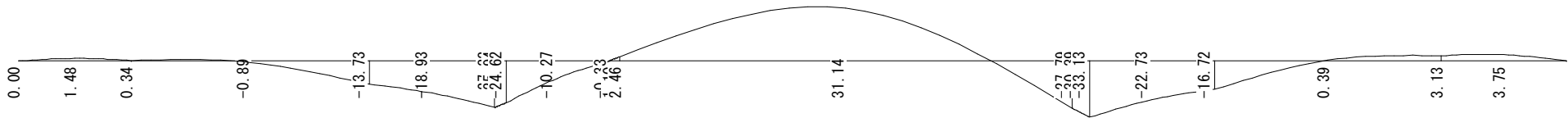
Q図 (kN)



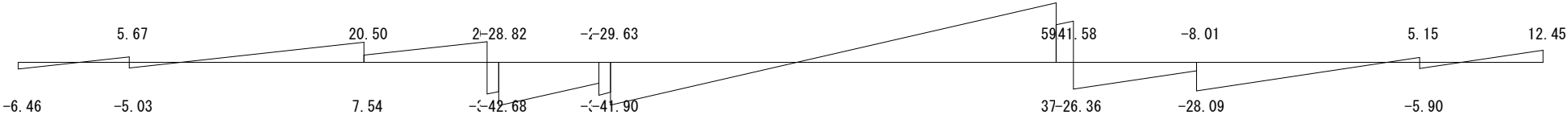
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y3 [ケース 1 : 長期]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y3 [ケース 2 : 地震→]

M図 (kN.m)



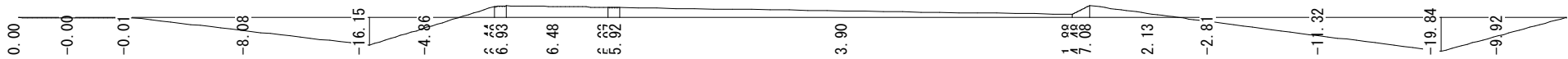
Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y3 [ケース 3 : 地震←]

M図 (kN.m)



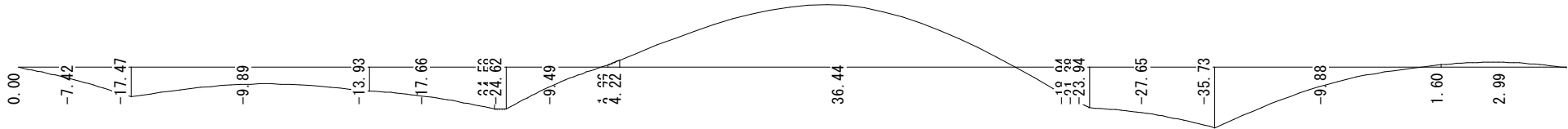
Q図 (kN)



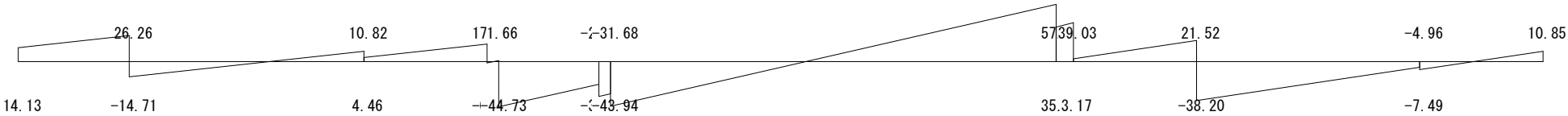
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y3 [ケース 4 : 長期+地震→]

M図 (kN.m)



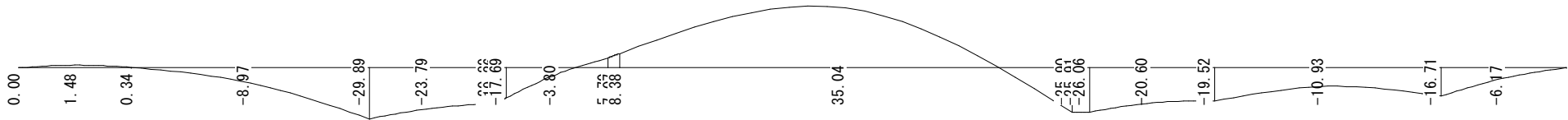
Q図 (kN)



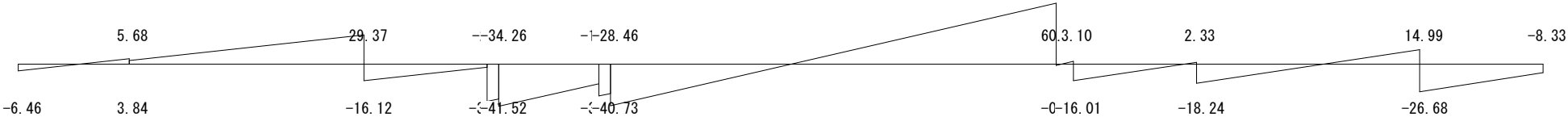
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y3 [ケース 5 : 長期+地震←]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y3 [ケース 6 : 風圧→]

M図 (kN.m)



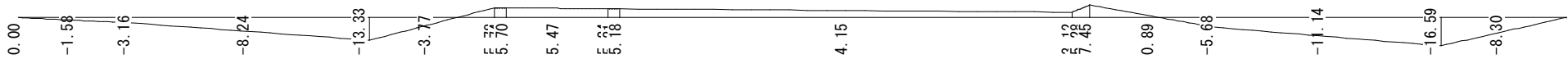
Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y3 [ケース 7 : 風圧←]

M図 (kN.m)



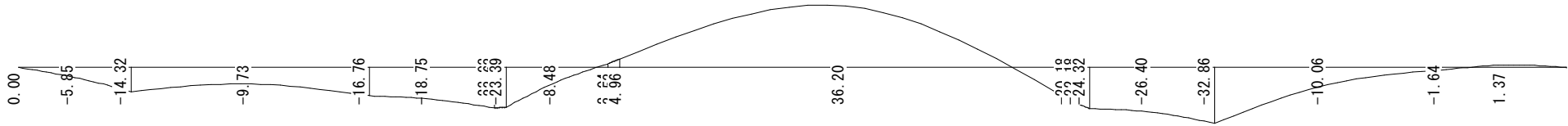
Q図 (kN)



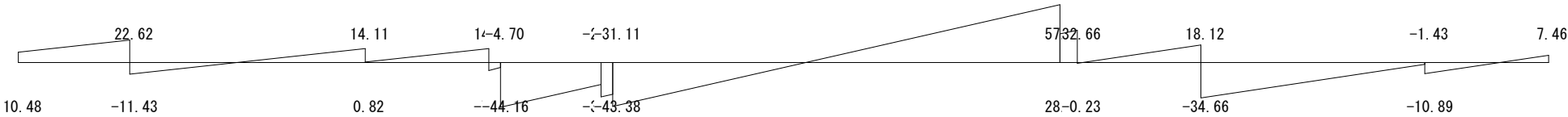
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y3 [ケース 8 : 長期+風圧→]

M図 (kN.m)



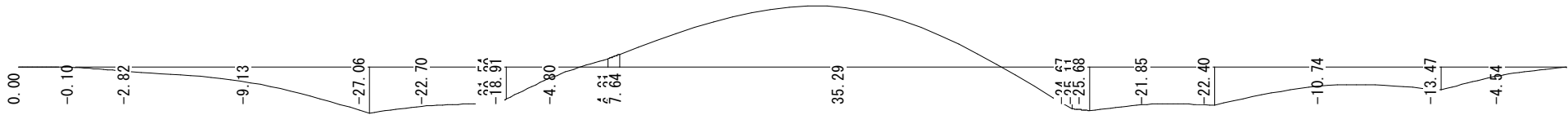
Q図 (kN)



