

(一財)日本建築防災協会

2012年改訂版『木造住宅の耐震診断と補強方法』 準拠

「一般診断法 方法1」による耐震診断(簡易法) 現況診断

プログラム名 : 達人診断 Ver.1.0.4
シリアル : えび研 StaffOnly

目次

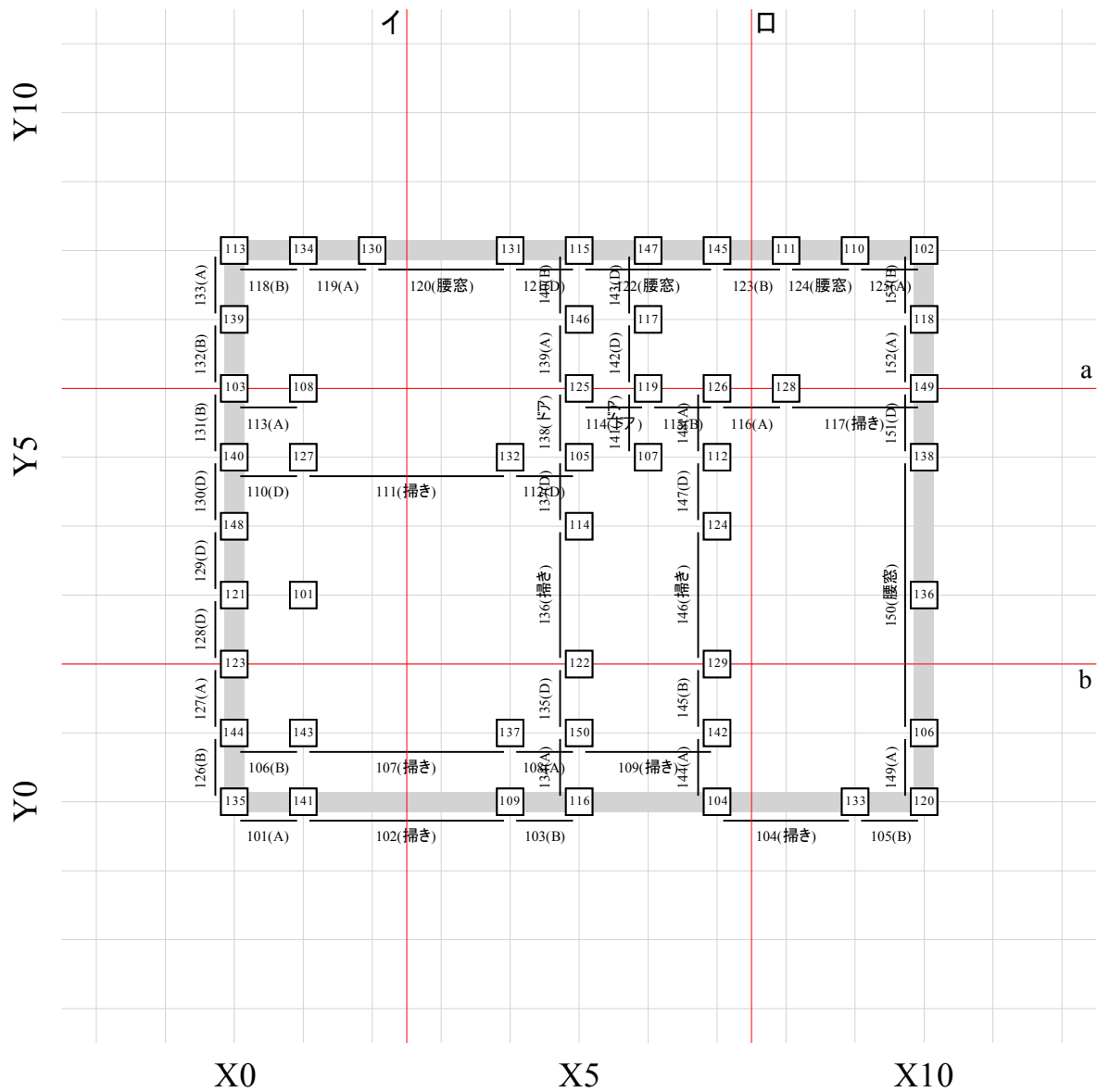
1. 建物概要と計算方法	1
2. 壁配置図	2
3. 必要耐力の算出	12
4. 領域毎の必要耐力の算出	12
5. 壁の耐力の算出	13
5.1 耐力(まとめ)	13
5.2 無開口壁による耐力等	14
5.3 その他の耐震要素による耐力(有開口壁)	16
6. 耐力要素の配置等による低減係数	17
7. 劣化度による低減係数	18
8. 上部構造評点	18
総合評価 (診断結果)	19

1. 建物概要と計算方法

建物名称	H30達人塾課題
所在地	愛知県名古屋市
建物用途	住宅
竣工年	昭和50年 築10年以上
調査日	2018年某月某日
建物仕様	木造2階建て 非常に重い建物 屋根仕様 : 土葺瓦屋根等 壁仕様 : 土塗壁 (外壁・内壁 とも)
地域係数Z	1.0
地盤による割増	1.0
形状割増係数	1階 = 1.00 2階 = 1.00
混構造割増係数	1.0
積雪深さ	無し(1m未満)
基礎形式	II ひび割れが生じている鉄筋コンクリート基礎など
床仕様	II 火打ち+荒板 (4m以上の吹抜けなし)
主要な柱の径	120mm未満
接合部仕様	IV ほぞ差し、釘打ち、かすがい等
N値計算の有無	なし
その他耐震要素	有開口壁長を用いる方法
耐力壁のバランス	4分割法

