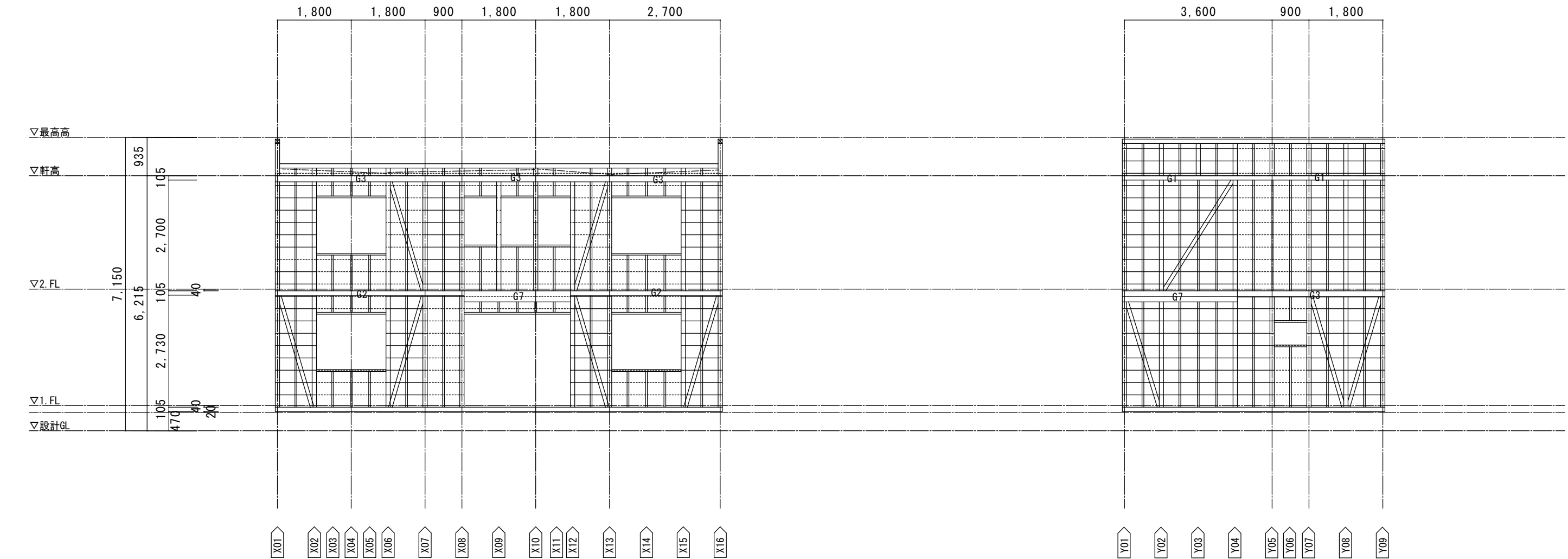




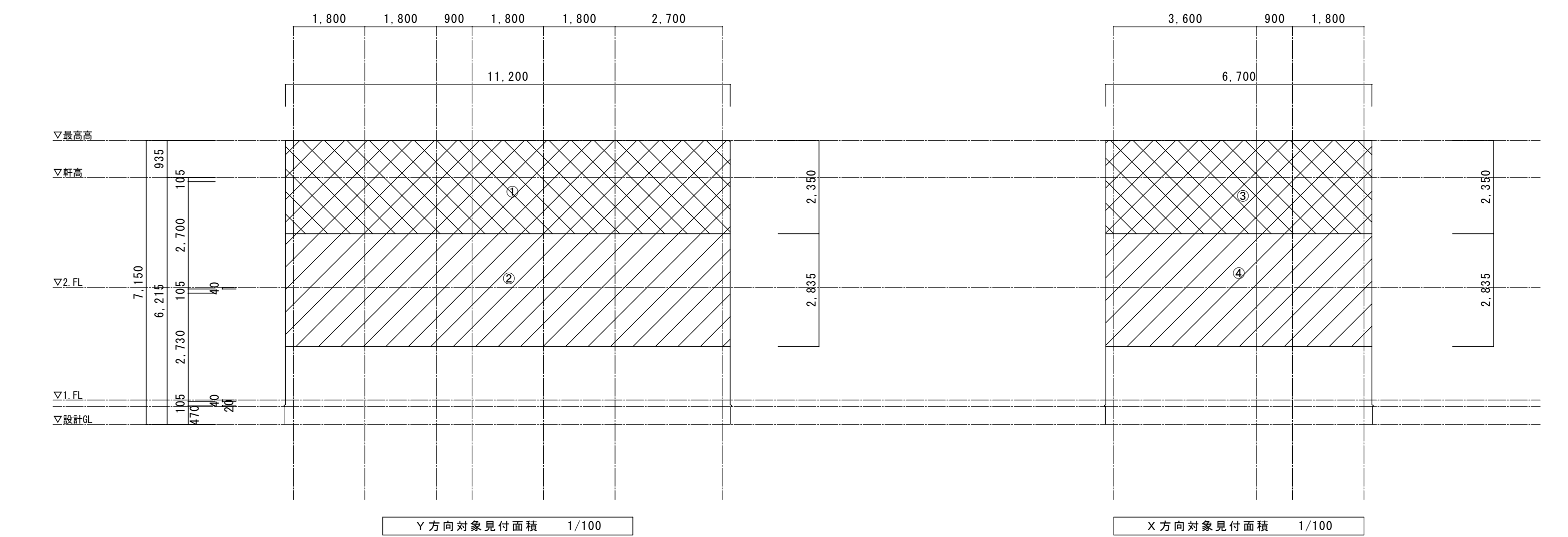
Y O 1 通り軸組図 1/100

X O 1 通り軸組図 1/100

凡例			
G	梁を示す。断面、材質は右表参照 特記なき梁・胴差・桁はG1とする		片筋違45x90を示す
C	柱を示す。断面、材質は右表参照 特記なき柱はC1とする		ｽｽ掛け筋違45x90を示す
D	小屋筋かい18x105を示す		構造用合板t=9を示す (耐力壁) 壁倍率2.5
			構造用合板t=9を示す (耐力壁) 壁倍率3.7
			構造用合板t=9を示す (非耐力壁部)
【木柱の有効細長比】 使 用 柱 寸 法 105x105 断面二次半径 i=h/√12 → 105/3.464 = 30.31 柱 の 高 さ H=2,730 λ = H / i = 2730/30.31=91 < 150 ∴OK			

記号	材質	断面サイズ (mm)
C1	E85F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 105
G1	E95F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 105
G2	E95F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 120
G3	E95F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 150
G4	E95F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 180
G5	E95F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 210
G6	E95F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 240
G7	E95F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 270
G8	E95F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 300
G9	E95F270ﾄﾞﾏﾂ	105 × 330
D	E105F345ﾊﾞｲﾁﾊﾞ	105 × 105