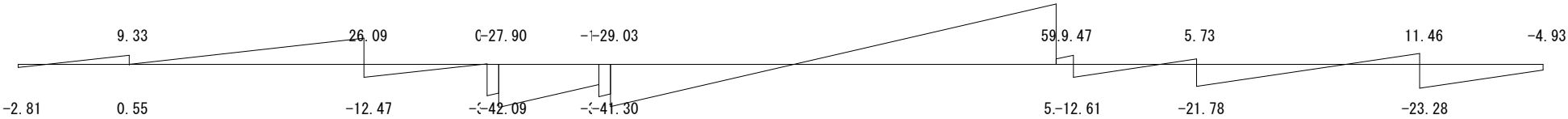
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

Y3 [ケース 9 : 長期+風圧←]

M図 (kN.m)



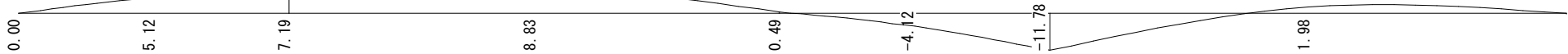
Q図 (kN)



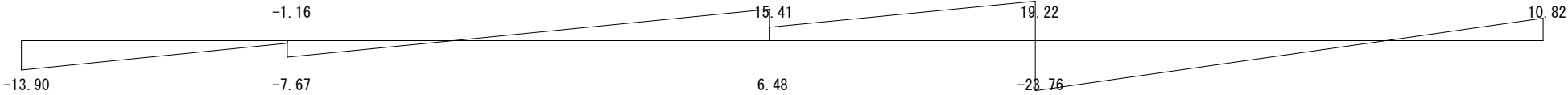
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X1 [ケース 1 : 長期]

M図 (kN.m)



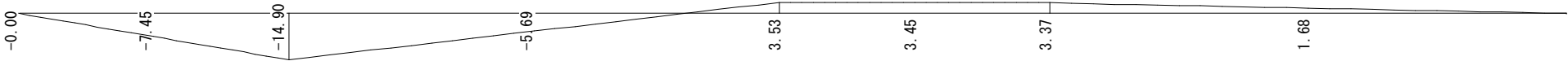
Q図 (kN)



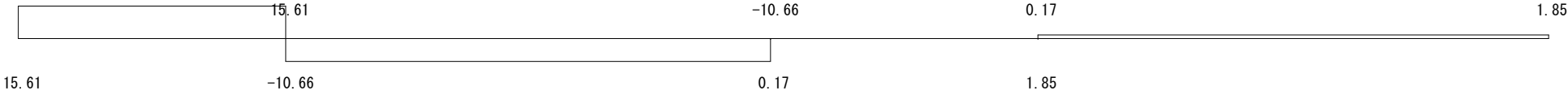
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X1 [ケース 2 : 地震→]

M図 (kN.m)



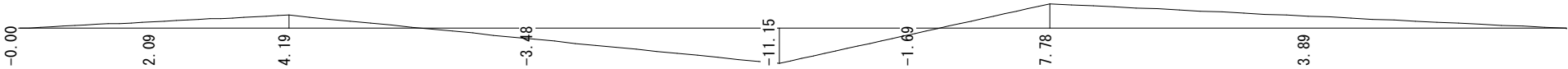
Q図 (kN)



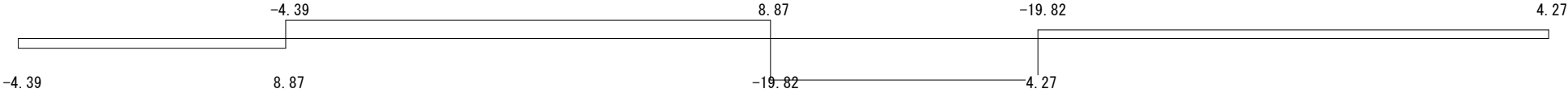
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X1 [ケース 3 : 地震←]

M図 (kN.m)



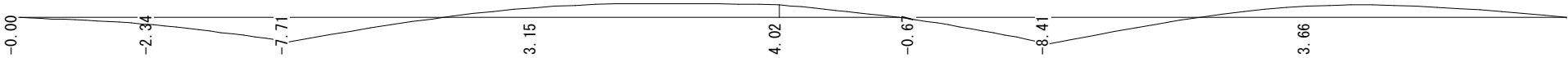
Q図 (kN)



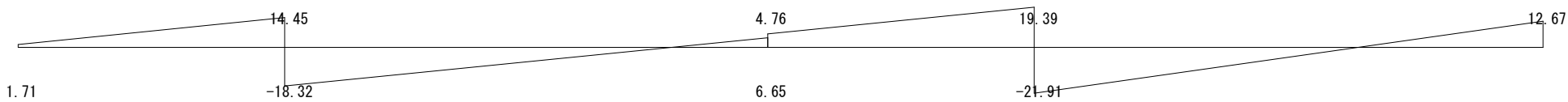
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X1 [ケース 4 : 長期+地震→]

M図 (kN.m)



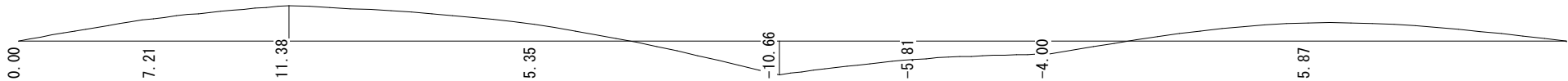
Q図 (kN)



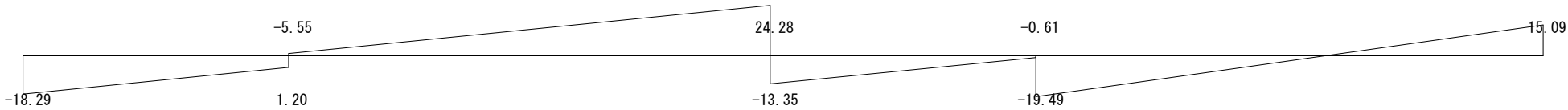
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X1 [ケース 5 : 長期+地震←]

M図 (kN.m)



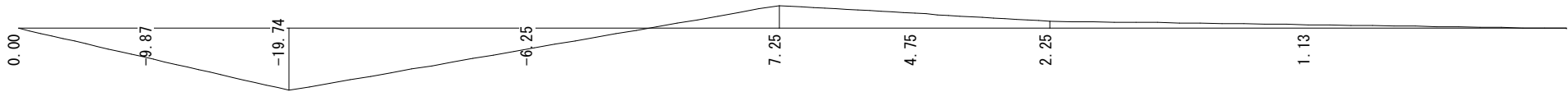
Q図 (kN)



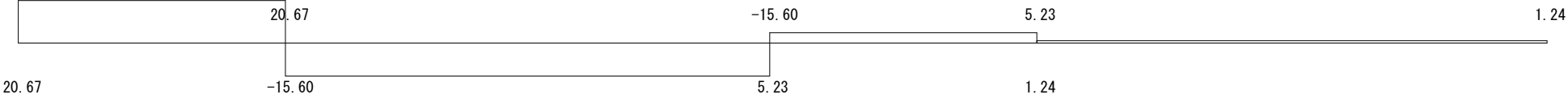
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X1 [ケース 6 : 風圧→]

M図 (kN.m)



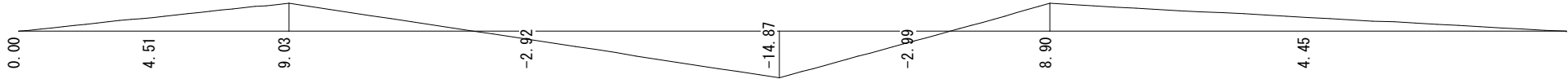
Q図 (kN)



