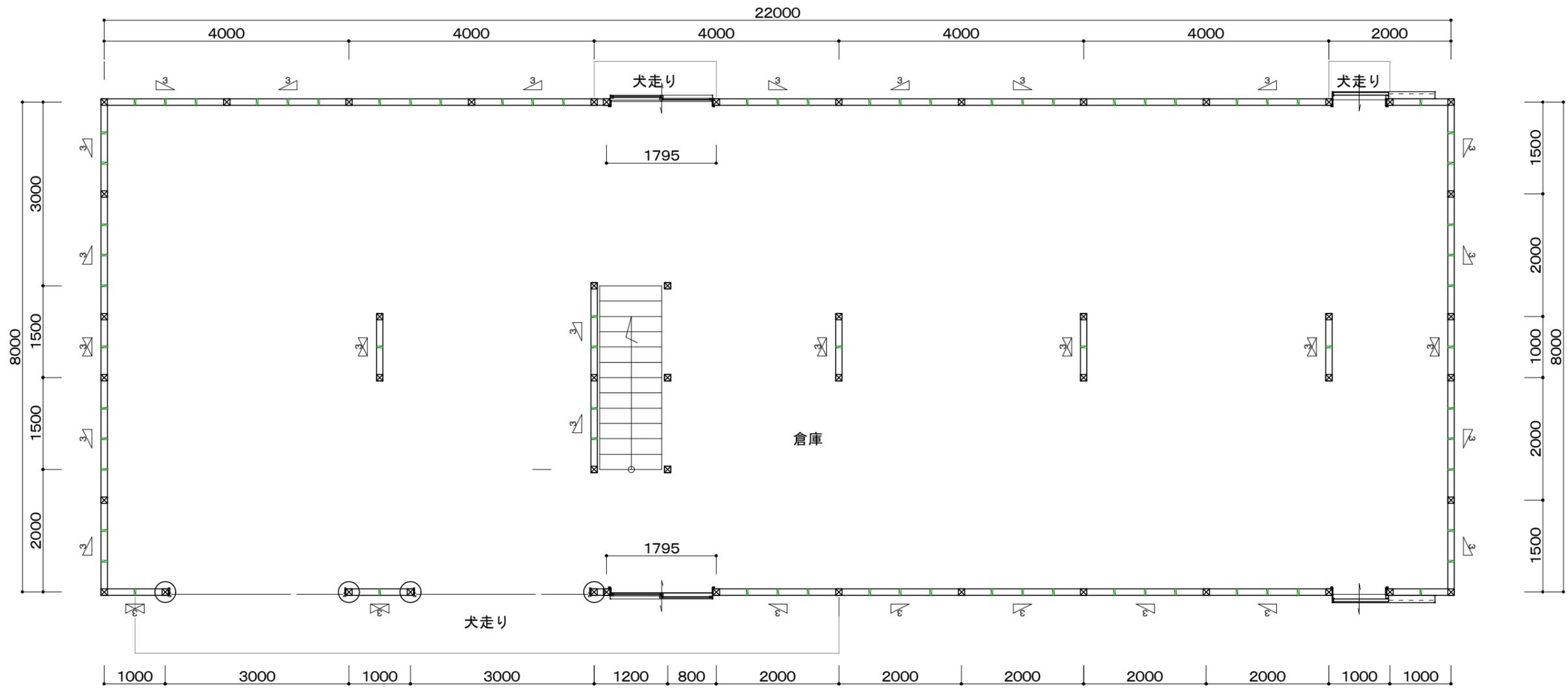
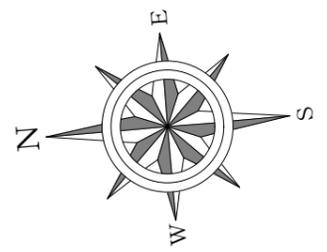


敷地求積表							
所在地							
地番							
地目 宅地							
NO	座標		$X_n - X_{n-1}$ (X')	X'_{n+1} $-X'_{n-1}$	$Y_n - Y_{n-1}$ (Y')	面積	
	X_n	Y_n				+	-
1	-62484.8490	59063.7890	0.0000	24.1110	0.0000		0.00000000
2	-62485.7370	59031.4940	-0.8880	-2.3970	-32.2950	77.41111500	
3	-62487.2460	59030.1630	-2.3970	-24.4570	-33.6260	822.39108200	
4	-62510.1940	59032.7020	-25.3450	-22.6020	-31.0870	702.62837400	
5	-62509.8480	59064.5640	-24.9990	25.3450	0.7750	19.64237500	
倍面積						1622.07294600	
合計面積						811.036473000	
地積						811.03m	