DESCRIPTION	株式会社 設計事務所 一級建築士 大臣登録〇〇〇〇号 〇 〇 〇 〇 一級建築士事務所 北海道知事登録〇〇〇〇号	DATA	DIRECT	CHECK	DRAFUT	TITLE	SCALE	KIND	NO
		2020-				北方太郎 様邸新築工事 軸組図	1/100	構 造	S / 09



Y 方向対象見付面積 1/100

X 方向対象見付面積 1/100

① 11.20 × 2.350 = 26.320㎡ 2 階 : 26.320㎡
② 11.20 × 2.835 = 31.752㎡ 1 階 : 26.320 + 31.752 = 58.072㎡

③ 6.70 × 2.350 = 15.745㎡ 2 階 : 15.745㎡
④ 6.70 × 2.835 = 18.9945㎡ 1 階 : 15.745 + 18.9945 = 34.740㎡

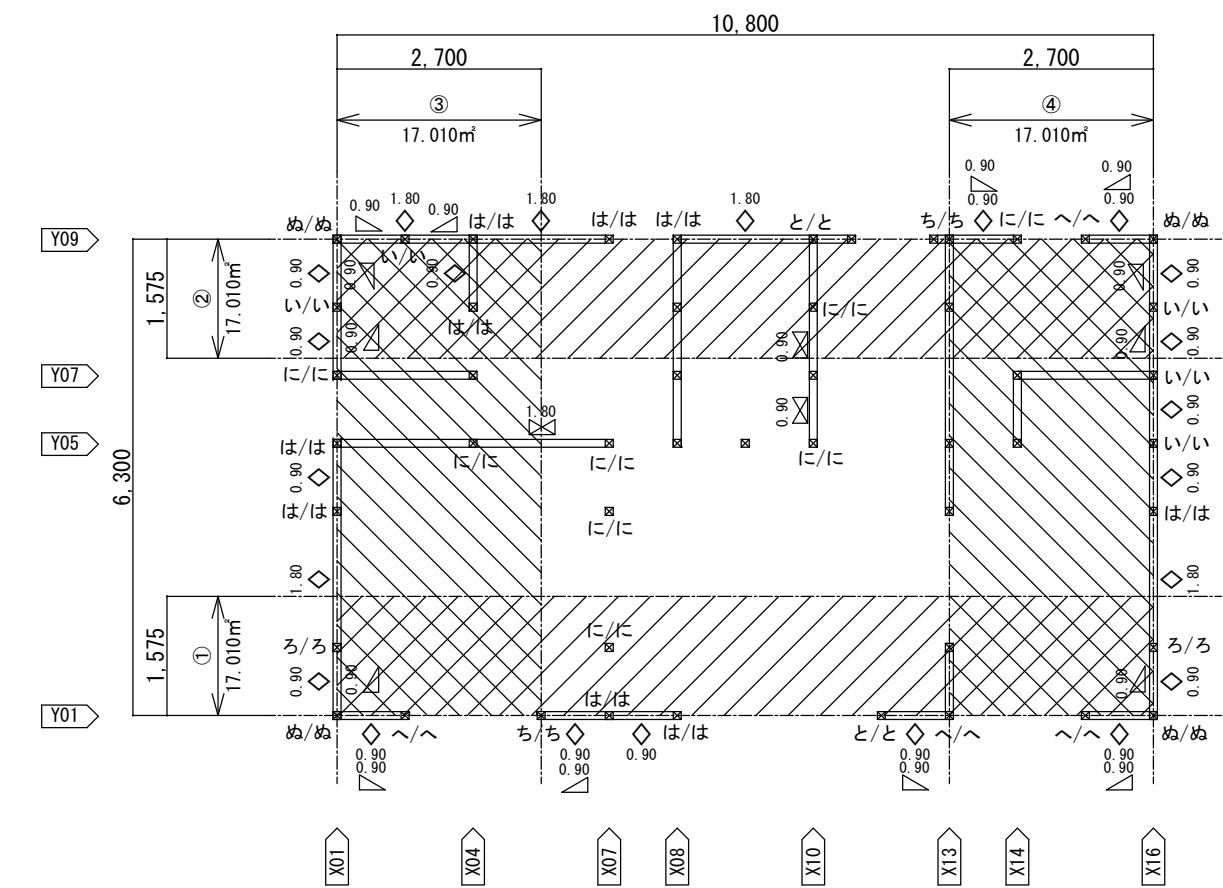
2 階必要壁量の計算 [面積 (㎡), 壁長・壁量 (m)]

必要壁量 (地震力)			必要壁量 (風圧力 : X 方向)			必要壁量 (風圧力 : Y 方向)		
床面積	係数	必要壁量	見付面積	係数	必要壁量	見付面積	係数	必要壁量
68.04	0.21	14.289	15.745	0.50	7.873	26.320	0.50	13.160
			合計		7.873	合計		13.160
			判定値		14.289	判定値		14.289

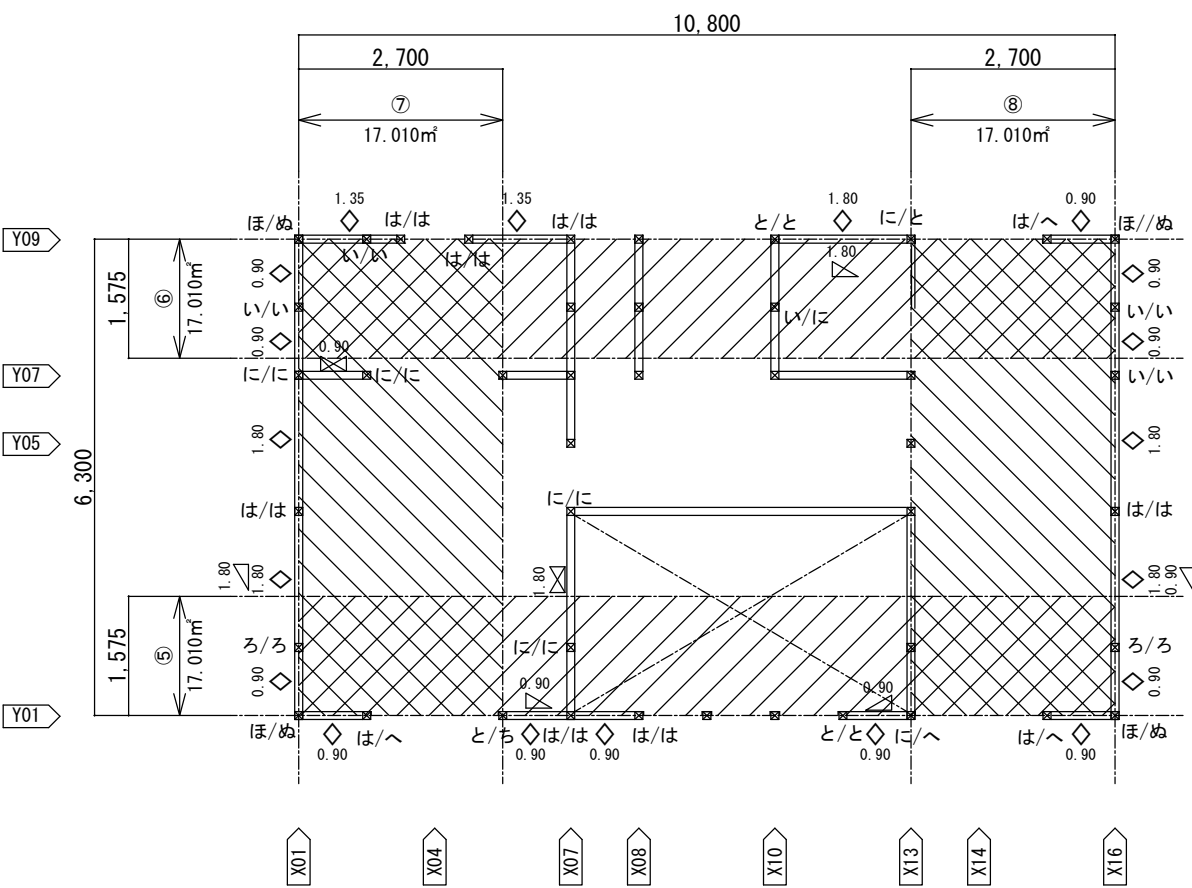
1 階必要壁量の計算 [面積 (㎡), 壁長・壁量 (m)]