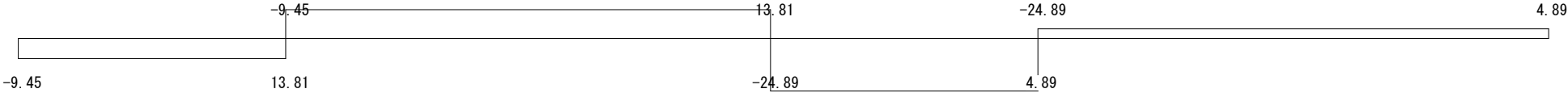
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X1 [ケース 7 : 風圧←]

M図 (kN.m)



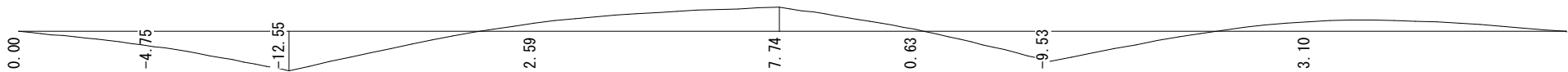
Q図 (kN)



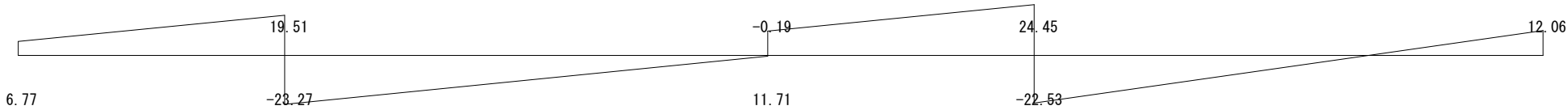
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X1 [ケース 8 : 長期+風圧→]

M図 (kN.m)



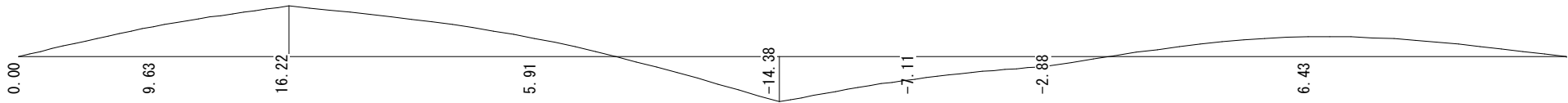
Q図 (kN)



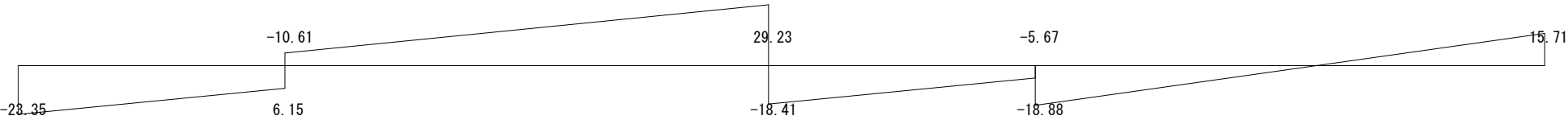
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X1 [ケース 9 : 長期+風圧←]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



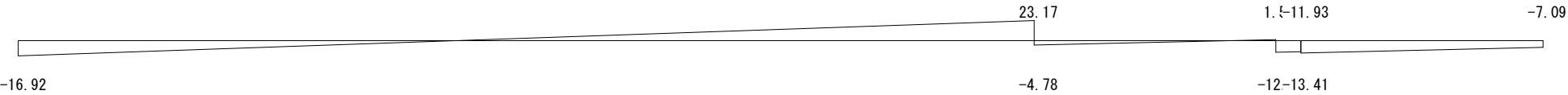
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X2 [ケース 1 : 長期]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



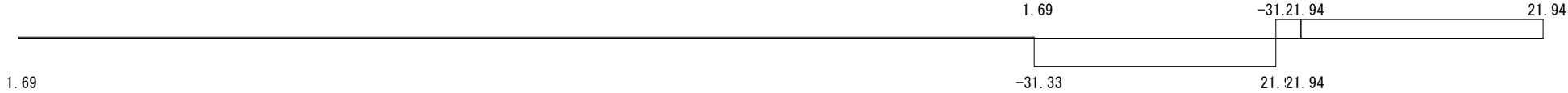
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X2 [ケース 2 : 地震→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X2 [ケース 3 : 地震←]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



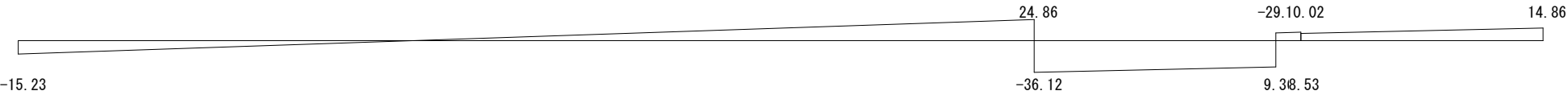
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X2 [ケース 4 : 長期+地震→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X2 [ケース 5 : 長期+地震←]

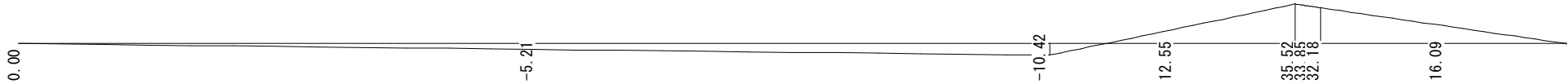
M図 (kN.m)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X2 [ケース 6 : 風圧→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X2 [ケース 7 : 風圧←]

M図 (kN.m)



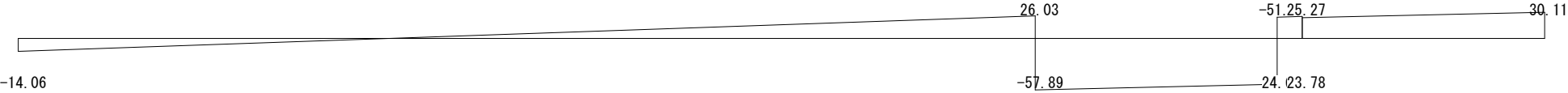
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X2 [ケース 8 : 長期+風圧→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X2 [ケース 9 : 長期+風圧←]

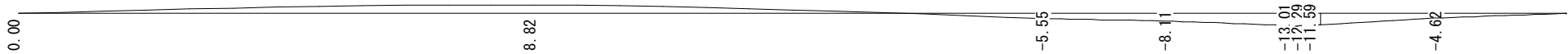
M図 (kN.m)



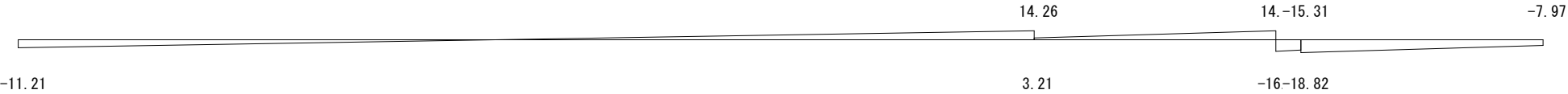
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X3 [ケース 1 : 長期]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X3 [ケース 2 : 地震→]

M図 (kN.m)