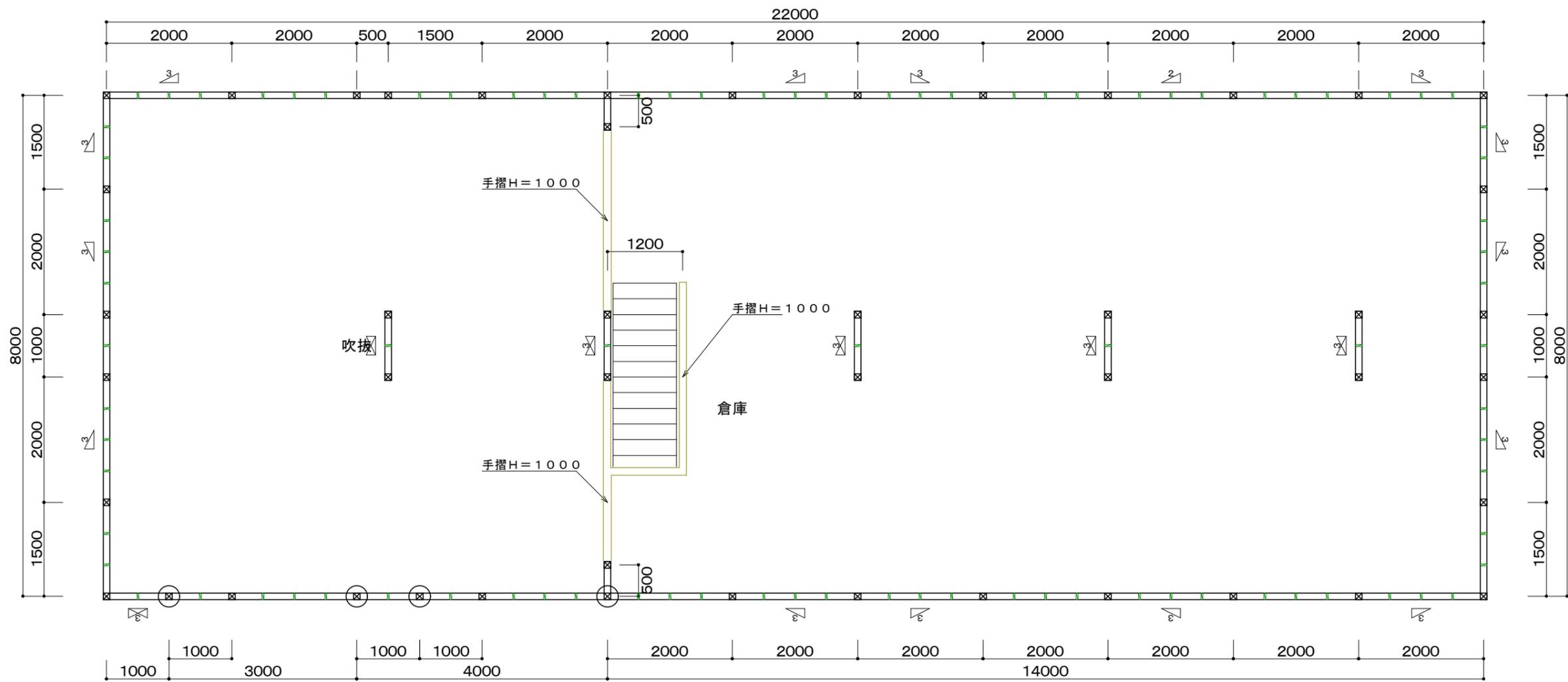
平面詳細図 1階

面積表		
1階床面積	176.00m ²	53.24坪
2階床面積	112.00m ²	33.88坪
延べ面積	288.00m ²	87.12坪

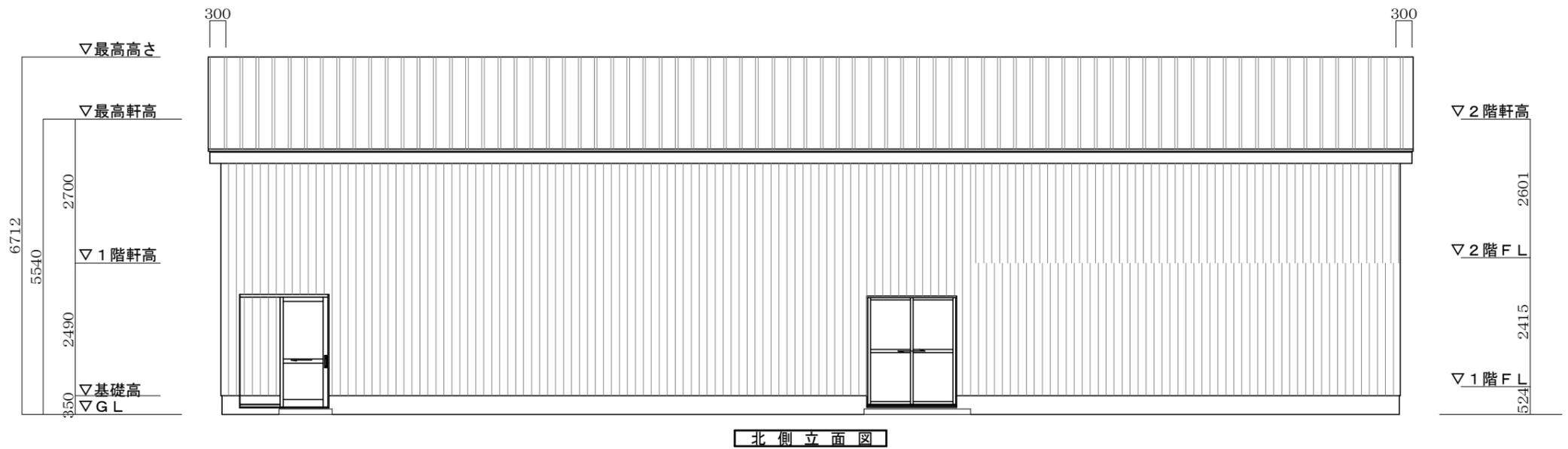


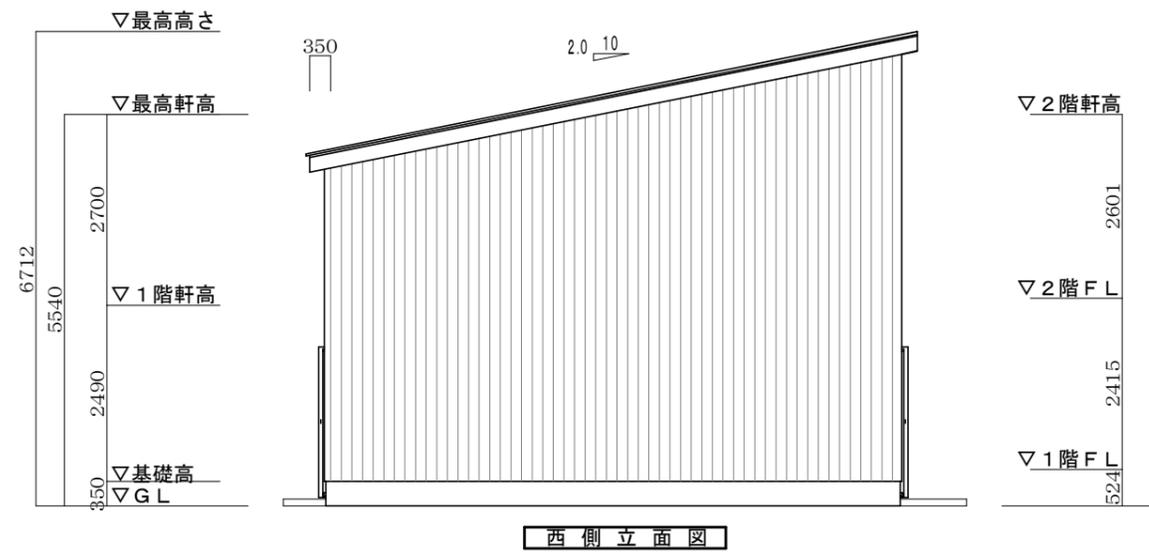
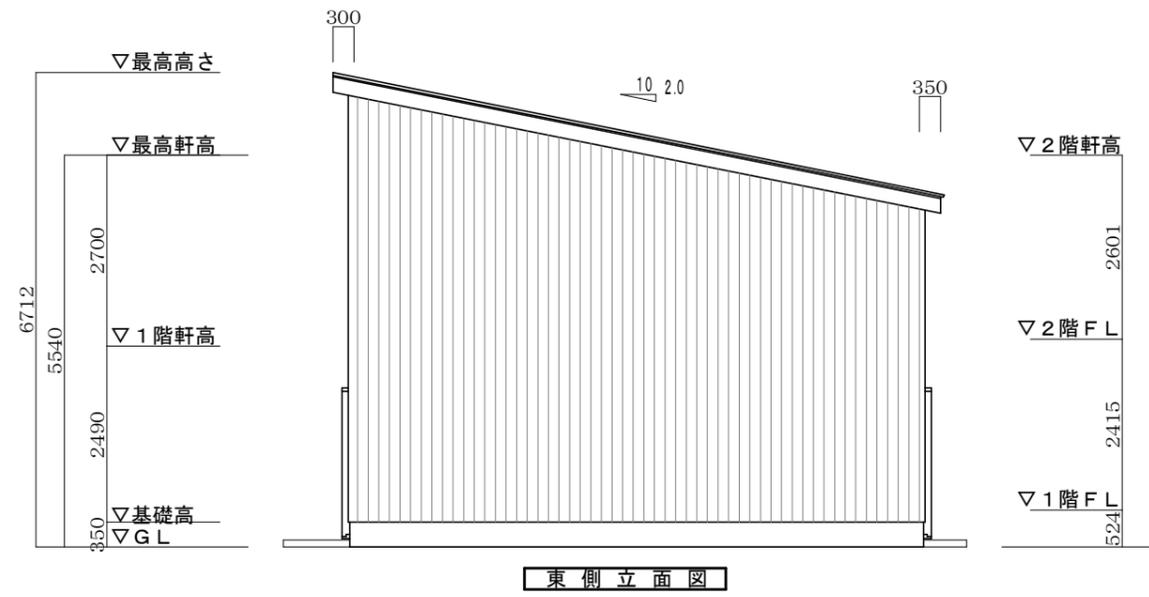
筋かいに関する凡例 (木材)	
	:木材 15×90
	:木材 30×90
	:木材 45×90
	:木材 90×90
	:木材 15×90 たすき掛
	:木材 30×90 たすき掛
	:木材 45×90 たすき掛
	:木材 90×90 たすき掛