必要壁量 (地震力)			必要壁量 (風圧力 : X 方向)			必要壁量 (風圧力 : Y 方向)		
床面積	係数	必要壁量	見付面積	係数	必要壁量	見付面積	係数	必要壁量
68.04	0.33	22.454	34.740	0.50	17.370	58.072	0.50	29.036
			合計		17.370	合計		29.036
			判定値		22.454	判定値		29.036

DESCRIPTION	株式会社 ○○○○ 設計事務所 一級建築士 大臣登録○○○○号 ○○○○ 一級建築士事務所 北海道知事登録○○○○号	DATA	DIRECT	CHECK	DRAFUT	TITLE	SCALE	KIND	NO
		2020-				北方太郎 様邸新築工事			
						見付面積算定 必要軸組量算定	1/100	構 造	S / 10



1 階耐力壁配置図 1/100



2 階耐力壁配置図 1/100

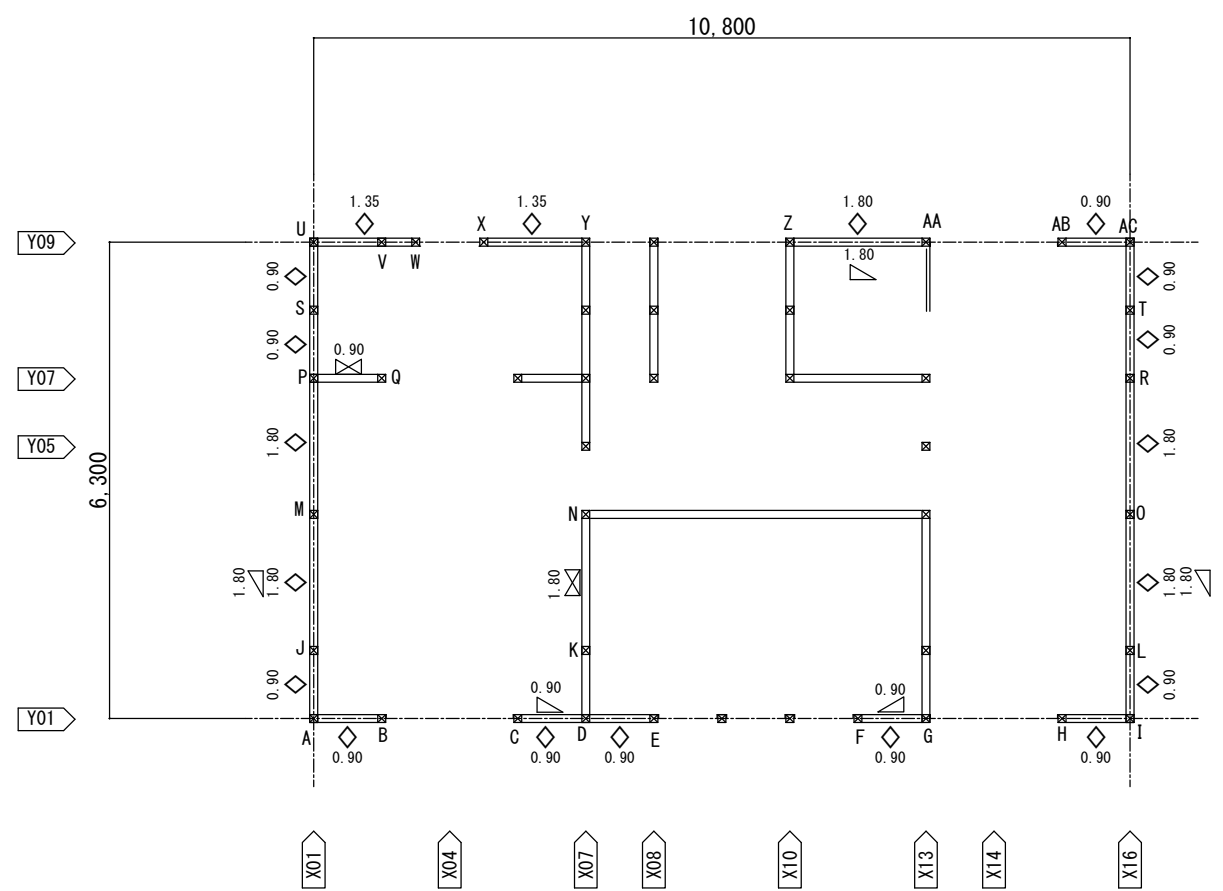
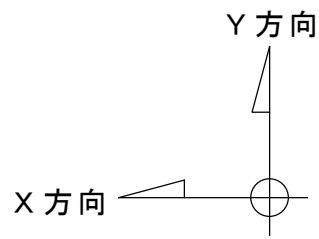
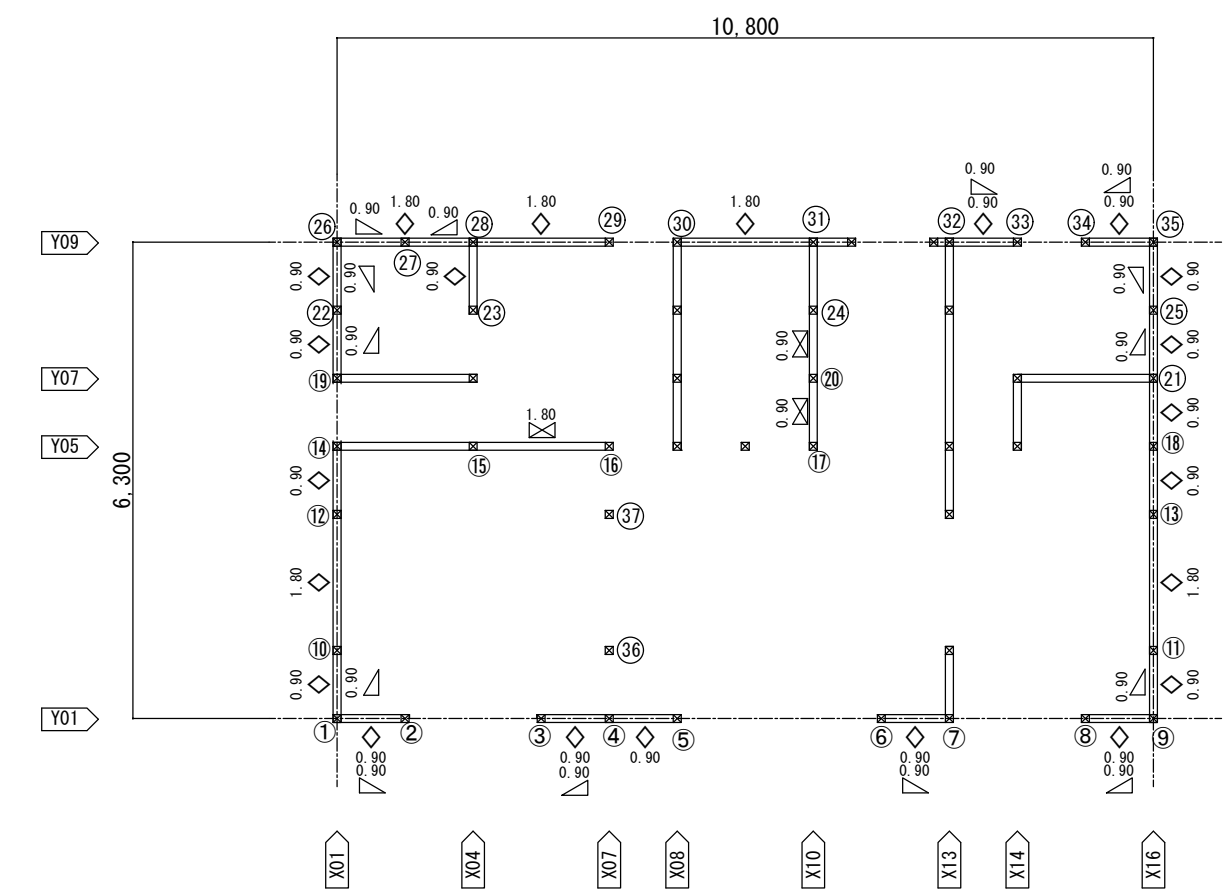
特記事項