2. 壁配置図

1階 (1モジュール910mm)

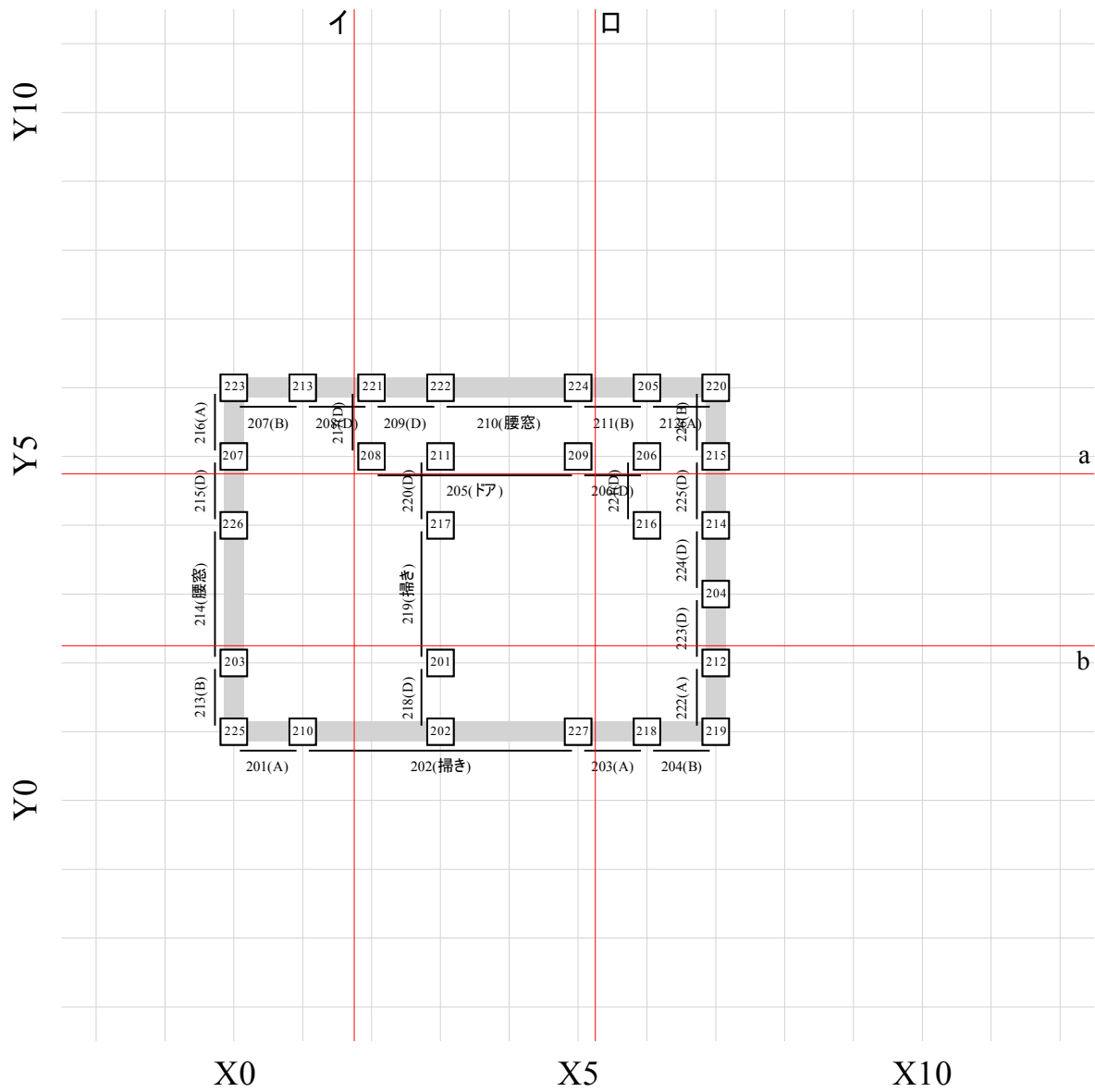


注)壁番号および、()内は構成記号を示す。

1階領域の面積