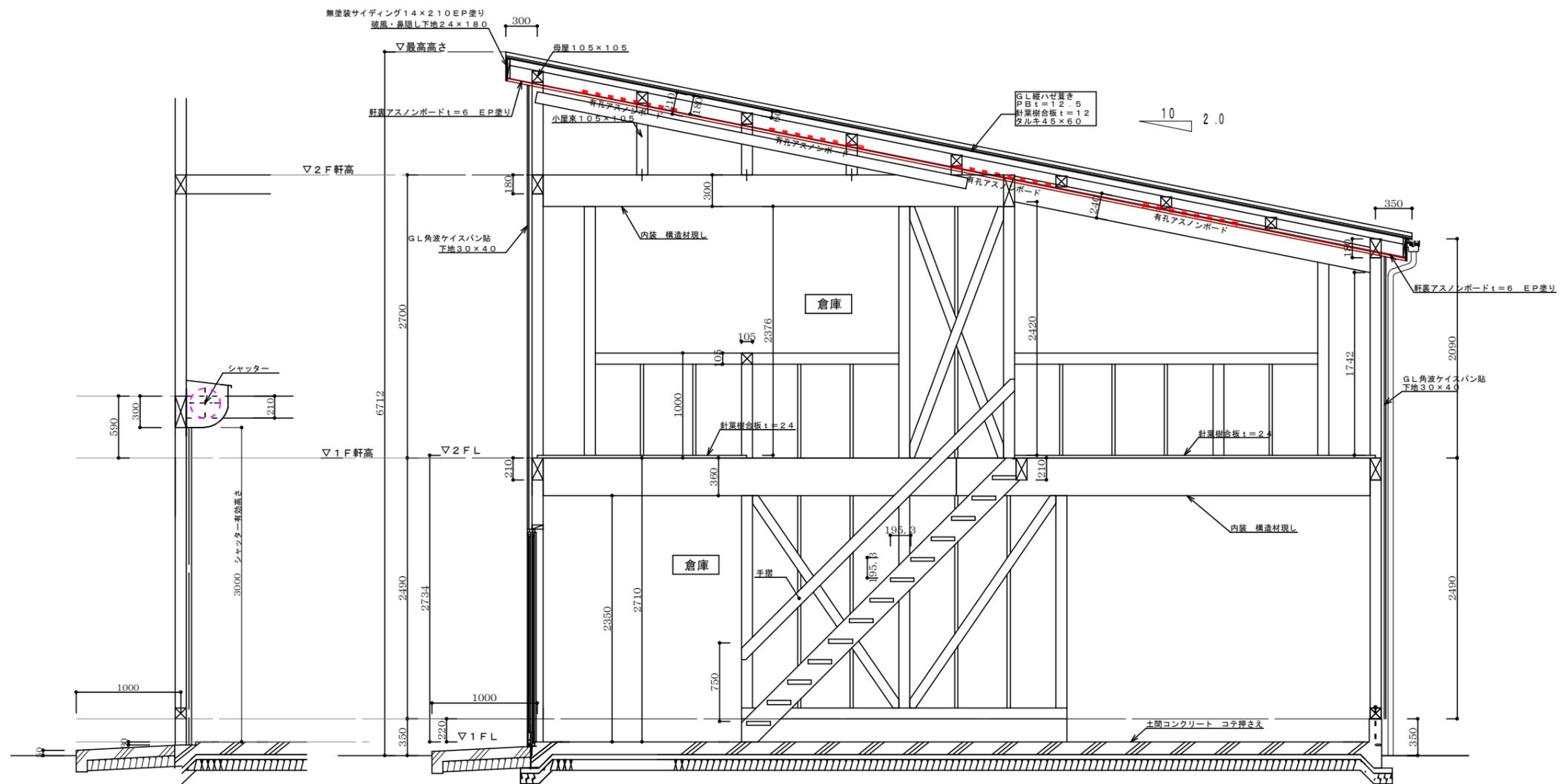
柱に関する凡例	
	:柱 105×105
	:通し柱 105×105

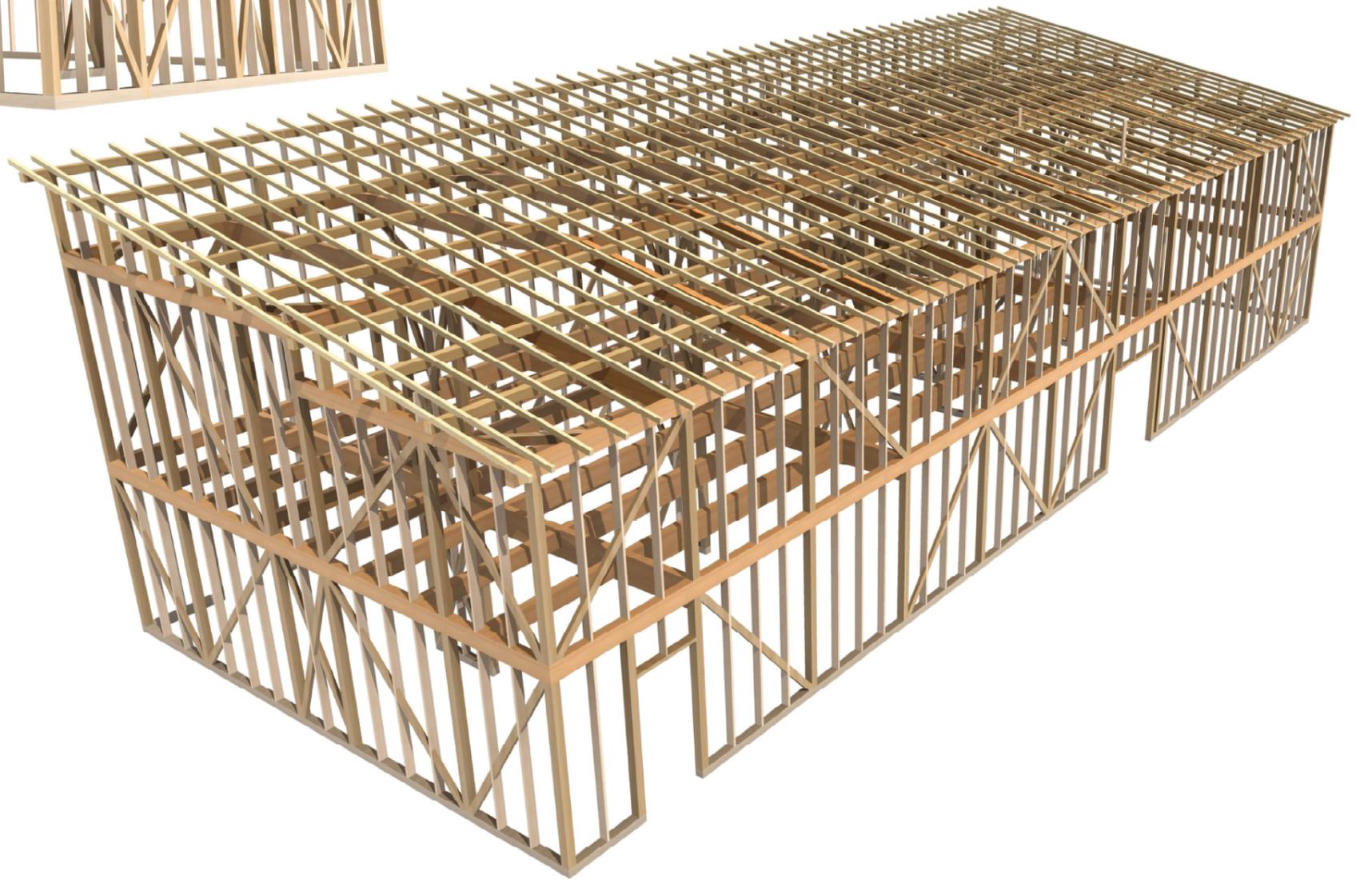


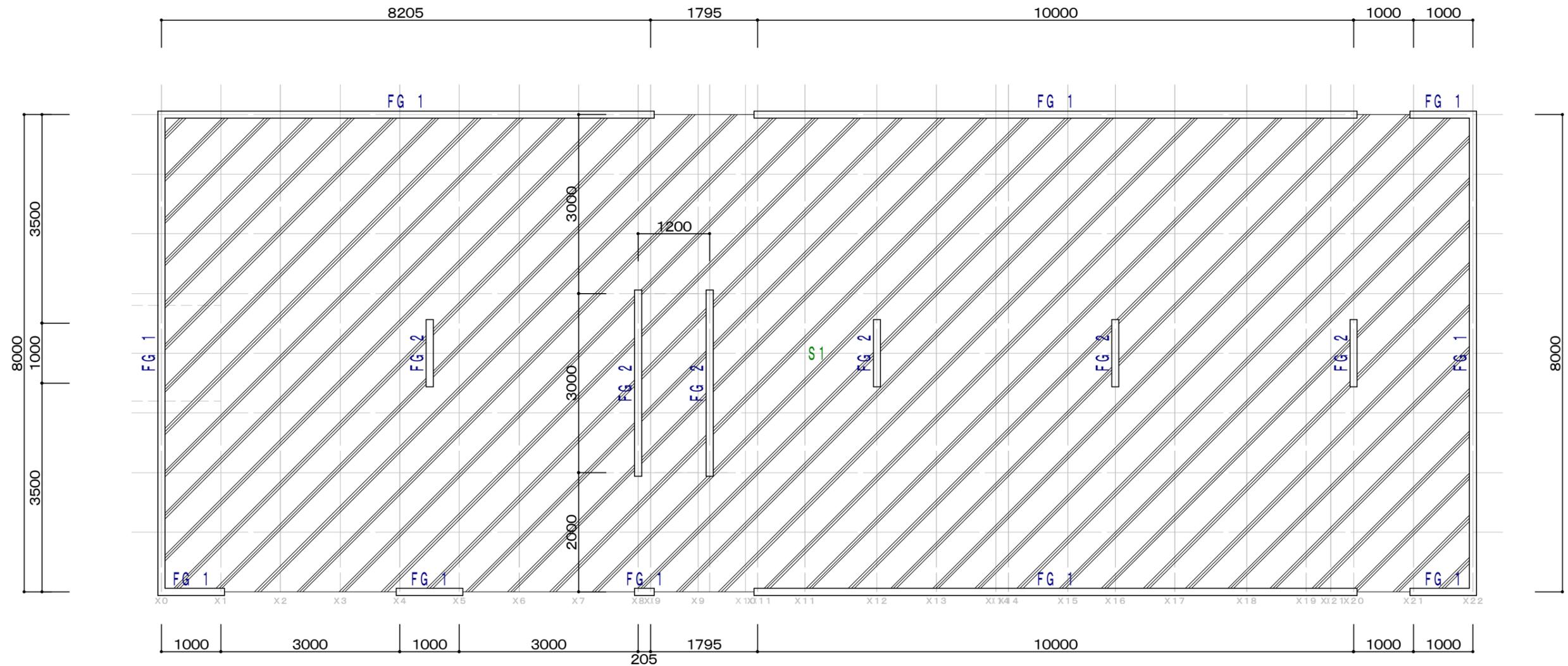