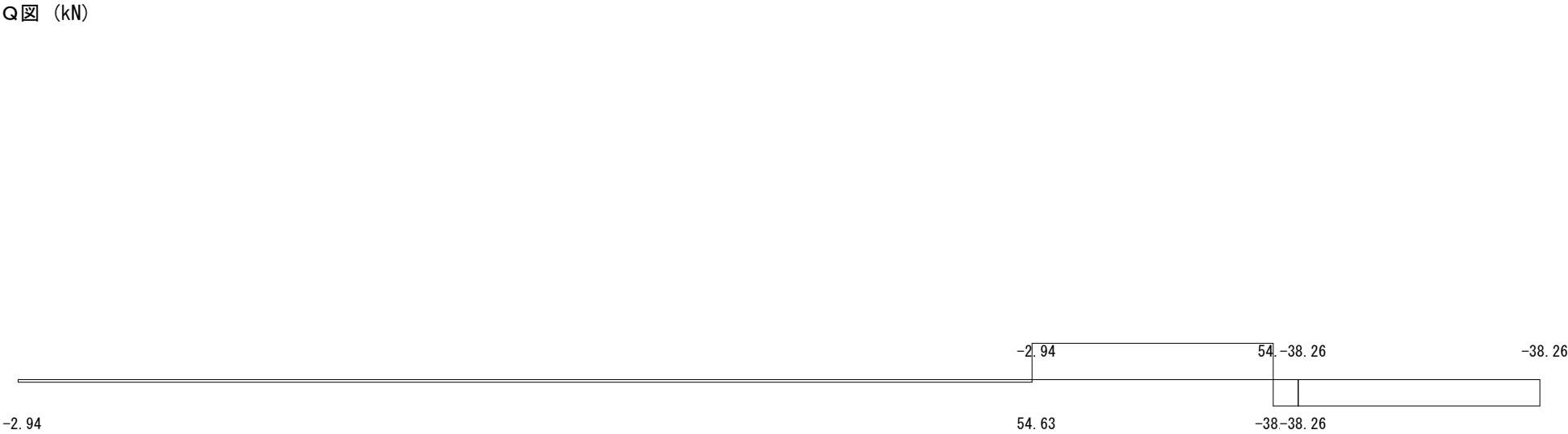
Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X3 [ケース 3 : 地震←]

M図 (kN.m)



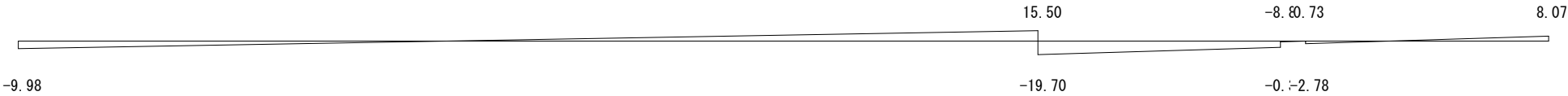
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X3 [ケース 4 : 長期+地震→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



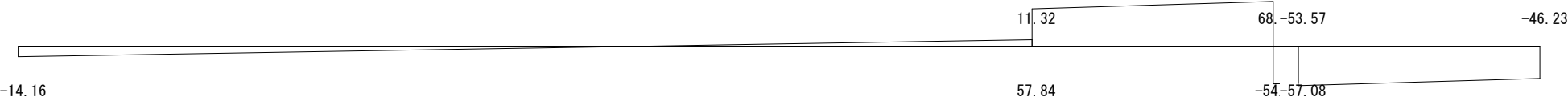
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X3 [ケース 5 : 長期+地震←]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



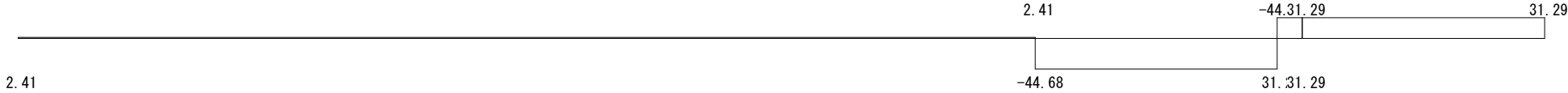
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X3 [ケース 6 : 風圧→]

M図 (kN.m)



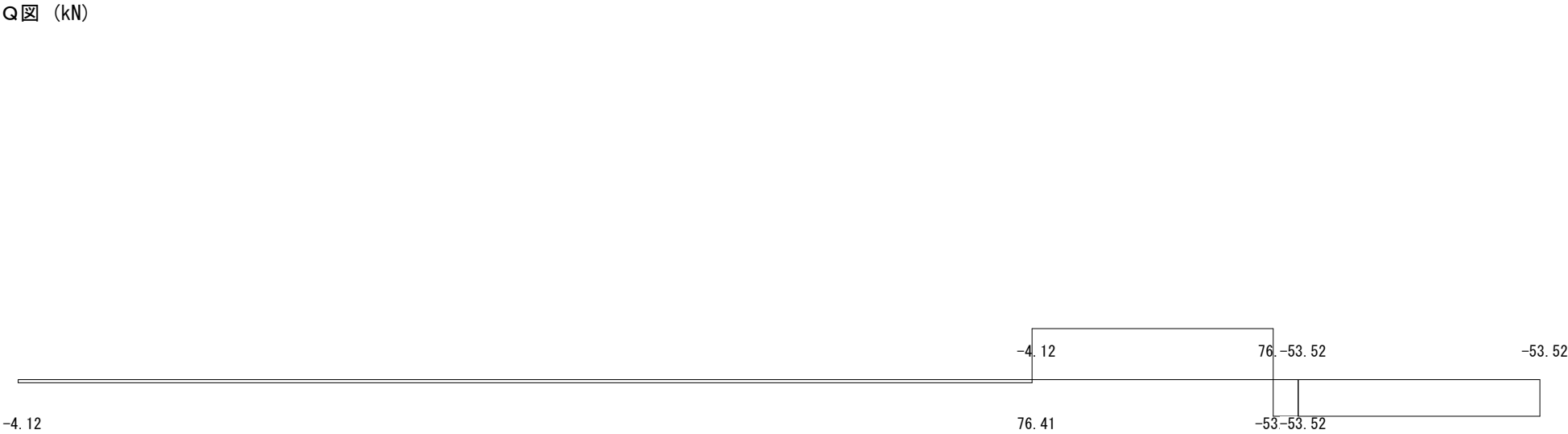
Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X3 [ケース 7 : 風圧←]

M図 (kN.m)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X3 [ケース 8 : 長期+風圧→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



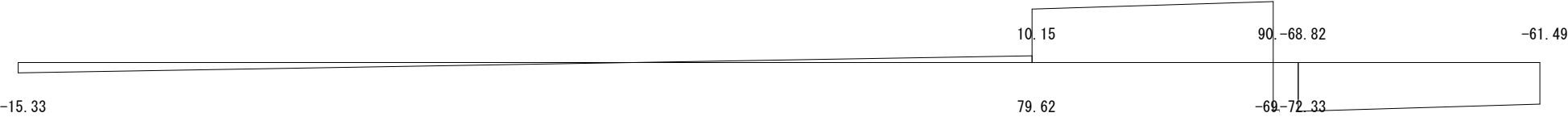
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X3 [ケース 9 : 長期+風圧←]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



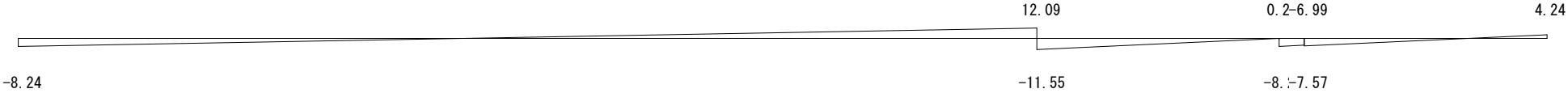
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X4 [ケース 1 : 長期]

M図 (kN.m)



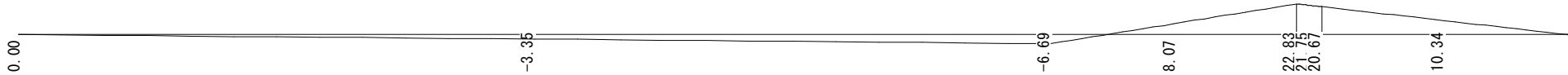
Q図 (kN)



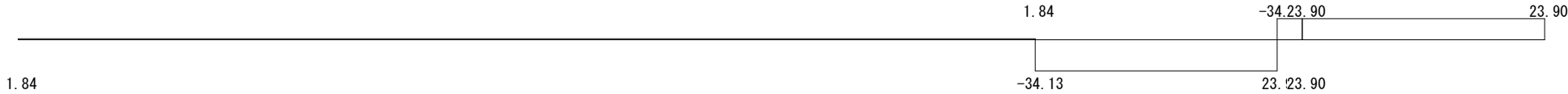
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X4 [ケース 2 : 地震→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X4 [ケース 3 : 地震←]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