領域	面積 [m ²]
a	16.57
b	16.57
イ	16.58
ロ	16.57
全体	66.29

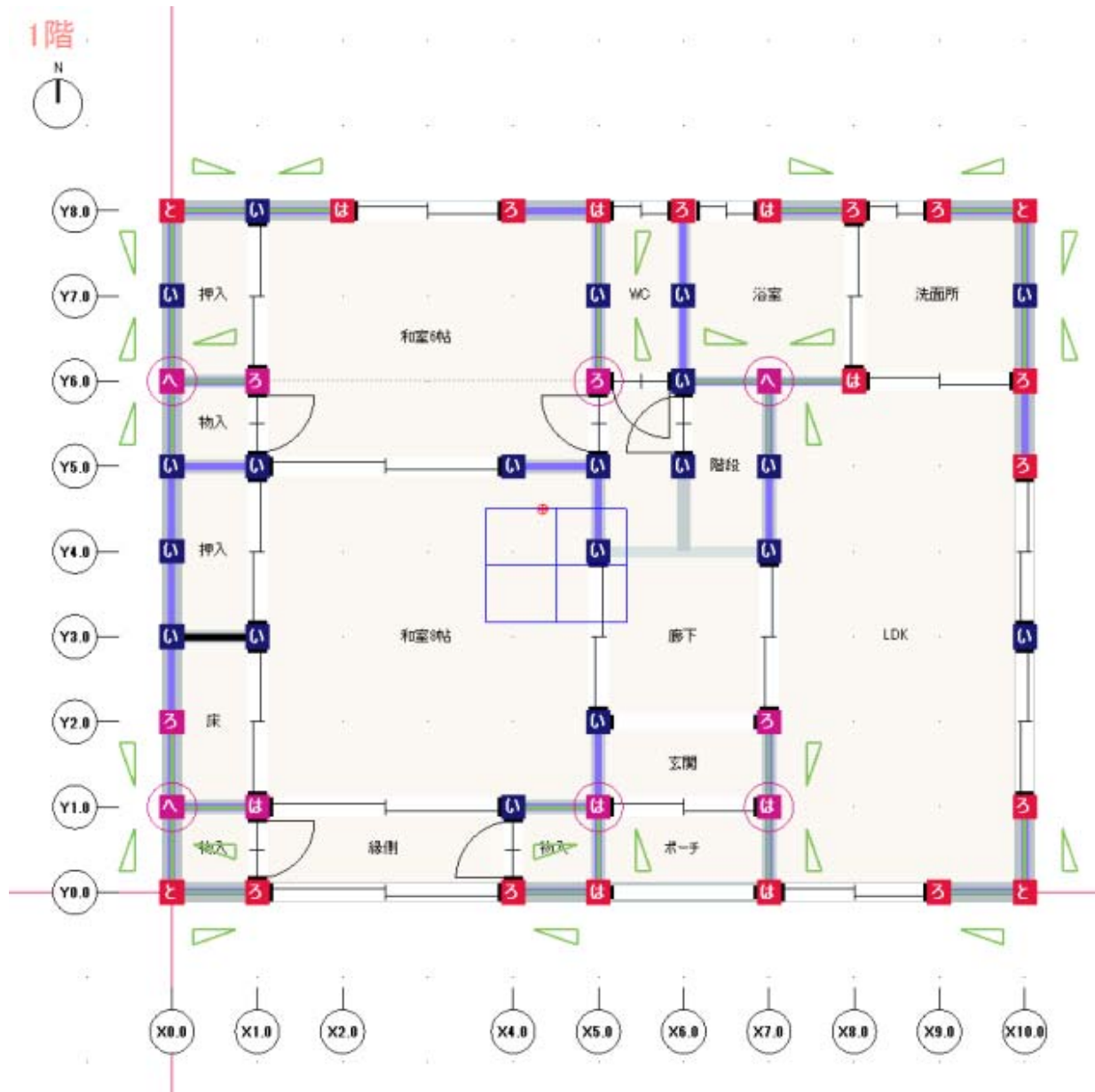
2階 (1モジュール910mm)