平面詳細図 2階



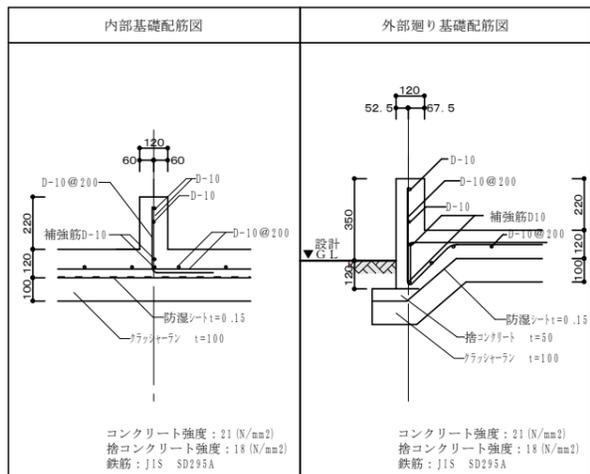


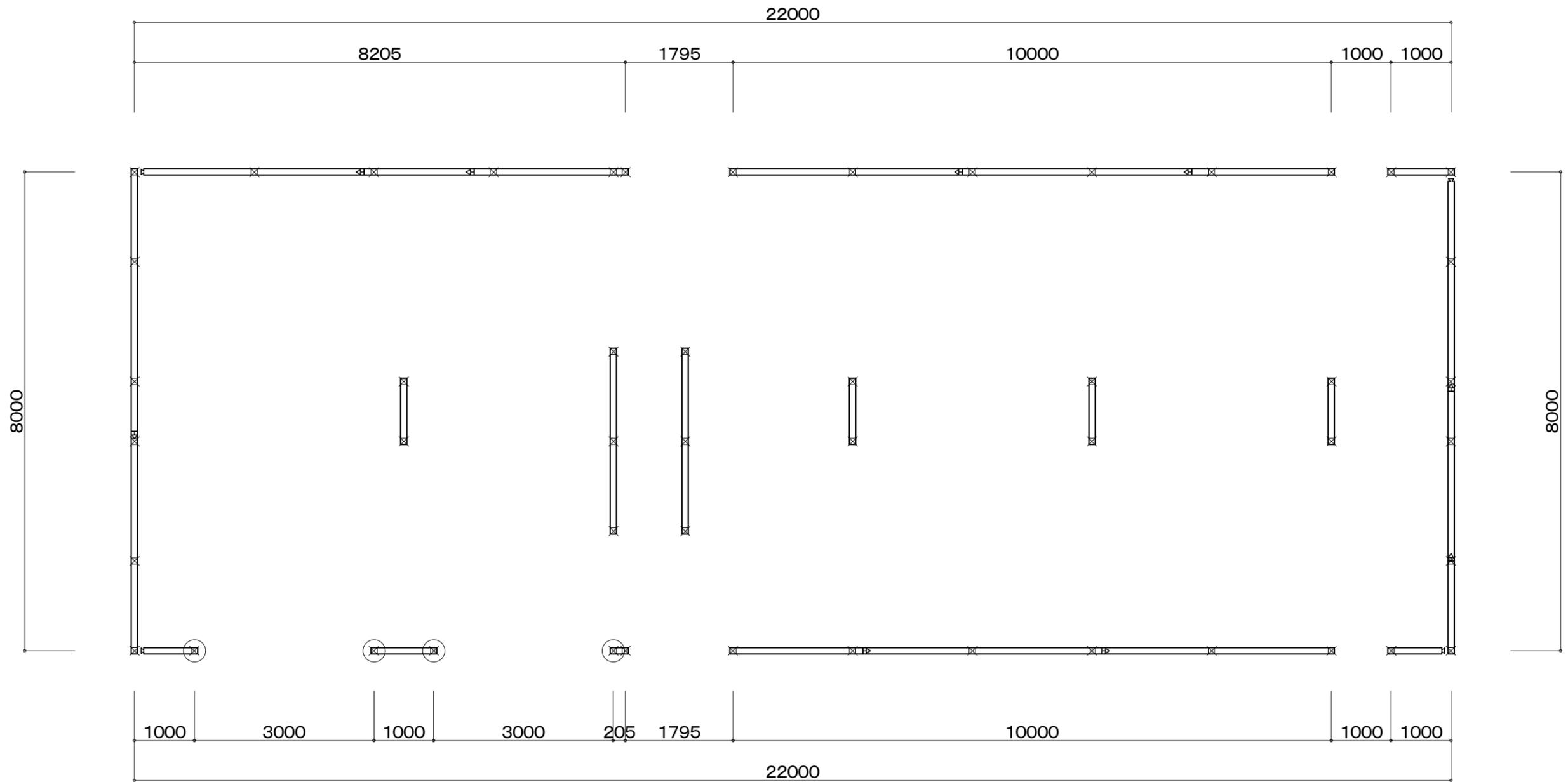






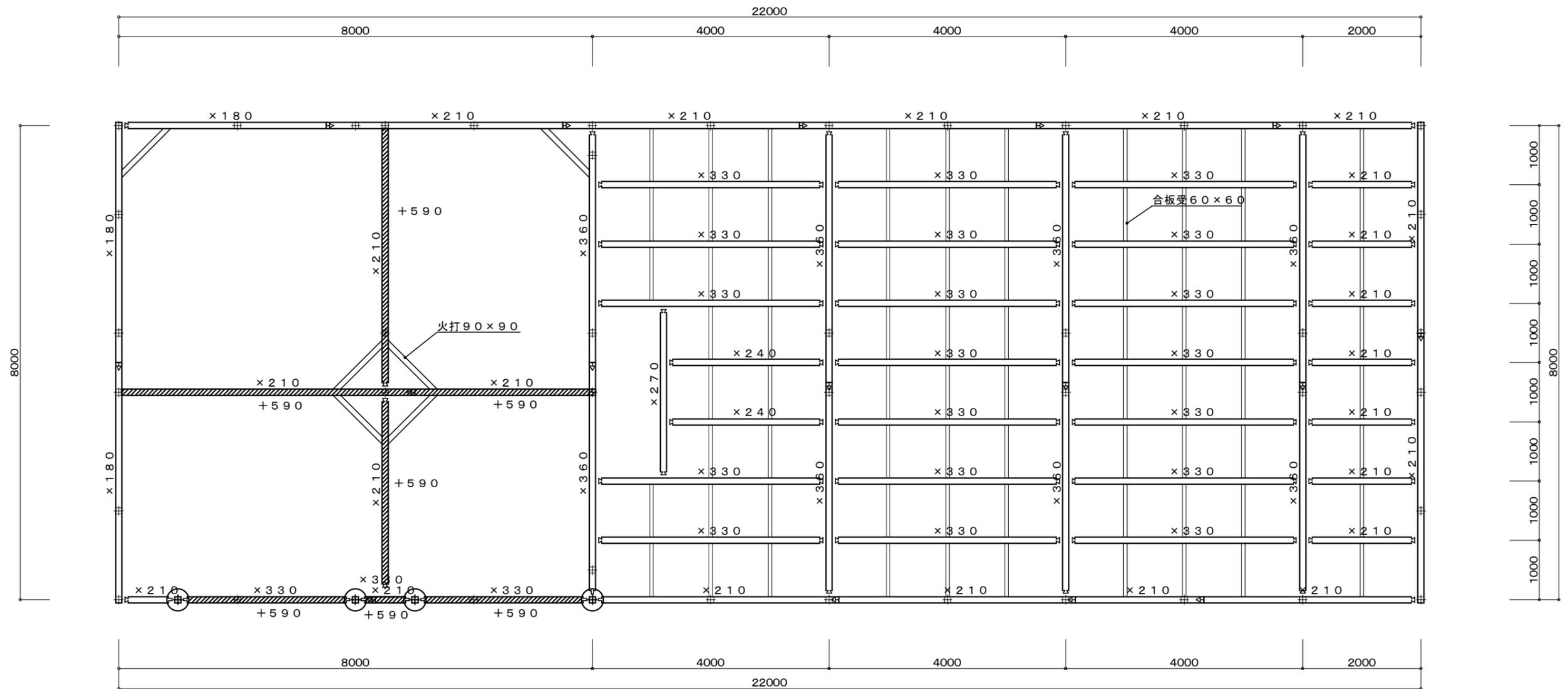
1階：基礎伏図