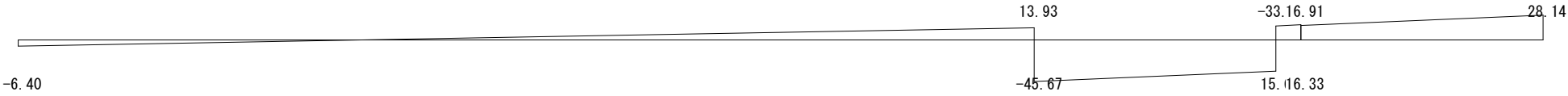
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X4 [ケース 4 : 長期+地震→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



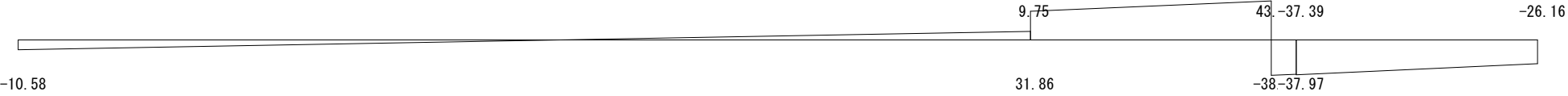
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X4 [ケース 5 : 長期+地震←]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X4 [ケース 6 : 風圧→]

M図 (kN.m)



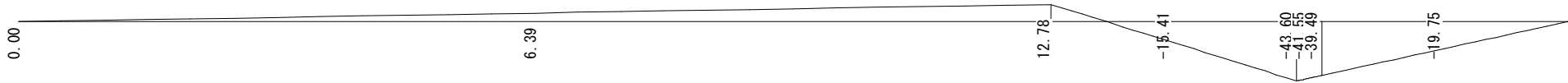
Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X4 [ケース 7 : 風圧←]

M図 (kN.m)



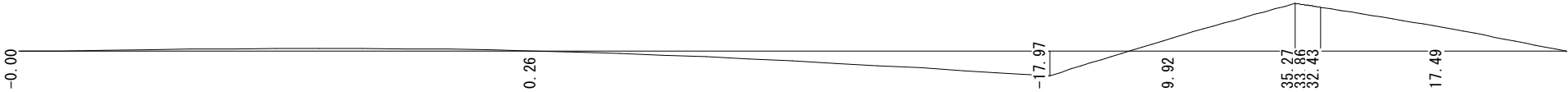
Q図 (kN)



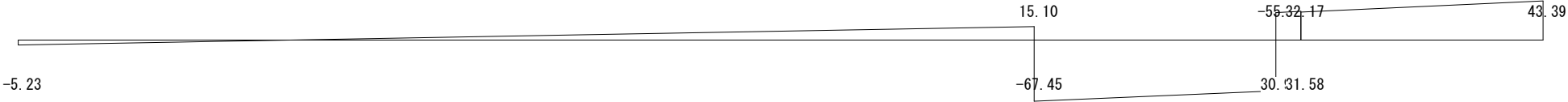
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X4 [ケース 8 : 長期+風圧→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X4 [ケース 9 : 長期+風圧←]

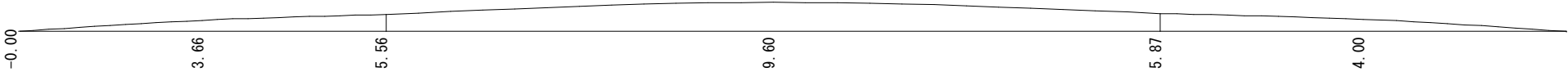
M図 (kN.m)



短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X5 [ケース 1 : 長期]

M図 (kN.m)



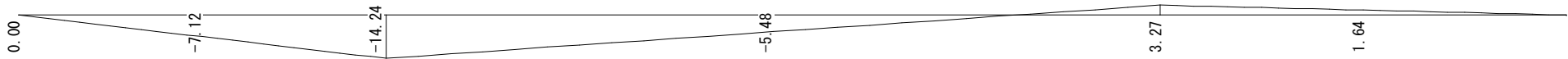
Q図 (kN)



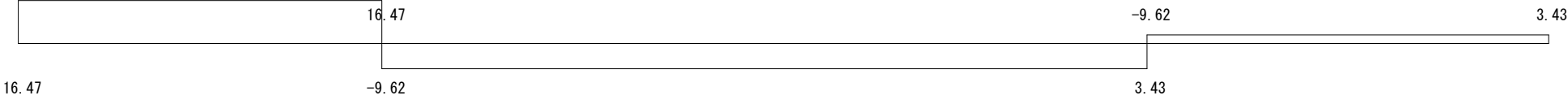
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X5 [ケース 2 : 地震→]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



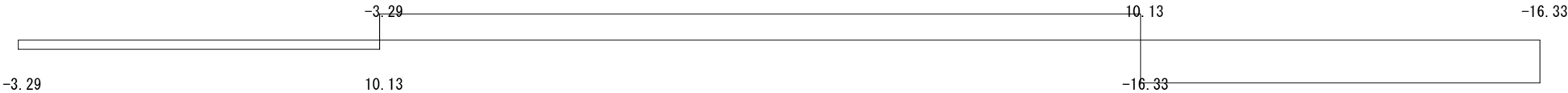
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X5 [ケース 3 : 地震←]

M図 (kN.m)



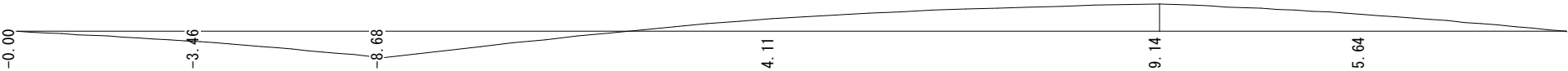
Q図 (kN)



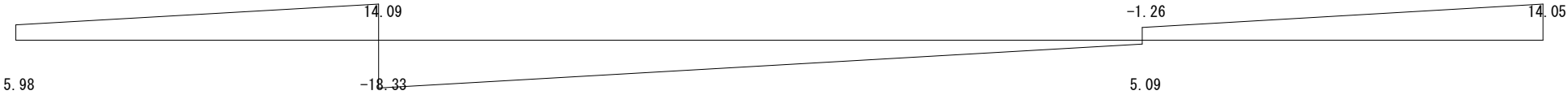
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X5 [ケース 4 : 長期+地震→]

M図 (kN.m)



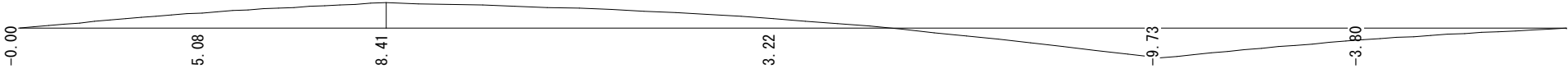
Q図 (kN)



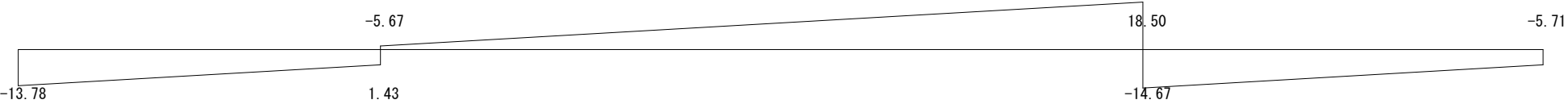
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X5 [ケース 5 : 長期+地震←]

M図 (kN.m)