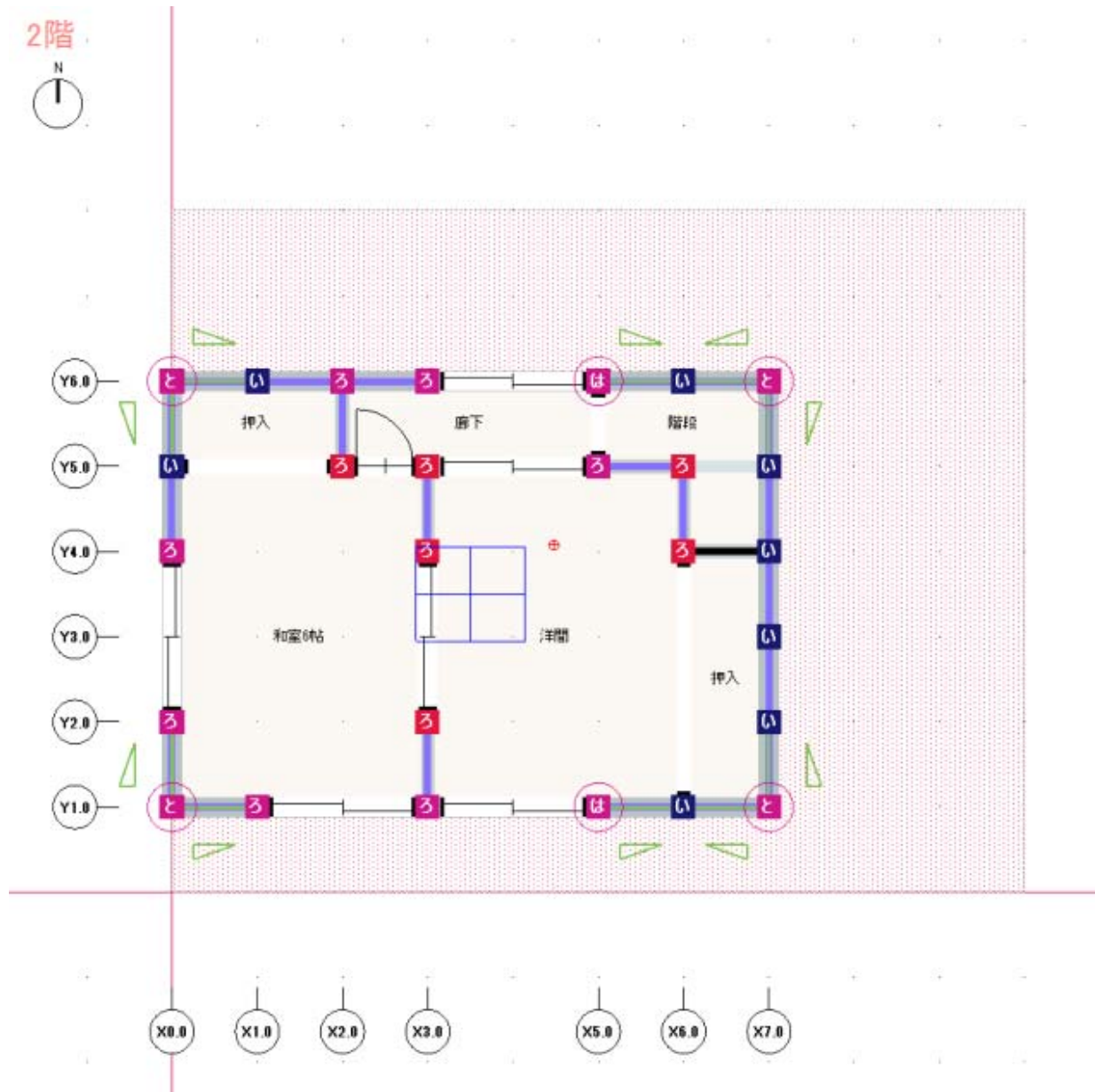


注)壁番号および、()内は構成記号を示す。

2階領域の面積

領域	面積 [m ²]
a	7.25
b	7.25
イ	7.25
ロ	7.25
全体	29.00





【使用した耐力要素リスト】

No.	名称	備考
1	土塗壁 塗厚55以上70未満	建防協
2	30X90筋かい(金物なし) 片筋かい(右上がり)	建防協
3	30X90筋かい(金物なし) 片筋かい(左上がり)	建防協
4	耐力を評価できない壁	
5	(開口部) ドア	建防協
6	(開口部) 掃き出し窓	建防協
7	(開口部) 腰窓	建防協

備考の“建防協”とは、2012年改訂版「木造住宅の耐震診断と補強方法」に記載された特性値を使用。
その他のものは、申請時に特性値の設定根拠を示す資料が必要。

【柱接合部リスト】

記号	名称	告示仕様 1460号	N値	耐力[kN]
A	短ほぞ差し	い	0.0	0.0
B	短ほぞ差し(両端通し)	い	0.0	0.0
C	かすがい打	い	0.0	1.1
D	かすがい打(両端通し)	い	0.0	1.1
E	長ほぞ差し込み栓打ち	ろ	0.7	3.8
F	L字型かど金物(CN65×5本打ち)	ろ	0.7	3.4
G	T字型かど金物(CN65×5本打ち)	は	1.0	5.1
H	山型プレート金物(CN90×8本打ち)	は	1.0	5.9
I	羽子板ボルトφ12mm、短冊金物	に	1.4	7.1
J	羽子板ボルトφ12mmに長さ50mm径4.5mmスクリュー釘	ほ	1.6	8.5
K	10kN引き寄せ金物	へ	1.8	10.0
L	15kN引き寄せ金物	と	2.8	15.0
M	20kN引き寄せ金物	ち	3.7	20.0
N	25kN引き寄せ金物	り	4.7	25.0
O	15kN引き寄せ金物×2枚	ぬ	5.6	30.0
P	20kN引き寄せ金物×2枚	ぬ	7.5	30.0

【壁構成リスト】

記号	壁の構成	要素耐力 [kN/m]	要素剛性 [kN/rad./m]	基準耐力 [kN/m]	基準剛性 [kN/rad./m]
A	土塗壁 塗厚55以上70未満	2.80	560.00	4.70	950.00
	30X90筋かい(金物なし) 片筋かい(右上がり)	1.90	390.00		
B	土塗壁 塗厚55以上70未満	2.80	560.00	4.70	950.00
	30X90筋かい(金物なし) 片筋かい(左上がり)	1.90	390.00		