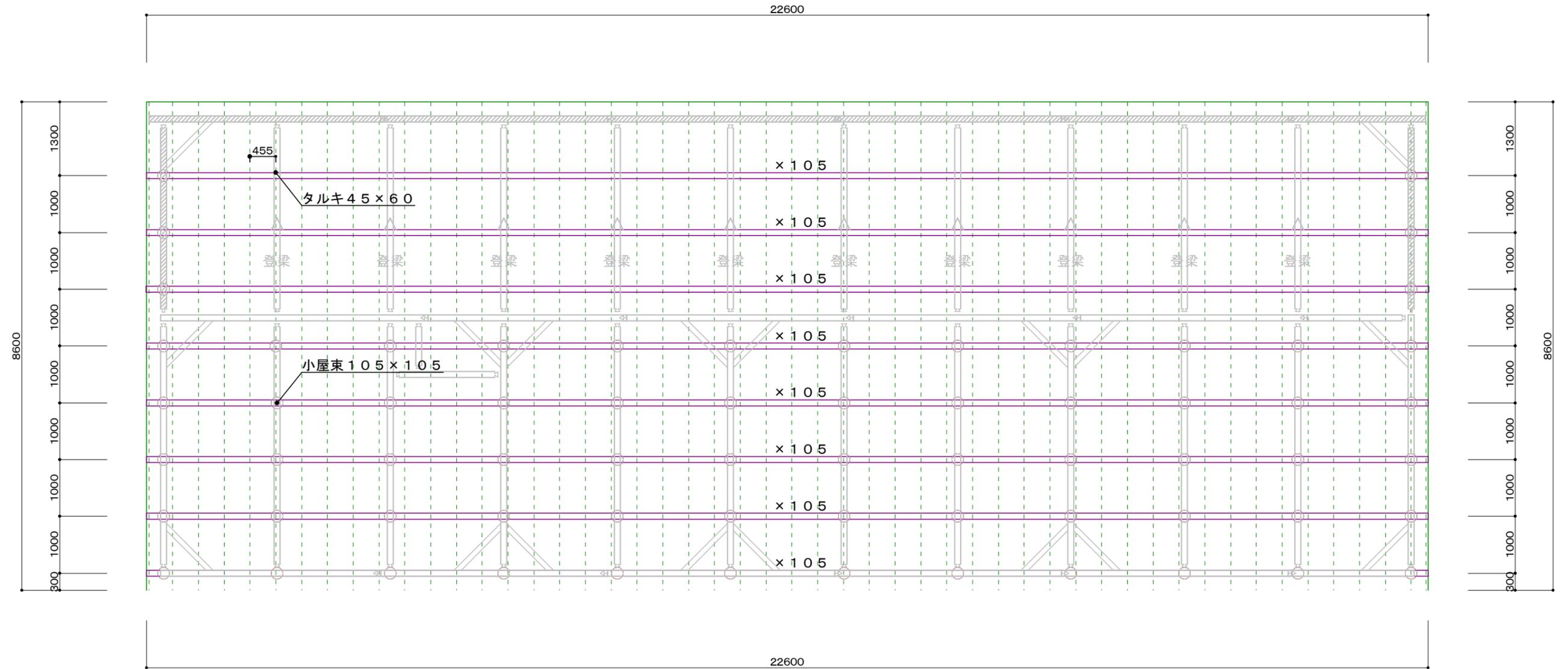


1階：土台伏図

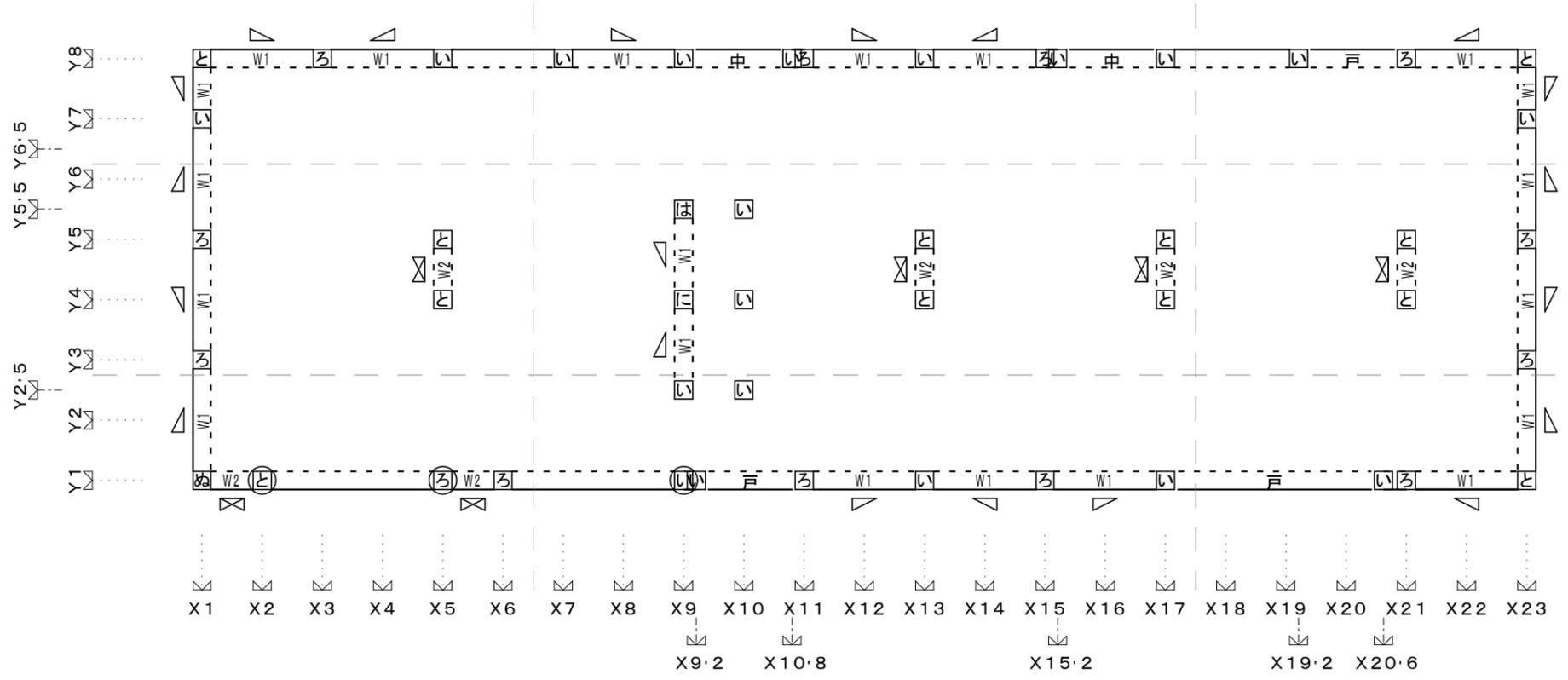
部材リスト (土台伏図)		
土台	防腐土台	105×105
大引き	杉一等	90×90 @910
根太	杉一等	45×60 @303
土台火打	杉一等	90×90