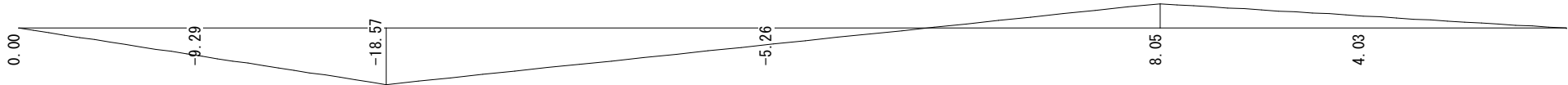
Q図 (kN)



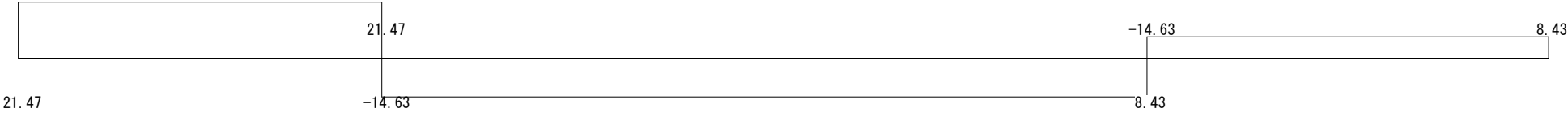
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X5 [ケース 6 : 風圧→]

M図 (kN.m)



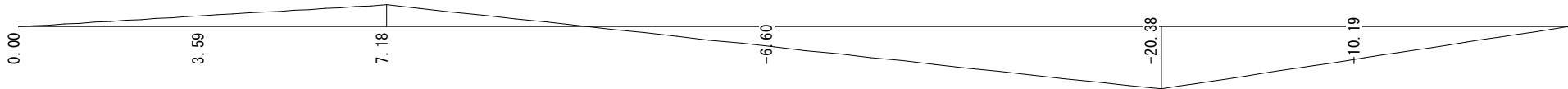
Q図 (kN)



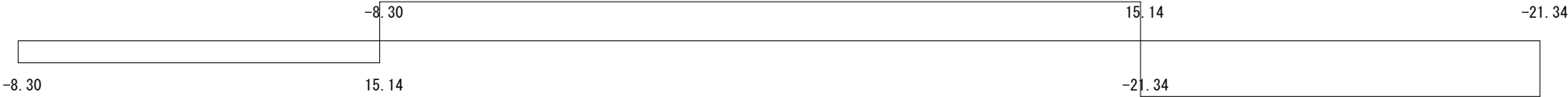
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X5 [ケース 7 : 風圧←]

M図 (kN.m)



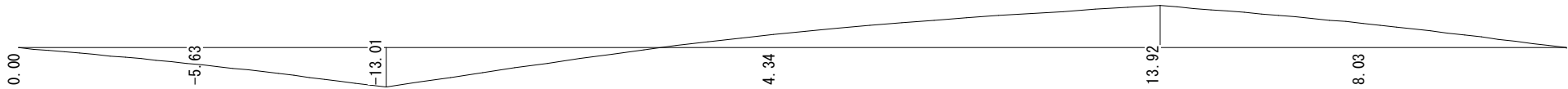
Q図 (kN)



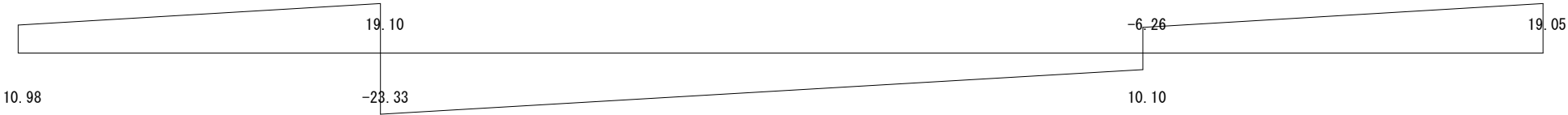
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X5 [ケース 8 : 長期+風圧→]

M図 (kN.m)



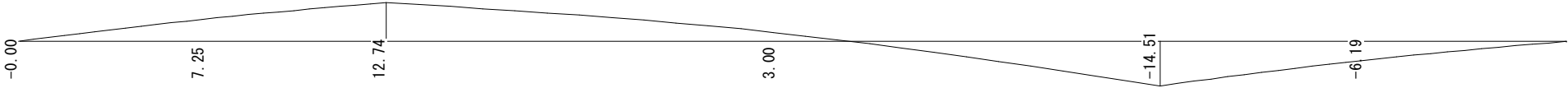
Q図 (kN)



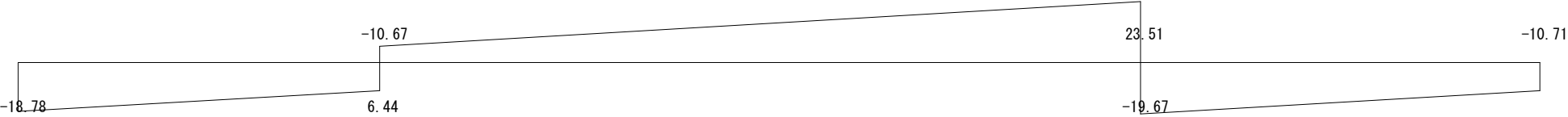
短期荷重時の基礎梁の検討 応力図

X5 [ケース 9 : 長期+風圧←]

M図 (kN.m)



Q図 (kN)



地中梁断面算定凡例

位置 : 階名称／通り名称／左からの番号
l : スパン [m]
l' : 内法スパン [m]
l1 : 左端芯から左フェースまでの距離 [m]
l2 : 左端芯から右フェースまでの距離 [m]

QD : 設計用せん断力式番号
1 QD=M I N (2、3式)
2 QD=Qo+ΣMy／l'
3 QD=QL+α・QK

A : 設計用せん断力算出割増係数 (α)
QA : 許容せん断力式番号
1 QAS=短期許容せん断耐力
2 QSU=終局せん断強度式

B : 壁梁の幅 [cm]
D : 壁梁のせい [cm]
d : 壁梁の有効せい [cm]
j : 曲げ材の応力中心距離 [cm]
ML : 長期部材曲げ応力 [kN・m]
MK : 地震時部材曲げ応力 [kN・m]
MW : 風圧時部材曲げ応力 [kN・m]
SMS : 積雪時部材曲げ応力 [kN・m]
MS : 組み合わせ用短期時部材曲げ応力 [kN・m]
MLg : 接地圧による長期部材曲げ応力 [kN・m]
MKg1 : 接地圧による地震時部材曲げ応力 (左加力時) [kN・m]
MKg2 : 接地圧による地震時部材曲げ応力 (右加力時) [kN・m]
Mp1 : 杭頭モーメント (左加力時) [kN・m]
Mp2 : 杭頭モーメント (右加力時) [kN・m]
MK1 : 地震時部材曲げ応力 (左加力時) [kN・m]
MK2 : 地震時部材曲げ応力 (右加力時) [kN・m]
MS1 : 組み合わせ用短期時部材曲げ応力 (左加力時) [kN・m]
MS2 : 組み合わせ用短期時部材曲げ応力 (右加力時) [kN・m]

n-D-U : 上端主筋 本数ー径 1段目 2段目
n-D-D : 下端主筋 本数ー径 1段目 2段目

MAL-U : 上端長期許容曲げモーメント [kN・m]
MAL-D : 下端長期許容曲げモーメント [kN・m]
MAS-U : 上端短期許容曲げモーメント (左加力時) [kN・m]
MAS-D : 下端短期許容曲げモーメント (右加力時) [kN・m]

MAの後に記号が表示されている場合は曲げ耐力不足を示す
* : 長期
S : 積雪
* : 左加力時短期
\$: 右加力時短期

ML/MAL : 長期曲げ 検定比 *:NG
MS/MAS : 短期曲げ 検定比 *:NG (左加力時) \$:NG (右加力時)
a tn-U : 必要上端主筋鉄筋断面積 [cm2]
a tn-D : 必要下端主筋鉄筋断面積 [cm2]

a tn-U : 必要上端主筋鉄筋断面積 [cm2]
a tn-D : 必要下端主筋鉄筋断面積 [cm2]