C	耐力を評価できない壁	0.00	0.00	0.00	0.00
D	土塗壁 塗厚55以上70未満	2.80	560.00	2.80	560.00

【柱リスト】

階 通り	柱 番号	座標 [mm]	出 隅	最 上 階	通 し 柱	接合部仕様			備 考
						柱頭	柱脚	ランク	
1FY0.0	135	0	○	○		A	A	IV	
	141	910	○			A	A	IV	
	109	3640	○			A	A	IV	
	116	4550	○			A	A	IV	
	104	6370	○			A	A	IV	
	133	8190	○			A	A	IV	
	120	9100	○	○		A	A	IV	
1FY1.0	144	0			○		B	IV	
	143	910				B	B	IV	
	137	3640				B	C	IV	
	150	4550			○		B	IV	
	142	6370			○		B	IV	
	106	9100	○			A	A	IV	
1FY2.0	123	0				B	B	IV	
	122	4550				B	B	IV	
	129	6370				B	B	IV	
1FY3.0	121	0				B	B	IV	
	101	910				A	A	IV	
	136	9100	○			A	A	IV	
1FY4.0	148	0				B	B	IV	
	114	4550				B	B	IV	
	124	6370				B	B	IV	
1FY5.0	140	0				B	B	IV	
	127	910				A	A	IV	
	132	3640				A	A	IV	
	105	4550				B	B	IV	
	107	5460				A	A	IV	
	112	6370				B	B	IV	
	138	9100	○			A	A	IV	
1FY6.0	103	0			○		B	IV	

	108	910		B	B	IV	
	125	4550	○		B	IV	
	119	5460		B	B	IV	
	126	6370	○		B	IV	
	128	7280	○	A	A	IV	
	149	9100	○	A	A	IV	
1FY7.0	139	0	○	A	A	IV	
	146	4550	○	A	A	IV	
	117	5460	○	A	A	IV	
	118	9100	○	A	A	IV	
1FY8.0	113	0	○ ○	A	A	IV	
	134	910	○	A	A	IV	
	130	1820	○	A	A	IV	
	131	3640	○	A	A	IV	
	115	4550	○	A	A	IV	
	147	5460	○	A	A	IV	
	145	6370	○	A	A	IV	
	111	7280	○	A	A	IV	
	110	8190	○	A	A	IV	
	102	9100	○ ○	A	A	IV	
1FX0.0	135	0	○ ○	A	A	IV	
	144	910	○		B	IV	
	123	1820		B	B	IV	
	121	2730		B	B	IV	
	148	3640		B	B	IV	
	140	4550		B	B	IV	
	103	5460	○		B	IV	
	139	6370	○	A	A	IV	
	113	7280	○ ○	A	A	IV	
1FX1.0	141	0	○	A	A	IV	
	143	910		B	B	IV	
	101	2730		A	A	IV	
	127	4550		A	A	IV	
	108	5460		B	B	IV	
	134	7280	○	A	A	IV	
1FX2.0	130	7280	○	A	A	IV	

1FX4.0	109	0	○	A	A	IV	
	137	910		B	C	IV	
	132	4550		A	A	IV	
	131	7280	○	A	A	IV	
1FX5.0	116	0	○	A	A	IV	
	150	910	○		B	IV	
	122	1820		B	B	IV	
	114	3640		B	B	IV	
	105	4550		B	B	IV	
	125	5460	○		B	IV	
	146	6370	○	A	A	IV	
	115	7280	○	A	A	IV	
1FX6.0	107	4550		A	A	IV	
	119	5460		B	B	IV	
	117	6370	○	A	A	IV	
	147	7280	○	A	A	IV	
1FX7.0	104	0	○	A	A	IV	
	142	910	○		B	IV	
	129	1820		B	B	IV	
	124	3640		B	B	IV	
	112	4550		B	B	IV	
	126	5460	○		B	IV	
	145	7280	○	A	A	IV	
1FX8.0	128	5460	○	A	A	IV	
	111	7280	○	A	A	IV	
1FX9.0	133	0	○	A	A	IV	
	110	7280	○	A	A	IV	
1FX10.0	120	0	○ ○	A	A	IV	
	106	910	○	A	A	IV	
	136	2730	○	A	A	IV	
	138	4550	○	A	A	IV	
	149	5460	○	A	A	IV	
	118	6370	○	A	A	IV	
	102	7280	○ ○	A	A	IV	
2FY1.0	225	0	○ ○ ○	B		IV	
	210	910	○	B	B	IV	

	202	2730	○	B	B	IV	
	227	4550	○ ○	B		IV	
	218	5460	○	B	B	IV	
	219	6370	○ ○ ○	B		IV	
2FY2.0	203	0	○	B	B	IV	
	201	2730	○	A	A	IV	
	212	6370	○	B	B	IV	
2FY3.0	204	6370	○	B	B	IV	
2FY4.0	226	0	○	B	B	IV	
	217	2730	○	A	A	IV	
	216	5460	○	A	A	IV	
	214	6370	○	B	B	IV	
2FY5.0	207	0	○	B	B	IV	
	208	1820	○	A	A	IV	
	211	2730	○	A	A	IV	
	209	4550	○	B	B	IV	
	206	5460	○	A	A	IV	
	215	6370	○	B	B	IV	
2FY6.0	223	0	○ ○ ○	B		IV	
	213	910	○	B	B	IV	
	221	1820	○	B	B	IV	
	222	2730	○	B	B	IV	
	224	4550	○ ○	B		IV	
	205	5460	○	B	B	IV	
	220	6370	○ ○ ○	B		IV	
2FX0.0	225	910	○ ○ ○	B		IV	
	203	1820	○	B	B	IV	
	226	3640	○	B	B	IV	
	207	4550	○	B	B	IV	
	223	5460	○ ○ ○	B		IV	
2FX1.0	210	910	○	B	B	IV	
	213	5460	○	B	B	IV	
2FX2.0	208	4550	○	A	A	IV	
	221	5460	○	B	B	IV	
2FX3.0	202	910	○	B	B	IV	
	201	1820	○	A	A	IV	