- 柱
- 壁長
- ： t=9 構造用合板 (倍率2.5) 山型釘打ち (N50@150)
- ※ 上図に記載なき部分 (非耐力壁) の釘ピッチは上記の 2 倍 (@300) 程度とする。
- 壁長
- ： 45×90 すじかい (シングル) (倍率2.0)
- 壁長
- ： 45×90 すじかい (タスキ) (倍率4.0)

軸組の種類		軸組の長さ (m)	(イ) 倍 率	(ロ) 当該軸組長さ (m)				(ハ) =(イ) × (ロ) 軸組長さ (m)			
				1 階		2 階		1 階		2 階	
				X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向
(1)	木づりを柱及び間柱の片面に打ちつけたもの		0.5								
(2)	木づりを柱及び間柱の両面に打ちつけたもの		1.0								
(3)	1.5cm × 9.0cm の木材		1.0								
(4)	1.5cm × 9.0cm の木材タスキ		2.0								
(5)	9mm の鉄筋		1.0								
(6)	9mm の鉄筋のタスキ		2.0								
(7)	3.0cm × 9.0cm の木材		1.5								
(8)	3.0cm × 9.0cm の木材タスキ		3.0								
(9)	4.5cm × 9.0cm の木材		2.0	7.200	5.400	3.600	3.600	14.400	10.800	7.200	7.200
(10)	4.5cm × 9.0cm の木材タスキ		4.0	1.800	1.800	0.900	1.800	7.200	7.200	3.600	7.200
(11)	9.0cm × 9.0cm の木材		3.0								
(12)	9.0cm × 9.0cm の木材タスキ		5.0								
(13)	建設大臣が認めたもの (構造用パネル 9mm) () () ()	0.5～5.0 (2.5) () ()		11.700	11.700	9.900	12.600	29.250	29.250	24.750	31.500
(14)	(1)(2)又は(13)の壁と(3)～(11)の筋かいとの併用 (昭和56告示1100)	おのおのの和 5.0									
合 計								x1 50.850	y1 47.250	x2 35.550	y2 45.900

有効軸組長さの算出									
階	方 向	位 置	種別耐力壁量 m			計 m	存在壁量 m	合 計 m	
			45×90シングル	t9構造用合板	45×90タキ				
2 階	X 方向	⑥	1.80×2.0	5.40×2.5	0.00×4.0	17.100	17.100	(E)	
		他	0.00×2.0	0.00×2.5	0.90×4.0	3.600	3.600		
		⑤	1.80×2.0	4.50×2.5	0.00×4.0	14.850	14.850	35.550 ≥ 14.289	
	Y 方向	⑧	1.80×2.0	6.30×2.5	0.00×4.0	19.350	19.350	(F)	
		他	0.00×2.0	0.00×2.5	1.80×4.0	7.200	7.200		
1 階	X 方向	⑦	1.80×2.0	6.30×2.5	0.00×4.0	19.350	19.350	45.900 ≥ 14.289	
		②	3.60×2.0	7.20×2.5	0.00×4.0	25.200	25.200	(C)	
		他	0.00×2.0	0.00×2.5	1.80×4.0	7.200	7.200		
	Y 方向	①	3.60×2.0	4.50×2.5	0.00×4.0	18.450	18.450	50.850 ≥ 22.454	
		④	2.70×2.0	6.30×2.5	0.00×4.0	21.150	21.150	(D)	
		他	0.00×2.0	0.00×2.5	1.80×4.0	7.200	7.200		
		③	2.70×2.0	5.40×2.5	0.00×4.0	18.900	18.900	47.250 ≥ 29.036	

側端部分の軸組の検討																
階	方 向	位置	必 要 壁 量				壁量充足率の検討				壁率比の検討			偏心率の確認		
			計 算 式	床 面 積 m^2	係 数 m/m^2	軸組長さ m	存在壁量÷軸組長さ	結 果	判 定	充足率値 (小)÷(大)	結 果	判 定	結 果	判 定		
2 階	X 方向	⑤	1.575 × 10.800	17.010	0.21	3.572	14.850 ÷ 3.572	4.15	> 1.00	○ K	÷	≧ 0.50		≦ 0.30		
		⑥	1.575 × 10.800	17.010	0.21	3.572	17.100 ÷ 3.572	4.78	> 1.00							
	Y 方向	⑦	6.300 × 2.700	17.010	0.21	3.572	25.200 ÷ 3.572	7.05	> 1.00	○ K	÷	≧ 0.50		≦ 0.30		
		⑧	6.300 × 2.700	17.010	0.21	3.572	19.350 ÷ 3.572	5.41	> 1.00							
1 階	X 方向	①	1.575 × 10.800	17.010	0.33	5.613	18.450 ÷ 5.613	3.28	> 1.00	○ K	÷	≧ 0.50		≦ 0.30		
		②	1.575 × 10.800	17.010	0.33	5.613	25.200 ÷ 5.613	4.48	> 1.00							
	Y 方向	③	6.300 × 2.700	17.010	0.33	5.613	18.900 ÷ 5.613	3.36	> 1.00	○ K	÷	≧ 0.50		≦ 0.30		
		④	6.300 × 2.700	17.010	0.33	5.613	21.150 ÷ 5.613	3.76	> 1.00							