QL : 長期部材せん断応力 [kN]
QK : 地震時部材せん断応力 [kN]
QW : 風圧時部材せん断応力 [kN]
SQS : 積雪時部材せん断応力 [kN]
QS : 組み合わせ用短期時部材せん断応力 [kN]
QLg : 接地圧による長期部材せん断応力 [kN]
QKg1 : 接地圧による地震時部材せん断応力 (左加力時) [kN]
QKg2 : 接地圧による地震時部材せん断応力 (右加力時) [kN]
Qp1 : 杭頭せん断応力 (左加力時) [kN]
Qp2 : 杭頭せん断応力 (右加力時) [kN]
QK1 : 地震時部材せん断応力 (左加力時) [kN]
QK2 : 地震時部材せん断応力 (右加力時) [kN]
QS1 : 組み合わせ用短期時部材せん断応力 (左加力時) [kN]
QS2 : 組み合わせ用短期時部材せん断応力 (右加力時) [kN]
SQd1 : 短期設計用せん断応力 (左加力時) [kN]
SQd2 : 短期設計用せん断応力 (右加力時) [kN]

My-U : 上端端部降伏曲げモーメント [kN・m]
My-D : 下端端部降伏曲げモーメント [kN・m]
α L : 長期シアスパン比による割増係数
α S : 短期積雪時シアスパン比による割増係数
α 1 : 地震時シアスパン比による割増係数 (左加力時)
α 2 : 地震時シアスパン比による割増係数 (右加力時)
配筋 本数
D-@ : スターラップ 径ーピッチ [mm]

QAL : 長期許容せん断耐力 [kN]
QAS : 短期積雪時せん断耐力 [kN]
QA1 : 地震時せん断耐力 (左加力時) [kN]
QA2 : 地震時せん断耐力 (右加力時) [kN]
QAの後に * が表示されている場合はせん断耐力不足を示す

QL/QAL : 長期せん断 検定比 *:NG
SQd/QA : 短期せん断 検定比 *:NG (左加力時) \$:NG (右加力時)

Pwn : 必要せん断補強筋比 [%]
φ n-U : 上端必要周長 [cm]
φ n-D : 下端必要周長 [cm]
φ n-D-U : 上端必要周長による必要鉄筋本数
φ n-D-D : 下端必要周長による必要鉄筋本数
l d-U : 上端必要周長による必要定着長さ [cm]
l d-D : 下端必要周長による必要定着長さ [cm]

<No.> : 梁配筋個別でセットした配筋のリスト番号
<NG> : 曲げ (MA)、もしくはせん断耐力 (QA) が満足していない
QA1, QA2がNGの場合、Pwnが出力されます
<*1> : 断面算定 - 周長不足 φ nとldが出力されます
<*2> : PwがPwMax (上限1.2) を越えている、又はPwMin (下限0.2) を下回っている

● 地中梁断面検定

名 称	Y1-1	Y1-2	Y1-3	Y1-4	Y2-1	Y2-2	Y2-3	Y2-4
位 置	1F Y1 通り X1 - X2	1F Y1 通り X2 - X3	1F Y1 通り X3 - X4	1F Y1 通り X4 - X5	1F Y2 通り X1 - X2	1F Y2 通り X2 - X3	1F Y2 通り X3 - X4	1F Y2 通り X4 - X5
L L'	3.640 2.640	4.550 2.640	3.640 1.730	0.910 0.000	3.640 3.505	4.550 3.460	3.640 3.460	0.910 0.775
B D d j	18.0 80.0 71.6 62.7	18.0 80.0 71.6 62.7	18.0 80.0 71.6 62.7	18.0 80.0 71.6 62.7	18.0 80.0 71.6 62.7	18.0 80.0 71.6 62.7	18.0 80.0 71.6 62.7	18.0 80.0 71.6 62.7
ML MS1 MS2 n-D U n-D D MAL U D MAS1 U D MAS2 U D ML/MAL MS/MAS	16.79 30.17 22.40 2-D19 , 2-D19 2-D19 , 2-D19 154.63 0.00 248.13 0.00 248.13 0.00 0.11 0.12	23.23 -62.14 -47.14 2-D19 , 2-D19 2-D19 , 2-D19 154.63 0.00 0.00 248.13 0.00 248.13 0.15 0.25	8.43 -36.39 -36.25 2-D19 , 2-D19 2-D19 , 2-D19 154.63 0.00 0.00 248.13 0.00 248.13 0.05 0.15	0.00 -19.53 -22.18 2-D19 , 2-D19 2-D19 , 2-D19 154.63 0.00 0.00 248.13 0.00 248.13 0.00 0.09	17.13 -17.31 -17.31 2-D19 , 2-D19 2-D19 , 2-D19 154.63 0.00 0.00 248.13 0.00 248.13 0.11 0.07	28.31 17.31 17.31 2-D19 , 2-D19 2-D19 , 2-D19 154.63 0.00 248.13 0.00 248.13 0.00 0.18 0.07	16.89 -15.83 -15.83 2-D19 , 2-D19 2-D19 , 2-D19 154.63 0.00 0.00 248.13 0.00 248.13 0.11 0.06	2.27 2.54 2.54 2-D19 , 2-D19 2-D19 , 2-D19 154.63 0.00 248.13 0.00 248.13 0.00 0.01 0.01
QL QS1 QS2 α L α 1 α 2 配 筋 D-@ Pw QAL QAS1 QAS2 QL/QAL QS/QAS	25.44 52.83 37.89 2.000 2.000 2.000 single D13-@150 0.00470 78.94 281.79 281.79 0.32 0.19	35.19 118.36 120.17 2.000 2.000 2.000 single D13-@150 0.00470 78.94 281.79 281.79 0.45 0.43	19.49 117.50 84.74 2.000 2.000 2.000 single D13-@150 0.00470 78.94 281.79 281.79 0.25 0.42	0.00 36.57 40.93 2.000 2.000 2.000 single D13-@150 0.00470 78.94 281.79 281.79 0.00 0.15	19.55 20.80 20.80 1.799 1.850 1.850 single D13-@150 0.00470 78.94 264.07 264.07 0.25 0.08	32.73 28.81 28.81 1.812 2.000 2.000 single D13-@150 0.00470 78.94 281.79 281.79 0.41 0.10	19.52 28.81 28.81 1.812 2.000 2.000 single D13-@150 0.00470 78.94 281.79 281.79 0.25 0.10	11.70 15.65 15.65 2.000 2.000 2.000 single D13-@150 0.00470 78.94 281.79 281.79 0.15 0.06