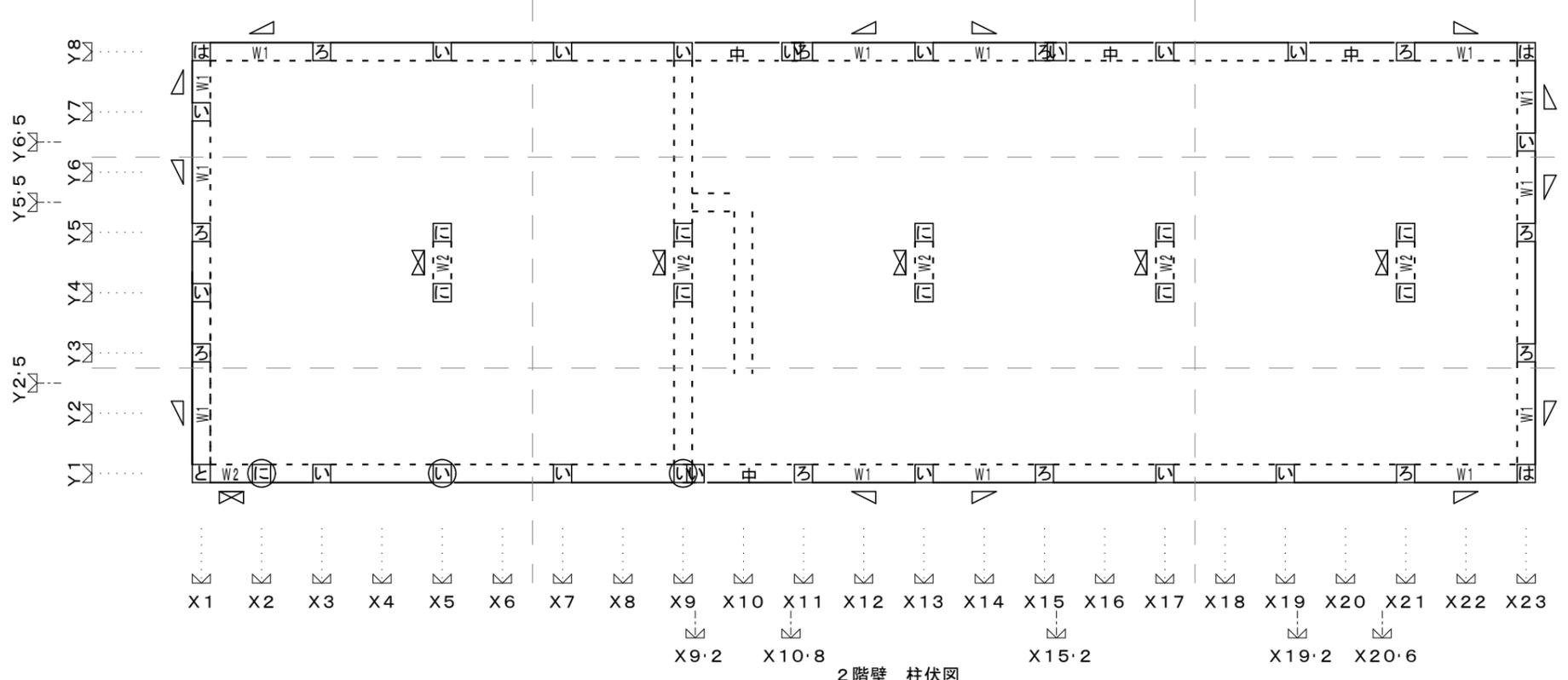
2階：床伏図



2階：屋根伏図



1階壁柱伏図



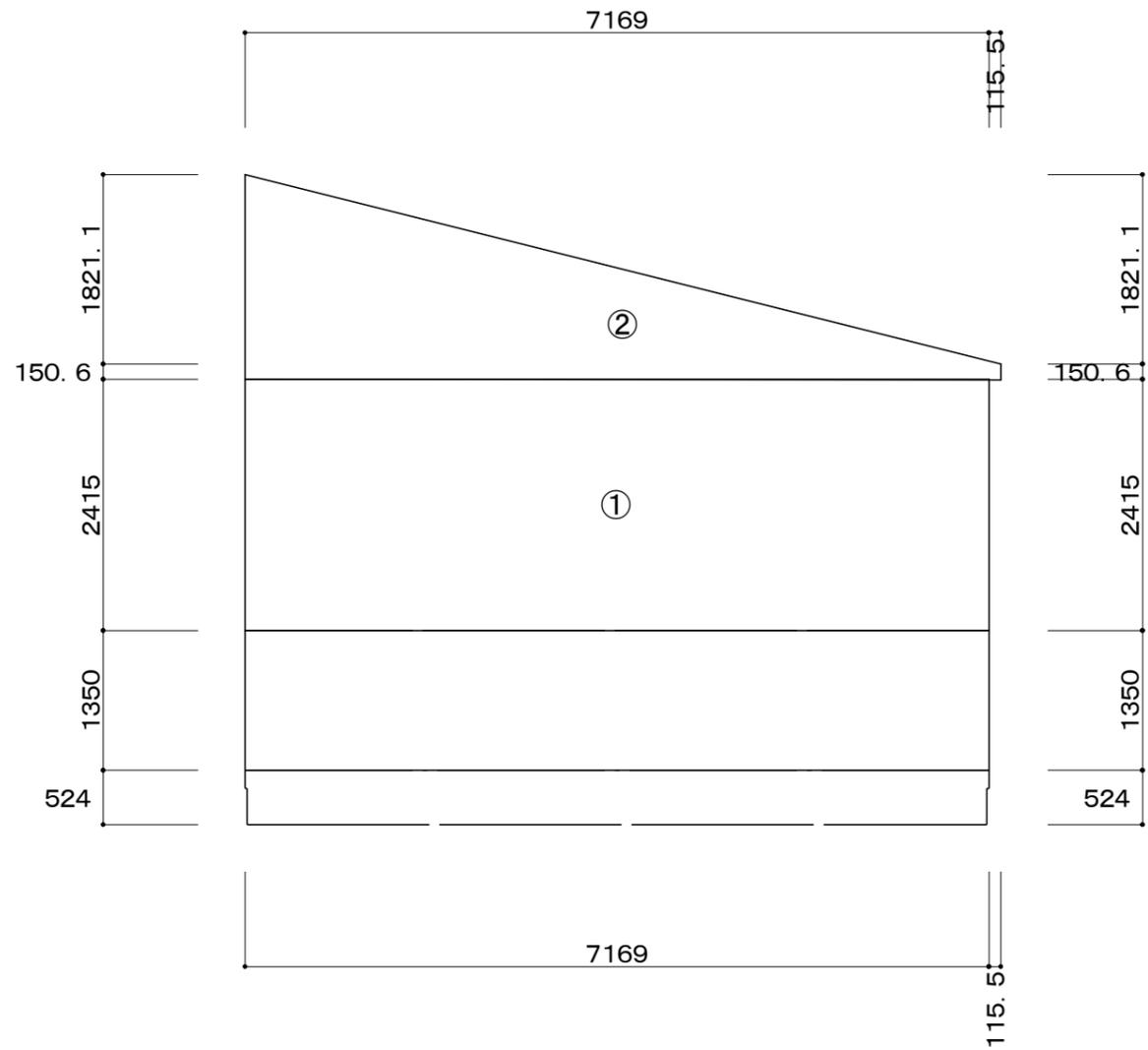
2階壁柱伏図

柱座標 X Y	階	出隅 通し 柱	算定 方向	A 1		B 1	A 2		B 2	L	N		採用 N値	引抜 耐力(N)	接合部 の仕様	判定
				X	Y	X	Y	X	Y	X	Y					
1 1	2	○	X	$ 4.0+0.0-0 =4.0$	0.8					0.4	$4.0 \times 0.8 - 0.4 = 2.80$	2.80	14817	と	OK	
			Y	$ 0-(2.0-0.5) =1.5$	0.8				0.4	$1.5 \times 0.8 - 0.4 = 0.80$						
1 1	1	○	X	$ 4.0+0.0-0 =4.0$	0.8	$ 4.0+0.0-0 =4.0$	0.8	1.0	$4.0 \times 0.8 + 4.0 \times 0.8 - 1.0 = 5.40$	5.40	25242	ぬ	OK			
			Y	$ 0-(2.0+0.5) =2.5$	0.8	$ 0-(2.0-0.5) =1.5$	0.8	1.0	$2.5 \times 0.8 + 1.5 \times 0.8 - 1.0 = 2.20$							
2 1	2	○	X	$ 0-(4.0+0.0) =4.0$	0.5					0.6	$4.0 \times 0.5 - 0.6 = 1.40$	1.40	7408	に	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	○	X	$ 0-(4.0+0.0) =4.0$	0.5	$ 0-(4.0+0.0) =4.0$	0.5	1.6	$4.0 \times 0.5 + 4.0 \times 0.5 - 1.6 = 2.40$	2.40	11219	と	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
3 1	2	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	-0.60	-3175	い	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X													
			Y													
5 1	2	○	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	-0.60	-3175	い	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	○	X	$ 4.0+0.0-0 =4.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$4.0 \times 0.5 + 0 - 1.6 = 0.40$	0.40	1869	ろ	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
6 1	2	-	X													
			Y													
1 1	1	-	X	$ 0-(4.0+0.0) =4.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$4.0 \times 0.5 + 0 - 1.6 = 0.40$	0.40	1869	ろ	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
7 1	2	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	-0.60	-3175	い	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X													
			Y													
9 1	2	○	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	-0.60	-3175	い	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	○	X	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$	-0.60	-2804	い	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
9.2 1	2	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	-0.60	-3175	い	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$	-0.60	-2804	い	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
11 1	2	-	X	$ 2.0-0.5-0 =1.5$	0.5					0.6	$1.5 \times 0.5 - 0.6 = 0.15$	0.15	793	ろ	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X	$ 2.0+0.5-0 =2.5$	0.5	$ 2.0-0.5-0 =1.5$	0.5	1.6	$2.5 \times 0.5 + 1.5 \times 0.5 - 1.6 = 0.40$	0.40	1869	ろ	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
13 1	2	-	X	$ 2.0+1.0-2.0+0.0 =1.0$	0.5					0.6	$1.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.10$	-0.10	-529	い	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X	$ 2.0+0.0-2.0+0.0 =0.0$	0.5	$ 2.0+1.0-2.0+0.0 =1.0$	0.5	1.6	$0+1.0 \times 0.5 - 1.6 = -1.10$	-0.10	-467	い	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
15 1	2	-	X	$ 0-(2.0-0.5) =1.5$	0.5					0.6	$1.5 \times 0.5 - 0.6 = 0.15$	0.15	793	ろ	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X	$ 2.0+1.0-2.0+0.0 =1.0$	0.5	$ 0-(2.0-0.5) =1.5$	0.5	1.6	$1.0 \times 0.5 + 1.5 \times 0.5 - 1.6 = -0.35$	0.15	701	ろ	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
17 1	2	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	-0.60	-3175	い	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X	$ 0-(2.0-0.5) =1.5$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$1.5 \times 0.5 + 0 - 1.6 = -0.85$	-0.60	-2804	い	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
19 1	2	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	-0.60	-3175	い	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X													
			Y													
20.6 1	2	-	X													
			Y													
1 1	1	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$	-1.60	-7479	い	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
21 1	2	-	X	$ 2.0+0.5-0 =2.5$	0.5					0.6	$2.5 \times 0.5 - 0.6 = 0.65$	0.65	3439	ろ	否	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X	$ 2.0-0.5-0 =1.5$	0.5	$ 2.0+0.5-0 =2.5$	0.5	1.6	$1.5 \times 0.5 + 2.5 \times 0.5 - 1.6 = 0.40$	0.65	3038	ろ	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
23 1	2	○	X	$ 0-(2.0-0.5) =1.5$	0.8					0.4	$1.5 \times 0.8 - 0.4 = 0.80$	0.80	4233	は	OK	
			Y	$ 0-(2.0-0.5) =1.5$	0.8				0.4	$1.5 \times 0.8 - 0.4 = 0.80$						
1 1	1	○	X	$ 0-(2.0+0.5) =2.5$	0.8	$ 0-(2.0-0.5) =1.5$	0.8	1.0	$2.5 \times 0.8 + 1.5 \times 0.8 - 1.0 = 2.20$	2.20	10284	と	OK			
			Y	$ 0-(2.0+0.5) =2.5$	0.8	$ 0-(2.0-0.5) =1.5$	0.8	1.0	$2.5 \times 0.8 + 1.5 \times 0.8 - 1.0 = 2.20$							

柱座標 X Y	階	出隅 通し 柱	算定 方向	A 1		B 1	A 2		B 2	L	N		採用 N値	引抜 耐力(N)	接合部 の仕様	判定
				X	Y	X	Y	X	Y	X	Y					
9 2.5	2	-	X													
			Y													
1 1	1	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$	-0.35	-1636	い	OK			
			Y	$ 0-(2.0+0.5) =2.5$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$2.5 \times 0.5 + 0 - 1.6 = -0.35$							
10 2.5	2	-	X													
			Y													
1 1	1	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$	-1.60	-7479	い	OK			
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$							
1 3	2	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	0.65	3439	ろ	否	
			Y	$ 2.0+0.5-0 =2.5$	0.5				0.6	$2.5 \times 0.5 - 0.6 = 0.65$						
1 1	1	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$	0.65	3038	ろ	OK			
			Y	$ 2.0+0.0-2.0+0.0 =0.0$	0.5	$ 2.0+0.5-0 =2.5$	0.5	1.6	$0+2.5 \times 0.5 - 1.6 = -0.35$							
23 3	2	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	0.65	3439	ろ	否	
			Y	$ 2.0+0.5-0 =2.5$	0.5				0.6	$2.5 \times 0.5 - 0.6 = 0.65$						
1 1	1	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$	0.65	3038	ろ	OK			
			Y	$ 2.0+0.0-2.0+0.0 =0.0$	0.5	$ 2.0+0.5-0 =2.5$	0.5	1.6	$0+2.5 \times 0.5 - 1.6 = -0.35$							
1 4	2	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	-0.60	-3175	い	OK	
			Y	$ 0-0 =0.0$	0.5				0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$						
1 1	1	-	X													
			Y													
5 4	2	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5					0.6	$0.0 \times 0.5 - 0.6 = -0.60$	1.40	7408	に	OK	
			Y	$ 0-(4.0+0.0) =4.0$	0.5				0.6	$4.0 \times 0.5 - 0.6 = 1.40$						
1 1	1	-	X	$ 0-0 =0.0$	0.5	$ 0-0 =0.0$	0.5	1.6	$0+0-1.6=-1.60$	2.40	11219	と	OK			
			Y	$ 0-(4.0+0.0) =4.0$	0.5	$ 0-(4.0+0.0) =4.0$	0.5	1.6	$4.0 \times 0.5 + 4.0 \times 0.5 - 1.6 = 2.40$							
9 4	2	-	X	$ 0-0 =0.0$												