- ① $(4.5+0.5) \times 0.8+2.5 \times 0.8-1.0=5.00$

② $(4.5-0.5) \times 0.5+2.5 \times 0.5-1.6=1.65$

③ $(4.5-0.5) \times 0.5+(4.5+0.5) \times 0.5-1.6=2.90$

④ $(4.5-2.5+0.5) \times 0.5+(4.5-2.5-0.5) \times 0.5-1.6=0.40$

⑤ $2.5 \times 0.5+2.5 \times 0.5-1.6=0.90$

⑥ $(4.5+0.5) \times 0.5+2.5 \times 0.5-1.6=2.15$

⑦ $(4.5-0.5) \times 0.5+2.5 \times 0.5-1.6=1.65$

⑧ $(4.5-0.5) \times 0.5+2.5 \times 0.5-1.6=1.65$

⑨ $(4.5+0.5) \times 0.8+2.5 \times 0.8-1.0=5.00$

⑩ $(4.5-2.5-0.5) \times 0.5+(4.5-2.5-0.5) \times 0.5-1.6=0.00$

⑪ $(4.5-2.5-0.5) \times 0.5+(4.5-2.5-0.5) \times 0.5-1.6=0.00$

⑫ $(2.5-2.5) \times 0.5+(4.5-2.5+0.5) \times 0.5-1.6=0.00$

⑬ $(2.5-2.5) \times 0.5+(4.5-2.5+0.5) \times 0.5-1.6=0.00$

⑭ $2.5 \times 0.5-0.6=0.65$

⑮ $4.0 \times 0.5-0.6=1.40$

⑯ $4.0 \times 0.5-0.6=1.40$

⑰ $4.0 \times 0.5-0.6=1.40$

⑱ $(2.5-2.5) \times 0.5-0.6=0.00$
- ⑲ $(4.5+0.5) \times 0.5+(2.5-2.5) \times 0.5-1.6=0.90$

⑳ $(4.0-4.0) \times 0.5-1.6=0.00$

㉑ $(4.5-2.5+0.5) \times 0.5+(2.5-2.5) \times 0.5-1.6=0.00$

㉒ $(4.5-4.5+0.5-0.5) \times 0.5+(2.5-2.5) \times 0.5-1.6=0.00$

㉓ $2.5 \times 0.5-0.6=0.65$

㉔ $4.0 \times 0.5-0.6=1.40$

㉕ $(4.5-4.5+0.5-0.5) \times 0.5+(2.5-2.5) \times 0.5-1.6=0.00$

㉖ $(4.5+0.5) \times 0.8+2.5 \times 0.8-1.0=5.00$

㉗ $(4.5-4.5+0.5-0.5) \times 0.5+(2.5-2.5) \times 0.5-1.6=0.00$

㉘ $(4.5-2.5+0.5) \times 0.5-0.6=0.65$

㉙ $2.5 \times 0.5+2.5 \times 0.5-1.6=0.90$

㉚ $2.5 \times 0.5-0.6=0.90$

㉛ $2.5 \times 0.5+(4.5-0.5) \times 0.5-1.6=2.15$

㉜ $(4.5+0.5) \times 0.5+(4.5-0.5) \times 0.5-1.6=2.90$

㉝ $(4.5-0.5) \times 0.5-0.6=1.40$

㉞ $(4.5-0.5) \times 0.5+2.5 \times 0.5-1.6=1.65$

㉟ $(4.5+0.5) \times 0.8+2.5 \times 0.8-1.0=5.00$

㊱ $4.0 \times 0.5-1.6=0.40$

㊲ $4.0 \times 0.5-1.6=0.40$

- A $2.5 \times 0.8-0.4=1.60$

B $2.5 \times 0.5-0.6=0.65$

C $(4.5-0.5) \times 0.5-0.6=1.90$

D $(4.5-2.5+0.5) \times 0.5-0.6=0.65$

E $2.5 \times 0.5-0.6=0.65$

F $(4.5+0.5) \times 0.5-0.6=1.90$

G $(4.5-0.5) \times 0.5-0.6=1.40$

H $2.5 \times 0.5-0.6=0.65$

I $2.5 \times 0.8-0.4=1.60$

J $(4.5-2.5-0.5) \times 0.5-0.6=0.15$

K $4.0 \times 0.5-0.6=1.40$

L $(4.5-2.5-0.5) \times 0.5-0.6=0.15$
- M $(4.5-2.5+0.5) \times 0.5-0.6=0.65$

N $4.0 \times 0.5-0.6=1.40$

O $(4.5-2.5+0.5) \times 0.5-0.6=0.65$

P $4.0 \times 0.5-0.6=1.40$

Q $4.0 \times 0.5-0.6=1.40$

R $(2.5-2.5) \times 0.5-0.6=0.00$

S $(2.5-2.5) \times 0.5-0.6=0.00$

T $(2.5-2.5) \times 0.5-0.6=0.00$

U $2.5 \times 0.8-0.4=1.60$

V $(2.5-2.5) \times 0.5-0.6=0.00$

W $2.5 \times 0.5-0.6=0.65$

X $2.5 \times 0.5-0.6=0.65$
- Y $2.5 \times 0.5-0.6=0.65$

Z $(4.5+0.5) \times 0.5-0.6=1.90$

AA $(4.5-0.5) \times 0.5-0.6=1.40$

AB $2.5 \times 0.5-0.6=0.65$

AC $2.5 \times 0.8-0.4=1.60$

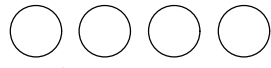
DESCRIPTION	株式会社  設計事務所 一級建築士 大臣登録〇〇〇〇号 〇 〇 〇 〇 一級建築士事務所 北海道知事登録〇〇〇〇号	DATA	DIRECT	CHECK	DRAFUT	TITLE	SCALE	KIND	NO
		2020-				北方太郎 様邸新築工事 柱頭柱脚金物算定 (N値計算)			