	217	3640	○	A	A	IV	
	211	4550	○	A	A	IV	
	222	5460	○	B	B	IV	
2FX5.0	227	910	○ ○	B		IV	
	209	4550	○	B	B	IV	
	224	5460	○ ○	B		IV	
2FX6.0	218	910	○	B	B	IV	
	216	3640	○	A	A	IV	
	206	4550	○	A	A	IV	
	205	5460	○	B	B	IV	
2FX7.0	219	910	○ ○ ○	B		IV	
	212	1820	○	B	B	IV	
	204	2730	○	B	B	IV	
	214	3640	○	B	B	IV	
	215	4550	○	B	B	IV	
	220	5460	○ ○ ○	B		IV	

3. 必要耐力の算出

- A : 床面積 [m²]
 Q_y : 床面積当たり必要耐力 [kN/m²]
 Q_s : 積雪用必要耐力 [kN/m²]
 Z : 地域係数
 α : 地盤による割増係数
 β : 形状割増係数
 γ : 混構造割増係数
 Q_r : 必要耐力 [kN]

階	外壁線内	+ バルコニー×0.4	+ 小屋裏収納	= 床面積: A
2	28.99	0.00	0.00	28.99
1	66.27	0.00	0.00	66.27

階	A	Q _y	Q _s	Z	α	β	γ	Q _r
2	28.99	×(0.78	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 22.62
1	66.27	×(1.41	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 93.45

4. 領域毎の必要耐力の算出(耐力要素の配置などによる低減係数算出用)

- A : 床面積 [m²]
 Q_y : 床面積当たり必要耐力 [kN/m²]
 Q_s : 積雪用必要耐力 [kN/m²]
 Z : 地域係数
 α : 地盤による割増係数
 β : 形状割増係数
 γ : 混構造割増係数
 Q_r : 必要耐力 [kN]

階	方向	領域	A	Q _y	Q _s	Z	α	β	γ	Q _r
2	X	a	7.25	×(0.78	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 5.66
		b	7.25	×(0.78	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 5.66
	Y	イ	7.25	×(0.78	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 5.66
		ロ	7.25	×(0.78	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 5.66
1	X	a	16.57	×(1.41	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 23.37
		b	16.57	×(1.41	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 23.37
	Y	イ	16.58	×(1.41	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 23.38
		ロ	16.57	×(0.64	+ 0.00)× 1.00	× 1.00	× 1.00	× 1.00	= 10.61

5. 壁の耐力の算出

5.1 耐力(まとめ)

Q_w : 領域内の壁の耐力の合計 [kN]

Q_e : 領域内のその他の耐震要素の耐力の合計 [kN]

Q_u : 領域内の壁・柱の耐力 [kN]

階	方向	領域	Q_w	Q_e	Q_u
2	X	a	6.61	1.91	8.52
		中央部	0.00	0.00	0.00
		b	3.40	0.89	4.29
		合計	10.01	2.81	12.82
	Y	イ	3.33	1.09	4.42
		中央部	3.21	0.54	3.75
		ロ	6.54	0.00	6.54
		合計	13.09	1.63	14.72
1	X	a	18.70	3.54	22.24
		中央部	4.28	0.81	5.09
		b	12.72	2.72	15.44
		合計	35.71	7.09	42.80
	Y	イ	19.14	0.00	19.14
		中央部	24.50	1.63	26.13
		ロ	8.18	1.79	9.97
		合計	51.83	3.43	55.26

5.2 無開口壁による耐力等

壁 : 壁番号(構成記号)

座標 : 開口部の配置通り位置 [mm]

Sw : 壁基準剛性 [kN/rad./m] (簡易法では用いない)

Fw : 壁基準耐力 [kN/m]

Kj : 接合部低減係数

L : 壁長 [m]

Qwi : 各壁の耐力 [kN]

Qw : 領域内の壁の耐力の合計 [kN]

階	方向	領域	壁	座標	柱1	柱2	基礎	Sw	Fw	Kj	L	= Qwi	Qw		
1	X	a	113(A)	5460	103	108	II		4.70	0.72	0.91	3.06	18.70		
			115(B)	5460	119	126	II		4.70	0.72	0.91	3.06			
			116(A)	5460	126	128	II		4.70	0.52	0.91	2.20			
			118(B)	7280	113	134	II		4.70	0.52	0.91	2.20			
			119(A)	7280	134	130	II		4.70	0.52	0.91	2.20			
			121(D)	7280	131	115	II		2.80	0.62	0.91	1.58			
			123(B)	7280	145	111	II		4.70	0.52	0.91	2.20			
			125(A)	7280	110	102	II		4.70	0.52	0.91	2.20			
		中	110(D)	4550	140	127	II		2.80	0.84	0.91	2.14	4.28		
			112(D)	4550	132	105	II		2.80	0.84	0.91	2.14			
		b	101(A)	0	135	141	II		4.70	0.52	0.91	2.20	12.72		
			103(B)	0	109	116	II		4.70	0.52	0.91	2.20			
			105(B)	0	133	120	II		4.70	0.52	0.91	2.20			
			106(B)	910	144	143	II		4.70	0.72	0.91	3.06			
			108(A)	910	137	150	II		4.70	0.72	0.91	3.06			
		合計												35.71	
		Y	イ	126(B)	0	135	144	II		4.70	0.52	0.91	2.20	19.14	
				127(A)	0	144	123	II		4.70	0.72	0.91	3.06		
				128(D)	0	123	121	II		2.80	0.84	0.91	2.14		
				129(D)	0	121	148	II		2.80	0.84	0.91	2.14		
				130(D)	0	148	140	II		2.80	0.84	0.91	2.14		
	131(B)			0	140	103	II		4.70	0.72	0.91	3.06			
	132(B)			0	103	139	II		4.70	0.52	0.91	2.20			
	133(A)			0	139	113	II		4.70	0.52	0.91	2.20			
	中			134(A)	4550	116	150	II		4.70	0.52	0.91	2.20		
				135(D)	4550	150	122	II		2.80	0.84	0.91	2.14		
			137(D)	4550	114	105	II		2.80	0.84	0.91	2.14			
139(A)			4550	125	146	II		4.70	0.52	0.91	2.20				