● 地中梁断面検定

名 称	Y4-1			Y4-2			Y4-3			X1-1			X1-2			X2-1			X2-2			X6-1		
位 置	1F X1	Y3 - X2	通り	1F X2	Y3 - X3	通り	1F X3	Y3 - X4	通り	1F Y1	X1 - Y2	通り	1F Y2	X1 - Y3	通り	1F Y1	X2 - Y2	通り	1F Y2	X2 - Y3	通り	1F Y1	X3 - Y2	通り
L L'	3.640			4.550			3.640			3.640			1.820			3.640			1.820			3.640		
	1.730			3.460			1.640			1.640			0.000			3.640			0.865			3.640		
B D d j	18.0			18.0			18.0			18.0			18.0			18.0			18.0			18.0		
	80.0			80.0			80.0			80.0			80.0			80.0			80.0			80.0		
	71.6			71.6			71.6			71.6			71.6			71.6			71.6			71.6		
	62.7			62.7			62.7			62.7			62.7			62.7			62.7			62.7		
ML	5.88			50.85			7.08			6.73			0.00			35.41			1.86			25.59		
MS1 MS2	-24.59	-29.89		36.44	35.29		-35.73	26.06		-12.55	16.22		9.53	6.43		-21.79	19.22		25.55	-55.44		-14.31	16.31	
n-D U	2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19	
n-D D	2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19		2-D19	2-D19	
MAL U D	154.63	0.00		154.63	0.00		154.63	0.00		154.63	0.00		154.63	0.00		154.63	0.00		154.63	0.00		154.63	0.00	
MAS1 U D	0.00	248.13		248.13	0.00		0.00	248.13		0.00	248.13		248.13	0.00		0.00	248.13		248.13	0.00		0.00	248.13	
MAS2 U D	0.00	248.13		248.13	0.00		248.13	0.00		248.13	0.00		248.13	0.00		248.13	0.00		0.00	248.13		248.13	0.00	
ML/MAL	0.04			0.33			0.05			0.04			0.00			0.23			0.01			0.17		
MS/MAS	0.12			0.15			0.14			0.07			0.04			0.09			0.22			0.07		
QL	13.59			58.79			17.27			16.42			0.00			38.91			8.59			28.12		
QS1 QS2	37.35	66.95		88.41	117.09		85.87	43.61		44.91	61.10		26.54	31.10		27.46	28.66		102.83	125.14		17.87	20.44	
α L	2.000			1.812			2.000			2.000			2.000			1.761			2.000			1.761		
α 1 α 2	2.000	2.000		2.000	2.000		2.000	2.000		2.000	2.000		2.000	2.000		1.897	2.000		2.000	2.000		1.888	1.892	
配 筋 D-@	single D13-@150			single D13-@150			single D13-@150			single D13-@150			single D13-@150			single D13-@150			single D13-@150			single D13-@150		
Pw	0.00470			0.00470			0.00470			0.00470			0.00470			0.00470			0.00470			0.00470		
QAL	78.94			78.94			78.94			78.94			78.94			78.94			78.94			78.94		
QAS1 QAS2	281.79	281.79		281.79	281.79		281.79	281.79		281.79	281.79		281.79	281.79		269.63	281.79		281.79	281.79		268.55	268.96	
QL/QAL	0.17			0.74			0.22			0.21			0.00			0.49			0.11			0.36		
QS/QAS	0.24			0.42			0.30			0.22			0.11			0.10			0.44			0.08		

● 地中梁断面検定

名 称	X6-2			X7-1			X7-2			X8-1		
位 置	1F	X3	通り	1F	X4	通り	1F	X4	通り	1F	X5	通り
L	Y2	- Y3		Y1	- Y2		Y2	- Y3		Y1	- Y2	
L'	1. 820			3. 640			1. 820			3. 640		
	0. 865			3. 640			0. 865			1. 730		
B	18. 0			18. 0			18. 0			18. 0		
D	80. 0			80. 0			80. 0			80. 0		
d	71. 6			71. 6			71. 6			71. 6		
j	62. 7			62. 7			62. 7			62. 7		
ML	3. 10			16. 91			2. 44			4. 98		
MS1 MS2	16. 87	-64. 12		-17. 97	12. 14		35. 27	-45. 73		13. 92	-14. 51	
n-D U	2-D19 ,	2-D19		2-D19 ,	2-D19		2-D19 ,	2-D19		2-D19 ,	2-D19	
n-D D	2-D19 ,	2-D19		2-D19 ,	2-D19		2-D19 ,	2-D19		2-D19 ,	2-D19	
MAL U D	154. 63	0. 00		154. 63	0. 00		154. 63	0. 00		154. 63	0. 00	
MAS1 U D	248. 13	0. 00		0. 00	248. 13		248. 13	0. 00		248. 13	0. 00	
MAS2 U D	0. 00	248. 13		248. 13	0. 00		0. 00	248. 13		0. 00	248. 13	
ML/MAL	0. 02			0. 11			0. 02			0. 03		
MS/MAS	0. 26			0. 07			0. 18			0. 06		
QL	14. 34			18. 58			11. 30			11. 51		
QS1 QS2	83. 45	131. 05		16. 61	17. 36		95. 94	109. 87		42. 69	42. 62	
α L	2. 000			1. 761			2. 000			2. 000		
α 1 α 2	2. 000	2. 000		1. 593	2. 000		2. 000	2. 000		2. 000	2. 000	
配 筋	single			single			single			single		
D-@	D13-@150			D13-@150			D13-@150			D13-@150		
Pw	0. 00470			0. 00470			0. 00470			0. 00470		
QAL	78. 94			78. 94			78. 94			78. 94		
QAS1 QAS2	281. 79	281. 79		233. 56	281. 79		281. 79	281. 79		281. 79	281. 79	
QL/QAL	0. 18			0. 24			0. 14			0. 15		
QS/QAS	0. 47			0. 07			0. 39			0. 15		

● 10-(4) アンカーボルト コーン状破壊による短期許容耐力及び定着部の短期支圧耐力の算定

ア ン カ ー ボ ル ト						梁幅 B (mm)	埋込長 l (mm)	設計 基準強度 Fc (N/mm2)	支圧面積 A0 (mm2)	支圧強度 fn (mm2)	短期許容 支圧耐力 Pa1 (kN)	水平投影 面積 Ac (mm2)	コーン状破壊による 短期許容耐力 Pa2 (kN)	検定比
位置	径 (mm)	材種	軸断面積 (mm2)	F (N/mm2)	引張力T (kN)									
一般部						180	400	21	2299	126	193. 1	142738	135. 2	0. 55
梁端部から 225mm	16	SNR490B	166	325	73. 9	180	400	21	2299	126	193. 1	111869	105. 9	0. 70

**** 目 次 ****

1. 建築物の構造設計概要

(1) 建築概要	P. 1
(2) 設計方針	P. 2
(3) 使用材料の強度	P. 4
(4) 壁略伏図	P. 6
(5) 荷重壁・壁梁軸図	P. 40
(6) 荷重表	P. 64

2. 荷重・外力計算

(1) 壁軸力表	P. 75
(2) 壁軸力伏図	P. 81
(3) 地震力荷重 - 通り別	P. 88
(4) 地震層せん断力	P. 89
(5) 風圧力	P. 90
(6) 層せん断力グラフ	P. 92

3. 壁耐力、必要壁量の検討

(1) 壁長伏図	P. 93
(2) 許容せん断耐力	P. 99
(3) 壁量の検討 (2 × 4)	P. 101
(4) 偏心率の検討	P. 104
(5) 層間変形角および剛性率の検討	P. 104

4. 部材の検討

(1) モーメント図	P. 106
(2) 壁パネルの検討	P. 130
(3) たて枠の検討 (2 × 4)	P. 134
(4) 床パネルの検討	P. 140
(5) 垂れ壁・梁の検討	P. 162
(6) まぐさ・梁の検討 (2 × 4)	P. 174
(7) 柱の検討	P. 246
(8) 頭つなぎ検討 (2 × 4)	P. 247
(9) 床下張りの検討 (2 × 4)	
(10) 耐力壁端部引張力の算定	P. 209
(11) 金物軸図	P. 248
(12) CLT使用量	P. 255

5. 保有水平耐力の検討

(1) 保有水平耐力判定表	P. 258
(3) 保有耐力時の耐力壁端部引張力算定	P. 267

6. データエコー

データエコー	P. 290
--------	--------

7. 終了メッセージ

(1) データチェック	P. 319
(2) ワーニングメッセージ	P. 320
(3) 計算終了メッセージ	P. 321

8. プログラムの運用状況 (手書きを原則とする)

- (1) プログラム運用のためにモデル化した箇所とその説明
- (2) エラーメッセージ及びワーニング一覧とその処置

9. 総合所見 (手書きを原則とする)

- (1) 計算結果に対する所見
- (2) 総合所見

10. 基礎・地盤・基礎スラブ・地中梁

- (1) 基礎の設計方針
- (2) 地盤調査結果の概要
- (3) 直接基礎の検討 P. 322
- (4) 基礎スラブの検討、地中梁、アンカーボルトの検討 P. 326