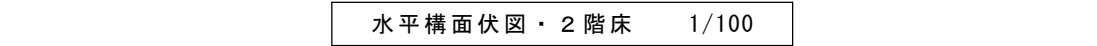
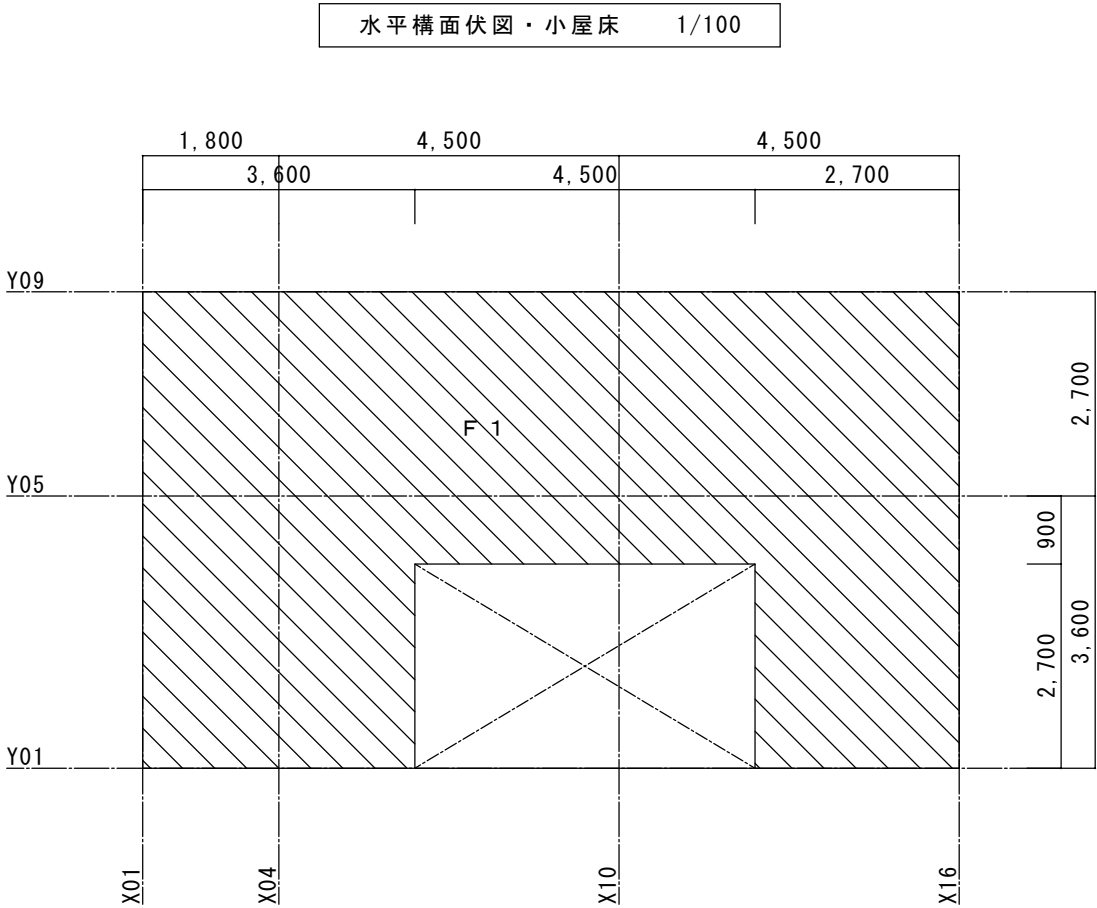
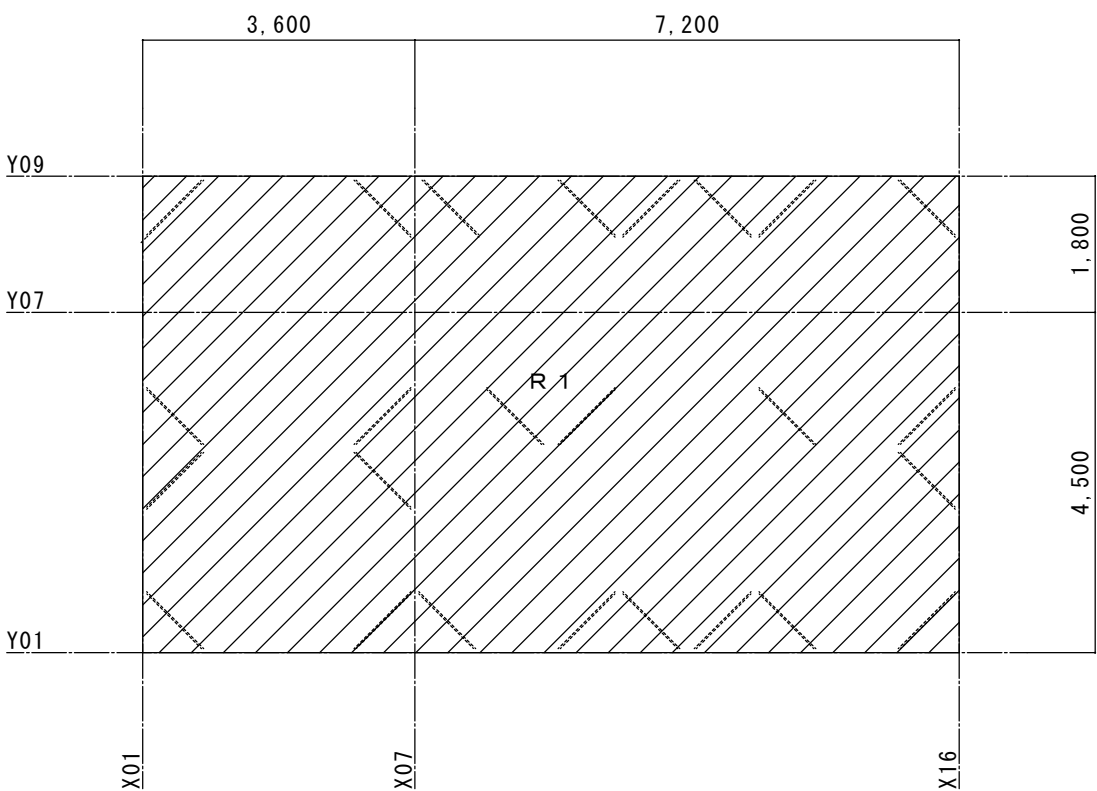
表 3 耐力壁線のチェック