			140(B)	4550	146	115	II		4.70	0.52	0.91	2.20	
			142(D)	5460	119	117	II		2.80	0.62	0.91	1.58	
			143(D)	5460	117	147	II		2.80	0.62	0.91	1.58	
			144(A)	6370	104	142	II		4.70	0.52	0.91	2.20	
			145(B)	6370	142	129	II		4.70	0.72	0.91	3.06	
			147(D)	6370	124	112	II		2.80	0.84	0.91	2.14	
			148(A)	6370	112	126	II		4.70	0.72	0.91	3.06	24.50
		口	149(A)	9100	120	106	II		4.70	0.52	0.91	2.20	
			151(D)	9100	138	149	II		2.80	0.62	0.91	1.58	
			152(A)	9100	149	118	II		4.70	0.52	0.91	2.20	
			153(B)	9100	118	102	II		4.70	0.52	0.91	2.20	8.18
			合 計									51.83	
2	X	a	206(D)	4550	209	206	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			207(B)	5460	223	213	II		4.70	0.27	0.91	1.13	
			208(D)	5460	213	221	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			209(D)	5460	221	222	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			211(B)	5460	224	205	II		4.70	0.27	0.91	1.13	
			212(A)	5460	205	220	II		4.70	0.27	0.91	1.13	6.61
		b	201(A)	910	225	210	II		4.70	0.27	0.91	1.13	
			203(A)	910	227	218	II		4.70	0.27	0.91	1.13	
			204(B)	910	218	219	II		4.70	0.27	0.91	1.13	3.40
			合 計									10.01	
	Y	イ	213(B)	0	225	203	II		4.70	0.27	0.91	1.13	
			215(D)	0	226	207	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			216(A)	0	207	223	II		4.70	0.27	0.91	1.13	3.33
		中	217(D)	1820	208	221	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			218(D)	2730	202	201	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			220(D)	2730	217	211	II		2.80	0.42	0.91	1.07	3.21
		口	221(D)	5460	216	206	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			222(A)	6370	219	212	II		4.70	0.27	0.91	1.13	
			223(D)	6370	212	204	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			224(D)	6370	204	214	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			225(D)	6370	214	215	II		2.80	0.42	0.91	1.07	
			226(B)	6370	215	220	II		4.70	0.27	0.91	1.13	6.54
			合 計									13.09	

5.3 その他の耐震要素による耐力(有開口壁)

その他の耐力の算定 : 有開口壁長 を用いる方法

座標 : 開口部の配置通り位置 [mm]

F_w : 壁基準耐力 [kN/m]

L : 壁長 [m]

Q_{ei} : その他の耐震要素の耐力 [kN]

Q_e : その他の耐震要素の合計 [kN]

階	方向	領域	座標	壁番号	名称	$F_w \times L = Q_{ei}$			Q_e	
						F_w	L	Q_{ei}		
1	X	a	5460	114	ドア	0.30	0.91	0.27	3.54	
			5460	117	掃き出し窓	0.30	1.82	0.55		
			7280	120	腰窓	0.60	1.82	1.09		
			7280	122	腰窓	0.60	1.82	1.09		
			7280	124	腰窓	0.60	0.91	0.55		
		中	4550	111	掃き出し窓	0.30	2.73	0.82	0.81	
		b	0	102	掃き出し窓	0.30	2.73	0.82	2.72	
			0	104	掃き出し窓	0.30	1.82	0.55		
			910	107	掃き出し窓	0.30	2.73	0.82		
			910	109	掃き出し窓	0.30	1.82	0.55		
		合計								7.09
		Y	中	4550	136	掃き出し窓	0.30	1.82	0.55	1.63
				4550	138	ドア	0.30	0.91	0.27	
				5460	141	ドア	0.30	0.91	0.27	
	6370			146	掃き出し窓	0.30	1.82	0.55		
	口		9100	150	腰窓	0.60	3.00	1.80	1.79	
	合計								3.43	
	2	X	a	4550	205	ドア	0.30	2.73	0.82	1.91
				5460	210	腰窓	0.60	1.82	1.09	
			b	910	202	掃き出し窓	0.30	3.00	0.90	0.89
合計								2.81		
Y		イ	0	214	腰窓	0.60	1.82	1.09	1.09	
		中	2730	219	掃き出し窓	0.30	1.82	0.55	0.54	
		合計								1.63