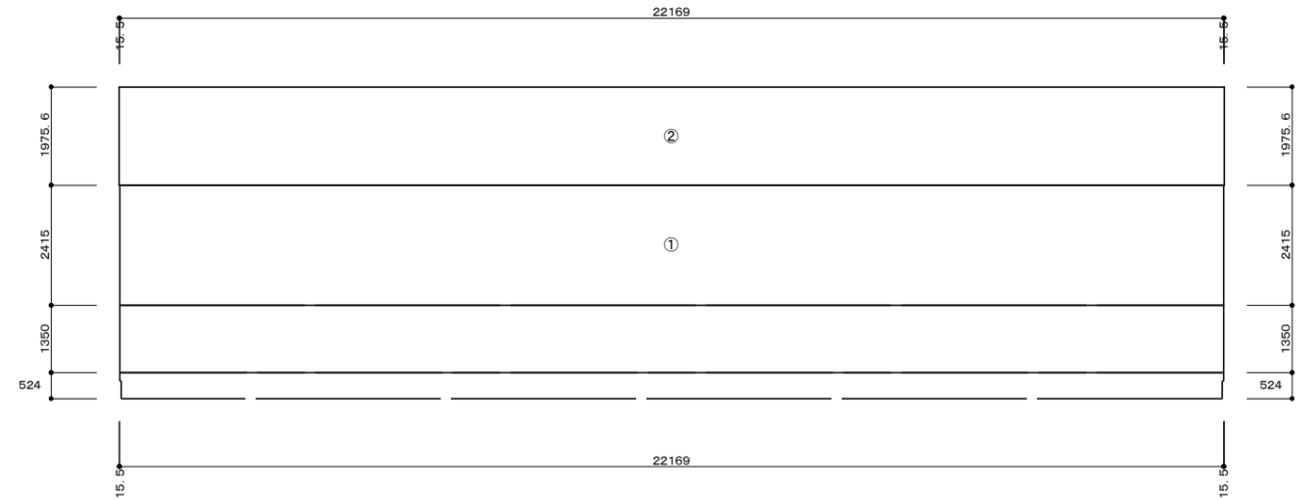
柱座標 X Y	階	出隅 通し柱	算定 方向	A 1		B 1	A 2		B 2	L	N		採用 N値	引抜 耐力(N)	接合部 の仕様	判定
				$ 0-0 $	$ 4.0+0.0-0 $	$ 0-0 $	$ 4.0+0.0-0 $	$ 0-0 $	$ 0+0-1.6 $	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	$ 0-0 $				
21	5	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	1.40	7408	に	OK	
				Y	$ 4.0+0.0-0 $	0.5				0.6	$ 4.0 \times 0.5-0.6 $	1.40				
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	2.40	11219	と	OK		
				Y	$ 4.0+0.0-0 $	0.5	$ 4.0+0.0-0 $	0.5	1.6	$ 4.0 \times 0.5+4.0 \times 0.5-1.6 $	2.40					
23	5	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	0.15	793	ろ	OK	
				Y	$ 0-2.0-0.5 $	0.5				0.6	$ 1.5 \times 0.5-0.6 $	0.15				
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	0.15	701	ろ	OK		
				Y	$ 2.0+1.0-2.0+0.0 $	0.5	$ 0-2.0-0.5 $	0.5	1.6	$ 1.0 \times 0.5+1.5 \times 0.5-1.6 $	0.35					
9	5.5	2	—	X												
				Y												
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	1.05	4908	は	OK		
				Y	$ 2.0+0.5-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 2.5 \times 0.5+0-1.6+1.40 $	1.05					
10	5.5	2	—	X												
				Y												
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60	-7479	い	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
23	6.5	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.10	-529	い	OK	
				Y	$ 2.0+1.0-2.0+0.0 $	0.5				0.6	$ 1.0 \times 0.5-0.6 $	-0.10				
	1	—		X												
				Y												
1	7	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.10	-529	い	OK	
				Y	$ 2.0+1.0-2.0+0.0 $	0.5				0.6	$ 1.0 \times 0.5-0.6 $	-0.10				
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-0.10	-467	い	OK		
				Y	$ 2.0+0.0-2.0+0.0 $	0.5	$ 2.0+1.0-2.0+0.0 $	0.5	1.6	$ 0+1.0 \times 0.5-1.6 $	-1.10					
23	7	2	—	X												
				Y												
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.20	-5609	い	OK		
				Y	$ 2.0+0.0-2.0+0.0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6+0.40 $	-1.20					
1	8	2	○	X	$ 2.0-0.5-0 $	0.8				0.4	$ 1.5 \times 0.8-0.4 $	0.80	4233	は	OK	
				Y	$ 2.0-0.5-0 $	0.8				0.4	$ 1.5 \times 0.8-0.4 $	0.80				
	1	○		X	$ 2.0+0.5-0 $	0.8	$ 2.0-0.5-0 $	0.8	1.0	$ 2.5 \times 0.8+1.5 \times 0.8-1.0 $	2.20	10284	と	OK		
				Y	$ 2.0+0.5-0 $	0.8	$ 2.0-0.5-0 $	0.8	1.0	$ 2.5 \times 0.8+1.5 \times 0.8-1.0 $	2.20					
3	8	2	—	X	$ 0-2.0+0.5 $	0.5				0.6	$ 2.5 \times 0.5-0.6 $	0.65	3439	ろ	否	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 2.0+0.0-2.0+0.0 $	0.5	$ 0-2.0+0.5 $	0.5	1.6	$ 0+2.5 \times 0.5-1.6 $	0.35	3038	ろ	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
5	8	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60	-3175	い	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 0-2.0+0.5 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 2.5 \times 0.5+0-1.6 $	-0.35	-1636	い	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
7	8	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60	-3175	い	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 2.0+0.5-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 2.5 \times 0.5+0-1.6 $	-0.35	-1636	い	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
9	8	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60	-3175	い	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 0-2.0-0.5 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 1.5 \times 0.5+0-1.6 $	-0.85	-2804	い	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
10	8	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60	-3175	い	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-0.60	-2804	い	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
11	8	2	—	X	$ 2.0-0.5-0 $	0.5				0.6	$ 1.5 \times 0.5-0.6 $	0.15	793	ろ	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 2.0+0.5-0 $	0.5	$ 2.0-0.5-0 $	0.5	1.6	$ 2.5 \times 0.5+1.5 \times 0.5-1.6 $	0.40	1869	ろ	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
13	8	2	—	X	$ 2.0+1.0-2.0+0.0 $	0.5				0.6	$ 1.0 \times 0.5-0.6 $	-0.10	-529	い	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 2.0+0.0-2.0+0.0 $	0.5	$ 2.0+1.0-2.0+0.0 $	0.5	1.6	$ 0+1.0 \times 0.5-1.6 $	-1.10	-467	い	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
15	8	2	—	X	$ 0-2.0-0.5 $	0.5				0.6	$ 1.5 \times 0.5-0.6 $	0.15	793	ろ	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 0-2.0+0.5 $	0.5	$ 0-2.0-0.5 $	0.5	1.6	$ 2.5 \times 0.5+1.5 \times 0.5-1.6 $	0.40	1869	ろ	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					

柱座標 X Y	階	出隅 通し柱	算定 方向	A 1		B 1	A 2		B 2	L	N		採用 N値	引抜 耐力(N)	接合部 の仕様	判定
				$ 0-0 $	$ 0-0 $	$ 0-0 $	$ 0-0 $	$ 0-0 $	$ 0+0-1.6 $	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $					
15.2	8	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60	-3175	い	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-0.60	-2804	い	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
17	8	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60	-3175	い	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-0.60	-2804	い	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
19.2	8	2	—	X	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60	-3175	い	OK	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-0.60	-2804	い	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
21	8	2	—	X	$ 2.0+0.5-0 $	0.5				0.6	$ 2.5 \times 0.5-0.6 $	0.65	3439	ろ	否	
				Y	$ 0-0 $	0.5				0.6	$ 0.0 \times 0.5-0.6 $	-0.60				
	1	—		X	$ 2.0-0.5-0 $	0.5	$ 2.0+0.5-0 $	0.5	1.6	$ 1.5 \times 0.5+2.5 \times 0.5-1.6 $	0.40	3038	ろ	OK		
				Y	$ 0-0 $	0.5	$ 0-0 $	0.5	1.6	$ 0+0-1.6 $	-1.60					
23	8	2	○	X	$ 0-2.0-0.5 $	0.8				0.4	$ 1.5 \times 0.8-0.4 $	0.80	4233	は	OK	
				Y	$ 2.0-0.5-0 $	0.8				0.4	$ 1.5 \times 0.8-0.4 $	0.80				
	1	○		X	$ 0-2.0+0.5 $	0.8	$ 0-2.0-0.5 $	0.8	1.0	$ 2.5 \times 0.8+1.5 \times 0.8-1.0 $	2.20	10284	と	OK		
				Y	$ 2.0+0.5-0 $	0.8	$ 2.0-0.5-0 $	0.8	1.0							



X方向用見付面積

1階	①	2.4150×7.1690	17.313231
	②	$(0.1546 + 1.9717) \times 7.2845 / 2$	7.744600
		合計	25.05
2階	②	$(0.1546 + 1.9717) \times 7.2845 / 2$	7.744600
		合計	7.74