		(3) 各通りの耐力壁および準耐力壁の存在量(壁倍率×モジュール) 1P=1.00																計	各通りの 存在壁量 (3.0の計× 1.00)	各通りの 実行の 長さ (cm)	(5)×0.6	耐力壁線の 判定・1 (4)≥(6)かつ (4)≥400cm なら耐力壁 (◎、○、 ×)	耐力壁線の 判定・2 (合算に よる 補正值)	(7)及び(8) による 判定結果 (8)≥400cm なら耐力壁	耐力壁線間 の長さl(m) および1.2m のチェック								
		構造用合板				石膏ボード(片面)				構造用合板(片面)																							
		W1 (片)	W2 (両)	W3 (片)	P1a (戸)	P1b (大)	P1c (中)	P1d (小)	P1e (全)	P2a (戸)	P2e (全)	P3a (戸)	P3b (大)	P3c (中)	P3d (小)	P3e (全)																	
		壁倍率 との積	壁倍率 との積	壁倍率 との積	1F: 0.07 2F: 0.08	1F: 0.19 2F: 0.20	1F: 0.27 2F: 0.28	1F: 0.35 2F: 0.36	1F: 0.47 2F: 0.48	1F: 0.14 2F: 0.16	1F: 0.40 2F: 0.38	1F: 0.73 2F: 0.72	1F: 0.85 2F: 0.84	1F: 1.17 2F: 1.16	1F: 1.50 2F: 1.50																		
(1)	(2)																																
1階	X軸方向																																
		Y9	◎	2.0	4.00	4.0	16.00											14.00	2,520	1,080	648	◎				◎							
		Y8	×																	1,080	648	×				×							
		Y7	×																	1,080	648	×				×							3.6m
		Y6	×																	1,080	648	×				×							
		Y5	◎		1.0	4.00													4.00	720	1,080	648	◎			◎							
		Y4	×																	1,080	648	×				×							
		Y3	×																	1,080	648	×				×							
		Y2	×																	1,080	648	×				×							
Y1	◎	2.0	4.00	2.5	6.25												10.25	1,845	1,080	648	◎			◎									
計	◎	4.0	1.0	6.5													28.25	5885.0															
1階	Y軸方向																																
		X16	◎	1.5	3.00	3.5	8.75											11.75	2,115	630	378	◎			◎								4.5m
		X14	×																	630	378	×				×							
		X13	◎		1.0	4.00													4.00	720	1,080	648	◎			◎							
		X10	×																	630	378	×				×							
		X8	×																	630	378	×				×							6.3m
		X7	×																	630	378	×				×							
		X4	×																	630	378	×				×							
		X1	◎	1.5	3.00	3.0	7.50												10.50	1,890	630	378	◎			◎							
計	◎	3.0	1.0	6.5													26.25	4725.0															
2階	X軸方向																																
		Y9	◎	1.0	2.00	###	7.805												8.51	1,710	1,080	648	◎			◎							1.8m
		Y8	×																	1,080	648	×				×							
		Y7	◎		0.5	2.00													2.00	360	1,080	648	◎			◎							
		Y6	×																	1,080	648	×				×							
		Y5	×																	1,080	648	×				×							
		Y4	×																	1,080	648	×				×							4.5m
		Y3	×																	1,080	648	×				×							
		Y2	×																	1,080	648	×				×							
Y1	◎	1.0	2.00	2.5	6.25												8.25	1,485	1,080	648	◎			◎									
計	◎	2.0	0.5	5.5													19.76	3555.0															
2階	Y軸方向																																
		X16	◎	0.5	1.00	3.5	8.75												8.75	1,785	630	378	◎			◎							
		X14	×																	630	378	×				×							
		X13	×																	630	378	×				×							
		X10	×																	630	378	×				×							
		X8	×																	630	378	×				×							
		X7	◎		1.0	4.00													4.00	720	630	378	◎			◎							
		X4	×																	630	378	×				×							
		X1	◎	0.5	1.00	3.5	8.75												8.75	1,755	630	378	◎			◎							3.6m
計	◎	1.0	1.0	7.0													23.50	4230.0															

※ (7)耐力壁線の判定・1→(単独による)耐力壁線は「◎」、耐力壁線でない最外周は「○」、それ以外は「×」。

表 4 火打構面のチェック

階・方向	耐力壁の存在する通り	床区画の面積㎡	火打本数	火打1本の負担面積㎡	火打材取付横架材最小の寸法	水平構面の仕様 (評価基準1-1(3)ホ③表の仕様番号)		床倍率
1階 X方向	Y09	10.80×2.70=29.16	—	—	—	7	構造用合板24mm以上、根太なし直貼り4周釘打ち、N75@150以下	3.0
	Y05	3.60×3.60+4.50×0.90+2.70×3.60=26.37	—	—	—			
	Y01							
1階 Y方向	X16	1.80×3.60+2.70×6.30=23.49	—	—	—	7		3.0
	X10	1.80×6.30+2.70×3.60=21.06	—	—	—			
	X04	1.80×6.30=11.34	—	—	—			
	X01							
2階 X方向	Y09	1.80×10.80=19.44	8	2.43	105	23	火打金物、平均負担面積2.5㎡以下、梁せい105以上	0.5
	Y07	4.50×10.80=48.60	15	3.24	105	26	火打金物、平均負担面積3.3㎡以下、梁せい105以上	0.3
	Y01							
2階 Y方向	X16	7.20×6.30=45.36	16	2.84	105	26	火打金物、平均負担面積3.3㎡以下、梁せい105以上	0.3
	X07	3.60×6.30=22.68	7	3.24	105			
	X01							



DESCRIPTION	株式会社 ○○○○ 設計事務所 一級建築士 大臣登録○○○○号 ○○○○ 一級建築士事務所 北海道知事登録○○○○号	DATA	DIRECT	CHECK	DRAFUT	TITLE	北方太郎 様邸新築工事	SCALE	KIND	NO
		2020-				DRAWING NAME		NOSCALE	構造	S / 13
							床倍率計算①			

表6 床倍率および床梁・小屋梁の接合部のチェック

[illegible]

※ (5)「 α 」= (3)に接する壁線が「○」であれば「2.0」、1階において当該床面等の中間に2階の耐力壁がなければ「0.5」、その他は、「1.0」。
(12) 風圧係数は、平屋建の場合「0.94」、2階建ての1階は、「1.88」、2階建ての2階は、「0.95」。

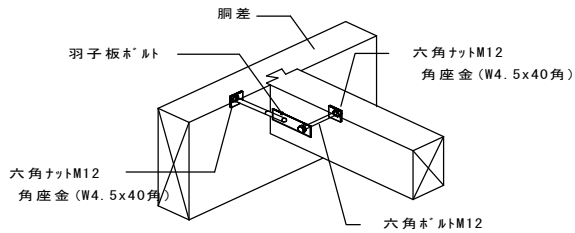
リスト 2 水平構面の仕様と床倍率

構面 (1)	記号 (2)	番号	水平構面の仕様 (3) 仕様	床倍率 (4)
2階床構面	F1	7	構造用合板24mm以上、根太なし直張り4周釘打ち、N75@150以下	3
	F2			
	F3			
	F4			
小屋床構面 (下屋含む)	M1			
	M2			
	M3			
	M4			
屋根構面 (下屋含む)	R1	15	3寸勾配以下、構造用合板9mm以上又は構造用パネル1・2・3級、垂木@500以下転ばし、N50@150以下	0.7
	R2			
	R3			
	R4			
火打構面	H1	23	火打金物、平均負担面積2.5㎡以下、梁背105以上	0.5
	H2	26	火打金物、平均負担面積3.3㎡以下、梁背105以上	0.3
	H3			
	H4			

