C_I－F図（Q－F図） 耐震性能基本指標（Eo）算定表

診断

←設定する終局限界F値
↓第２種構造要素 1 入力

Eo算定入力データ

正負加力は空白で 正加力１で負加力２	
加力方向	1
診断次数	2
建物階数	3
該当階	1
方向	X
Z	1.00
W(kN)	20428
Ai	
G	1.00
U	1.00
S_D値	0.96
Rt	1.00
T値	0.97
文部 Iso	0.70
建防 Es	

番号	種別
1	CSS 極脆性柱
21	CWSS 壁付極脆性柱
2	CS せん断柱
3	CB 曲げ柱
4	CWS 壁付せん断柱
5	CWB 壁付曲げ柱
6	WS せん断耐震壁
7	WB 曲げ耐震壁
8	WWS せん断そで壁
9	WWB 曲げそで壁
10	WR 回転耐震壁
11	BS せん断梁支配
12	BB 曲げ梁支配
13	BⅠ ﾌﾞﾚｰｽﾀｲﾌﾟⅠ ﾌﾞﾚｰｽ降伏
14	BⅡ ﾌﾞﾚｰｽﾀｲﾌﾟⅡ 接合部破壊
15	BⅢ ﾌﾞﾚｰｽﾀｲﾌﾟⅢ 全体曲げ破壊
16	BⅣ ﾌﾞﾚｰｽﾀｲﾌﾟⅣ 柱の極脆性破壊
17	BR ﾌﾞﾚｰｽ回転

通	軸	種別番号	Q (kN)	F	強度寄与係数 α F0.80	F1.00	F1.13	第２種構造要素 F1 1.27	F2	F3	種別
A	1	3	382	1.81	0.51	0.72	0.86 1.00				CB 曲げ柱
	2	3	481	1.07	0.59	1.00			1	1	CB 曲げ柱
	3	3	494	1.07	0.59	1.00			1	1	CB 曲げ柱
	4	3	484	1.07	0.59	1.00			1	1	CB 曲げ柱
	5	3	482	1.07	0.59	1.00			1	1	CB 曲げ柱
	6	3	490	1.07	0.59	1.00			1	1	CB 曲げ柱
	7	3	509	1.07	0.59	1.00					CB 曲げ柱
	8	3	481	1.07	0.59	1.00			1	1	CB 曲げ柱
	9	3	480	1.07	0.59	1.00			1	1	CB 曲げ柱
	10	3	482	1.07	0.59	1.00					CB 曲げ柱
	11	3	373	1.93	0.51	0.72	0.86 1.00		1	1	CB 曲げ柱
B	1	2	648	1.00	0.77	1.00					CS せん断柱
	2	2	633	1.00	0.72	1.00		1	1	1	CS せん断柱
	3	2	638	1.00	0.73	1.00		1	1	1	CS せん断柱
	4	2	645	1.00	0.75	1.00		1	1	1	CS せん断柱
	5	9	477	1.50	0.65	1.00	1.00 1.00				WWB 曲げそで壁
	6	2	643	1.00	0.75	1.00		1	1	1	CS せん断柱
	7-8	10	1430	1.79	0.65	1.00	1.00 1.00				WR 回転耐震壁
	9	2	639	1.00	0.74	1.00		1	1	1	CS せん断柱
	10	2	632	1.00	0.71	1.00		1	1	1	CS せん断柱
	11	2	645	1.00	0.77	1.00		1	1	1	CS せん断柱
C	4a	2	412	1.00	0.72	1.00		1	1	1	CS せん断柱
	5a	2	414	1.00	0.73	1.00		1	1	1	CS せん断柱
	7-8	10	380	3.00	0.65	1.00	1.00 1.00				WR 回転耐震壁
								第２種構造要素集計→	9	17	17

2 次 3 階建 1 階部 X 方向 正加力→ 診断

文部科学省 Iso= 0.70
0.3・Z・G・U = 0.30

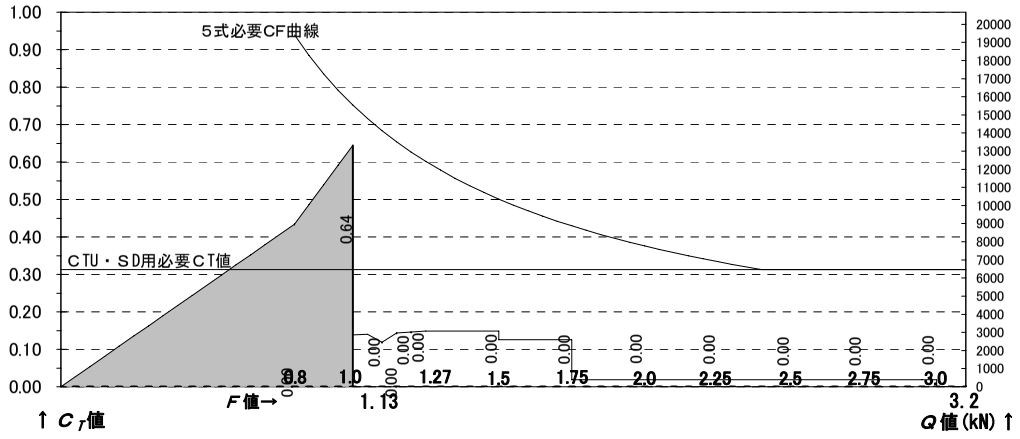
ΣW=20428kN　Z = 1.0　G = 1.00　U = 1.00　Rt = 1.00　T = 0.97　(n+1)/(n+i) = 1.00　S_D = 0.96

部材種別	Q (kN)	分担率	部材数	F 0.80	F 1.00	F 1.13	F 1.27	F 1.50	F 1.75	F 2.00	F 2.25	F 2.50	F 2.75	F 3.00	F 3.20
せん断柱	5949	44%	10		5949										
曲げ柱	5138	38%	11		4383				755						
曲げそで壁	477	4%	1					477							
回転壁	1810	14%	2						1430					380	
合計	13374 (kN)				10332			477	2185					380	
	24 (部材)				19			1	3					1	
	Q／ΣW =				0.51			0.02	0.11					0.02	
	ΣαQ値 =				13163			3042	2565					380	

（５式） $C_W \cdot S_D$値 = 0.62
終局限界変形考慮Eo値 = 0.64

（４式）2ｸﾞﾙｰﾌﾟ　1F 2F　該当無し

（４式）3ｸﾞﾙｰﾌﾟ　1F 2F 3F　該当無し

採用式	F値ｸﾞﾙｰﾌﾟ1	$C_W \cdot S_D$値	終局限界変形考慮Eo値	終局限界F値後の第２種構造要素極脆性柱数	無
５式	1.00	0.62	0.64	終局限界F値後の第２種構造要素せん断柱数	9
				終局限界F値	1.00

1 階 X 方向 C_I－F図 正加力→ 診断