Y方向用見付面積

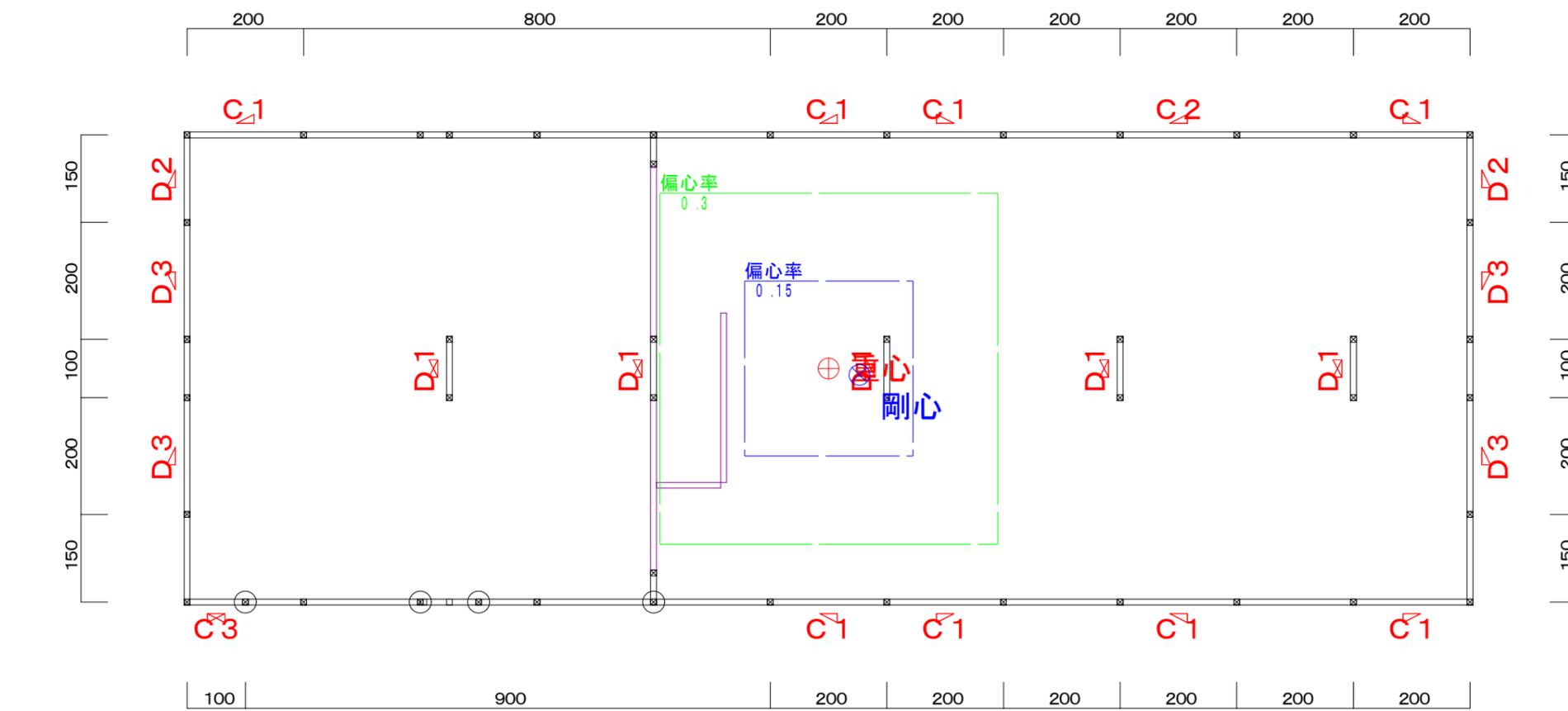
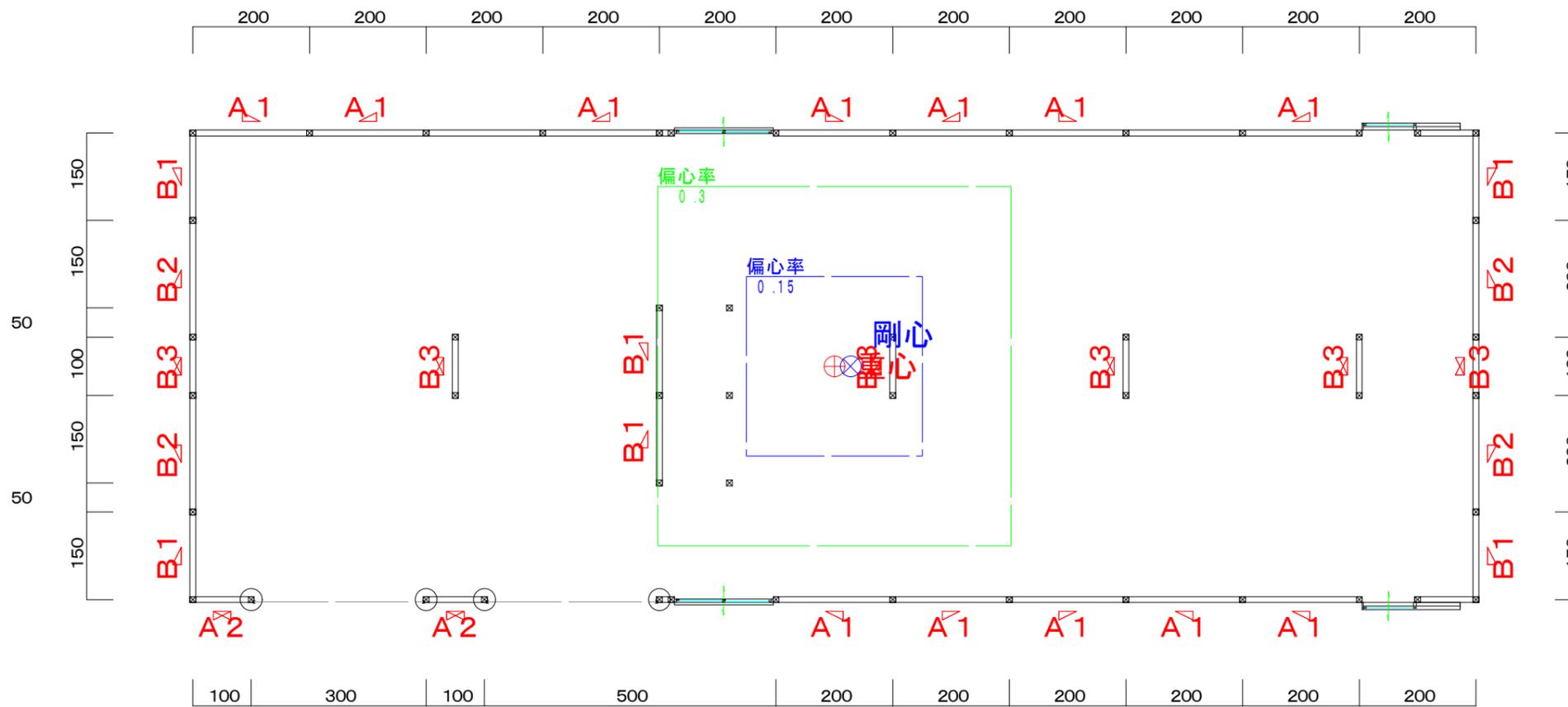
1階	①	2.4150×22.1690	53.538381
	②	1.9756×22.2000	43.858562
		合計	97.39
2階	②	1.9756×22.2000	43.858562
		合計	43.85

壁のつりあい良い配置のチェック

※ 床面積については安全側の為、性能表示の床面積を採用しています

① 方向 階	② ゾーン	③ 通り	耐力壁の存在壁量の計算				令46条の耐震壁量とつりあい良い配置の計算					令46条耐風壁量計算													
			④ 種類	⑤ 壁倍率	⑥ 壁の実長 (cm)	⑦=⑤×⑥ 存在壁量 (cm)	⑧ 床面積 (m ²)	⑨ 床面積に 乗する数値 (cm/m ²)	⑩=⑧×⑨ 耐震必要壁量 (cm)	⑪=⑦/⑩ 壁量充足率	⑫ 充足率の比	⑬ 判定	⑭ 見付面積 (m ²)	⑮ 見付面積に 乗する数値 (cm/m ²)	⑯=⑭×⑮ 耐風必要壁量 (cm)	⑰=⑦/⑰ 壁量充足率	⑱ 判定								
X軸方向2階	北側 1/4 Y 8 ~ Y 6		片方向筋かい	2.0	800.0	1600.00	38.50	15	577.50	2.77	1.00	適	7.74	50	387.00	8.26	適								
			計			1600.00																			
	中央 Y 6 ~ Y 2.5						77.00																		
X軸方向1階	北側 1/4 Y 8 ~ Y 6		片方向筋かい	2.0	1200.0	2400.00	38.50	29	1116.50	2.14	1.00	適	25.05	50	1252.50	3.83	適								
			計			2400.00																			
	中央 Y 6 ~ Y 2.5						77.00																		
Y軸方向2階	西側 1/4 X 1 ~ X 6		片方向筋かい	2.0	500.0	1000.00	38.50	15	577.50	2.42	1.00	適	43.85	50	2192.50	1.82	適								
			たすき掛け筋かい	4.0	100.0	400.00																			
			計			1400.00																			
	中央 X 6 ~ X 17						77.00																		
Y軸方向1階	西側 1/4 X 1 ~ X 6		片方向筋かい	2.0	700.0	1400.00	38.50	29	1116.50	1.61	1.00	適	97.39	50	4869.50	1.02	適								
			たすき掛け筋かい	4.0	100.0	400.00																			
			計			1800.00																			
	中央 X 6 ~ X 17						77.00																		
合計	東側 1/4 X 17 ~ X 23		片方向筋かい	2.0	500.0	1000.00	38.50	15	577.50	2.42	1.00	適	154.00	15.00	2310.00	1.73	適								
			たすき掛け筋かい	4.0	100.0	400.00																			
			計			1400.00																			
	合計				4000.00																				
合計	東側 1/4 X 17 ~ X 23		片方向筋かい	2.0	700.0	1400.00	38.50	29	1116.50	1.61	1.00	適	154.00	29.00	4466.00	1.11	適								
			たすき掛け筋かい	4.0	100.0	400.00																			
			計			1800.00																			
	合計				5000.00																				

軸組図



床面積計算表

1階		2階	
X1	8.0000 × 22.0000 = 176.0000㎡	Y1	8.0000 × 22.0000 = 176.0000㎡
1階 床面積	176.00 ㎡	2階 床面積	176.00 ㎡

必要軸組計算表

床面積による数値		見付面積による数値	
X・Y方向		X方向 (Aより)	Y方向 (Bより)
2階	2階 176.00㎡ × 15cm / ㎡① 2640.00cm	2階 11.30㎡ × 50cm / ㎡ ③ 565.00cm	2階 48.89㎡ × 50cm / ㎡ ⑤ 2444.50cm
1階	1階 176.00㎡ × 28cm / ㎡② 5104.00cm	1階 31.02㎡ × 50cm / ㎡ ④ 1551.00cm	1階 102.42㎡ × 50cm / ㎡ ⑥ 5121.00cm

* 軸組必要数値は X方向 (2階 ①より 2640.00cm) ・ Y方向 (2階 ①より 2640.00cm) (1階 ②より 5104.00cm) (1階 ⑥より 5121.00cm) にて決定。

軸組計算書

	X方向に配置された軸組				Y方向に配置された軸組							
	壁長 (cm)	倍率	ヶ所	有効壁長 (cm)	壁長 (cm)	倍率	ヶ所	有効壁長 (cm)				
2階	C1	200.0	× 2.0	× 8	≡	3200.0	D1	100.0	× 4.0	× 5	≡	2000.0
	C2	200.0	× 1.5	× 1	≡	300.0	D2	150.0	× 2.0	× 2	≡	600.0
	C3	100.0	× 4.0	× 1	≡	400.0	D3	200.0	× 2.0	× 4	≡	1600.0
	2階壁量					3900.0	2階壁量					4200.0
				3900.0cm ≧ 2640.00cm のためOK					4200.0cm ≧ 2640.00cm のためOK			
1階	A1	200.0	× 2.0	× 12	≡	4800.0	B1	150.0	× 2.0	× 6	≡	1800.0
	A2	100.0	× 4.0	× 2	≡	800.0	B2	200.0	× 2.0	× 4	≡	1600.0
	1階壁量					5600.0	B3	100.0	× 4.0	× 6	≡	2400.0
	1階壁量					5600.0	1階壁量					5800.0
				5600.0cm ≧ 5104.00cm のためOK					5800.0cm ≧ 5121.00cm のためOK			

軒先・ケラバ詳細図