構造耐力上主要な部分である継手又は仕口（１）

U 1 : 大入れあり掛け+羽子板本'ルト× 1

U 2 : 大入れあり掛け+羽子板木'ル× 2



リスト3 接合部の仕様と接合部倍率

部位 (1)	記号 (2)	仕様 (3)	接合部倍率 (4)
筋交	S1	イ 鉄筋φ9、CN90×8	
	S2	ロ 筋交:15×90、N65×5 平打ち	
	S3	ハ 筋交:30×90、筋交プレート(BP)等	
	S4	ニ 筋交:45×90、筋交プレート(BP-2)等	
	S5	ホ 筋交:90×90、ボルトφ12	
柱頭・柱脚 および 床・屋根の接合部	□	い 短ぼぞ差し	
	□	い かすがい	0.0
	N	ろ 長ぼぞ差し込み栓打ち	
	L	ろ L字型金物	0.7
	V	は V字型金物	
	T	は T字型金物	1.0
	P	に 羽子板ボルト	
	I	に 短冊金物	1.4
	P _s	ほ 羽子板ボルト+スクリュー釘50	
	I _s	ほ 短冊金物+スクリュー釘50	1.6
	2	へ 10kN引き寄せ金物	1.8
	3	と 15kN引き寄せ金物	2.8
	4	ち 20kN引き寄せ金物	3.7
	5	り 25kN引き寄せ金物	4.7
	32	ぬ 15kN引き寄せ金物×2	5.6
胴差と通し柱	J1	る (腰掛け蟻又は大入れ蟻掛け) +(羽子板ボルト又は短冊金物)	1.9
	J2	を (腰掛け蟻又は大入れ蟻掛け) +(羽子板ボルト×2又は短冊金物×2)	3.0
	T1	(i) かたぎ大入れ短ぼぞ差し +(羽子板ボルト又はかね折り金物)	
	T2	(ii) かたぎ大入れ短ぼぞ差し +(羽子板ボルト又は短冊金物)	
	T3	(iii) かたぎ大入れ短ぼぞ差し +15kN用引き寄せ金物	

DESCRIPTION	株式会社 設計事務所 一級建築士 大臣登録〇〇〇〇号 〇 〇 〇 〇 一級建築士事務所 北海道知事登録〇〇〇〇号	DATA	DIRECT	CHECK	DRAFT	TITLE	北方太郎 様邸新築工事	SCALE	KIND	NO
		2020-				DRAWING NAME	床倍率計算②	NOSCALE	構造	S / 15

● 筋違いの種類、仕口に応じた緊結方法一覧表 （平成12年度国土交通省告示1460号による）

柱の接合補強								
使用する壁、筋かいの種類	柱の位置 壁、筋かいの種類	壁倍率	筋違いの端部	平屋または最上階		その他の部分（2階建ての1階部分）		
				出隅の柱	その他の軸端部の柱	上階が仕隅の柱 当該階が仕隅の柱	上階が仕隅の柱 当該階が仕隅でない柱	上階が仕隅でない柱 当該階が仕隅でない柱
	木ずりその他これに類するものを柱及び間柱の片面または両面に打ち付けた壁	0.5	—	短ほぞ差し い	短ほぞ差し い	短ほぞ差し い	短ほぞ差し い	短ほぞ差し い
	厚さ1.5cm以上×幅9cm以上の木材、または径9mm以上の鉄筋の筋かい	1.0	①	長ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し い	長ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し い	短ほぞ差し い
	厚さ3cm以上×幅9cm以上の木材の筋かい	1.5	②	筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合	筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合	筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合	筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合	筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 左以外の柱の場合
	厚さ1.5cm以上×幅9cm以上の木材の筋かいをたすき掛または径9mm以上の鉄筋の筋かいをたすき掛け	2.0	①	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ
	厚さ4.5cm以上の幅9cm以上の木材の筋かい	2.0	③	筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合	筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合	筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合	筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合	筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合 筋かい下部が取り付く柱の場合
	構造用合板を打ち付けた壁	2.5	—	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ
	厚さ3cm以上×幅9cm以上の木材の筋かいをたすき掛	3.0	②	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ
	厚さ4.5cm以上の幅9cm以上の木材の筋かいをたすき掛	4.0	③	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ	短ほぞ差し L字金物 ろ

※ ●の壁、筋違いを適用し、筋違いの端部は筋違い端部詳細図を、柱・横架材の仕口は柱・横架材仕口詳細図を参照する。
特記： 使用金物類は、日本住宅・木材技術センターのZ表示金物相当品とする事。
マーク品の他品質試験報告書、性能試験成績証明書付きの物とすること。
特記なき継手・仕口の構造方法は、（財）住宅金融普及協会発行の木造住宅工事仕様書（最新版）による。

● 面材軸組詳細図

大壁（山型釘打ち）	床勝ち仕様大壁（山型釘打ち）												
	床受材: 30×45を床下地材がある場合はその上から土台・横架材にN75@300以下で釘打ち	● 共通仕様 <table><tr><th>面材の種類と厚さ</th><th>釘の種類とピッチ</th></tr><tr><td>構造用合板</td><td rowspan="4">N50 @150以下</td></tr><tr><td>外面：特種 7.5mm以上</td></tr><tr><td>内面：5mm以上</td></tr><tr><td>構造用ベニヤ(CS) 9mm以上</td></tr><tr><td>構造用石膏ボードA種 12mm以上※</td><td rowspan="3">GNF 40 @150以下</td></tr><tr><td>構造用石膏ボードB種 12mm以上※</td></tr><tr><td>石膏ボード 12mm以上※</td></tr></table> ※ 屋外に面する壁又は常時湿潤状態となるおそれのある壁（屋外壁等）以外に用いる場合に限る	面材の種類と厚さ	釘の種類とピッチ	構造用合板	N50 @150以下	外面：特種 7.5mm以上	内面：5mm以上	構造用ベニヤ(CS) 9mm以上	構造用石膏ボードA種 12mm以上※	GNF 40 @150以下	構造用石膏ボードB種 12mm以上※	石膏ボード 12mm以上※
面材の種類と厚さ	釘の種類とピッチ												
構造用合板	N50 @150以下												
外面：特種 7.5mm以上													
内面：5mm以上													
構造用ベニヤ(CS) 9mm以上													
構造用石膏ボードA種 12mm以上※	GNF 40 @150以下												
構造用石膏ボードB種 12mm以上※													
石膏ボード 12mm以上※													

● 筋違い端部詳細図

①	②	③

● 柱・横架材仕口詳細図

い N値 0.0以下		ろ N値 0.6以下	は N値 1.0以下	
		L字型鋼板 (CP-L) 厚2.3mm 柱及び横架材に太め鉄丸釘65×5本	※上記のV金物に替えて、スリムプレート (CP-T相当) 使用も可	
に N値 1.4以下		ほ N値 1.6以下		へ N値 1.8以下
		※上記のV金物に替えて、スリムプレート (CP-T相当) 使用も可		
と N値 2.8以下		ち N値 3.7以下	り N値 4.7以下	ぬ N値 5.6以下
		※接合方法は(と)に準ずる	※接合方法は(と)に準ずる	(と)を2個 使ったもの

● むり込み防止座金詳細図

P W 1 2