6. 耐力要素の配置等による低減係数

【床仕様】 II 火打ち+荒板(4m以上の吹き抜けなし)

階	方向	領域	領域の必要耐力 Qr	領域の無開口壁 の耐力Qw	充足率 Qw/Qr	耐力要素の配置等による 低減係数 eKfl
2	X	a	5.66	6.61	1.16	0.80
		b	5.66	3.40	0.60	
	Y	イ	5.66	3.33	0.58	0.80
		ロ	5.66	6.54	1.15	
1	X	a	23.37	18.70	0.80	0.83
		b	23.37	12.72	0.54	
	Y	イ	23.38	19.14	0.81	0.89
		ロ	10.61	8.18	0.77	

7. 劣化度による低減係数

【築10年以上】

部位	材料・部材等	劣化事象	存在点数	劣化点数	
屋根 葺き材	金属板	変退色, さび, さび穴, ずれ, めくれがある	2		
	瓦・スレート	割れ, 欠け, ずれ, 欠落がある			
樋	軒・呼び樋	変退色, さび, 割れ, ずれ, 欠落がある	2		
	縦樋	変退色, さび, 割れ, ずれ, 欠落がある	2		
外壁 仕上げ	木製版, 合板	水浸み痕, こけ, 割れ, 抜け節, ずれ, 腐朽がある	4		
	窯業系サイディング	こけ, 割れ, ずれ, 欠落, シール切れがある			
	金属サイディング	変退色, さび, さび穴, ずれ, めくれ, 目地空き, シール切れがある			
	モルタル	こけ, 0.3mm以上の亀裂, 剥落がある			
露出した躯体		水浸み痕, こけ, 腐朽, 蟻道, 蟻害がある			
バルコニー 手すり壁	木製版, 合板	水浸み痕, こけ, 割れ, 抜け節, ずれ, 腐朽がある			
	窯業系サイディング	こけ, 割れ, ずれ, 欠落, シール切れがある			
	金属サイディング	変退色, さび, さび穴, ずれ, めくれ, 目地空き, シール切れがある			
	外壁との接合部	外壁面との接合部に亀裂, 隙間, 緩み, シール切れ・剥離がある			
床排水		壁面を伝って流れている, 又は排水の仕組みが無い			
内 壁	一般室 内壁, 窓下	水浸み痕, はがれ, 亀裂, カビがある	2		
	浴室	タイル壁	目地の亀裂, タイルの割れがある	2	2
		タイル以外	水浸み痕, 変色, 亀裂, カビ, 腐朽, 蟻害がある		
床	一般室 床面	傾斜, 過度の振動, 床鳴りがある	2		
	廊下 床面	傾斜, 過度の振動, 床鳴りがある	1	1	
	床下	基礎のひび割れや床下部材に腐朽, 蟻道, 蟻害がある	2		
合 計			19	3	

劣化度による低減係数	$dK = 1 - (\text{劣化点数} / \text{存在点数}) =$	0.84
------------	------------------------------------------	------

8. 上部構造評点

階	方向	壁・柱の耐力 Qu[kN]	配置などによる 低減係数eKfl	劣化度 dK	保有する耐力 edQu=Qu x eKfl x dK	必要耐力 Qr[kN]	上部構造評点 edQu / Qr
2	X	12.82	0.80	0.84	8.63	22.62	0.38
	Y	14.72	0.80	0.84	9.91	22.62	0.43
1	X	42.80	0.83	0.84	29.91	93.45	0.32
	Y	55.26	0.89	0.84	41.41	93.45	0.44

注1) プログラムでの計算は実数で行っている。上部構造評点に対しては少数点第3位を切り捨てる。

注2) 補強設計時の劣化度は、診断時の劣化度による上限値を考慮する。

耐震診断依頼者 様

総合評価 (診断結果)

【地盤】

地盤	施されている対策の程度	記入	注意事項
よい・普通の地盤		○	特になし
悪い地盤			
非常に悪い地盤 (埋立地, 盛土, 軟弱地盤)	表層の地盤改良を行っている 杭基礎である 特別な対策を行っていない		

【地形】

地形	施されている対策の程度	記入	注意事項
平坦・普通		○	特になし
がけ地・急斜面	コンクリート擁壁		
	石積み 特別な対策を行っていない		

【基礎】

基礎仕様	状態	記入	注意事項
鉄筋コンクリート基礎	健全		特になし
	ひび割れが生じている		
無筋コンクリート基礎	健全		
	軽微なひび割れが生じている ひび割れが生じている	○	
玉石基礎	足固めあり		
	足固めなし		
その他(ブロック基礎等)			

【上部構造】

上部構造評点のうち最小の値	0.32 (倒壊する可能性が高い)
---------------	-------------------

(注)1.5以上:倒壊しない 1.0~1.5 未満:一応倒壊しない 0.7~1.0 未満:倒壊しない可能性がある 0.7未満:倒壊する可能性が高い

【その他注意事項】

--	--

診断者		講習会	主催者	
所属			講習終了番号	
連絡先	〒			Tel ()