

【基本事項】

工事名 : FA1 入力例
 略称 : FA1 入力例
 日付 : 2003/03/25
 担当者 : UNION SYSTEM INC.
 解析結果 : 表示桁未満で四捨五入を行った

【荷重】

LOAD-No.	種別	荷重ケース名	Nの考慮	NLを採用します		
1	1 鉛直	長期荷重	0 しない			
2	2 水平	風圧力				
3	2 水平	地震力				
組合せNo.	種別	組合せケース名	LOAD No. 各の倍率			
			No. 1	No. 2	No. 3	
1	1 長期	GP	1.00	0.00	0.00	
2	2 短期	GP + W	1.00	1.00	0.00	
3	2 短期	GP - W	1.00	-1.00	0.00	
4	2 短期	GP + K	1.00	0.00	1.00	
5	2 短期	GP - K	1.00	0.00	-1.00	

【計算条件】 (共通)

- ・応力採用位置 Δ X方向 : [鉛直] 節点 [水平] 0mm
 Y方向 : [鉛直] 節点 [水平] 0mm
- ・曲げの設計でのウェブの考慮 : [端部] する [中央部] する
- ・スカラップ寸法 : 35mm
- ・角形鋼管・鋼管で N+M+Q の組合せ応力の検討を行う
- ・充填コンクリートのコンファインド効果 考慮しない
- ・幅厚比による部材ランク (種別) は、「2007年版 建築物の構造関係技術基準解説書」により判定する

【記号説明】

F	: F 値	[N/mm ²]	Lb1~Lbn	: 横補剛間隔	[mm]
lk	: fc計算用座屈長さ	[mm]	Lb1	: 柱脚側	Lb2 は柱頭側 Lbn は中間部
λ	: 細長比		cfc	: 充填コンクリートの許容圧縮応力度	[N/mm ²]
算定位置	: 断面算定位置 (軸心からの距離)	[mm]	cAo	: 充填コンクリートの断面積	[mm ²]
NL	: 長期軸力	[kN]	cNo	: 充填コンクリートの圧縮耐力 L (長期) S (短期)	[kN]
Z	: 断面係数	[mm ³]	M	: 曲げモーメント	[kNm]
Aw	: せん断面積	[mm ²]	符号	入力M	- + 設計M + -
A	: 全断面積	[mm ²]			- + + -
An	: 有効断面積	[mm ²]			+ - + -
C	: fb計算の補正係数 (H形鋼)		Q	: せん断力	[kN]
fb	: 許容曲げ応力度	[N/mm ²]	N	: 軸方向力 (正值=圧縮、負値=引張)	[kN]
fs	: 許容せん断応力度	[N/mm ²]	σ_c/fc	: 軸応力度比	
Lfc	: 長期許容圧縮応力度	[N/mm ²]	σ_{bx}/fb	: X方向の曲げ応力度比	
σ_c	: 軸応力度 (N が負値のとき、引張応力度)	[N/mm ²]	σ_{by}/fb	: Y方向の曲げ応力度比	
σ_b	: 曲げ応力度	[N/mm ²]	TOTAL	: N+Mの組合せ応力度比	
τ	: せん断応力度	[N/mm ²]	τ/fs	: せん断応力度比	
応力採用位置	: 端部設計応力を算定位置と Δ mm 節点側の位置との2箇所での大きい方を採用	[mm]	組NMQ	: N+M+Qの組合せ応力度比	
			スカラップ	: スカラップ寸法 (負値は低減率 [%])	[mm]

【FA1-No. と MC1-No. 対応表】

FA1-No.				MC1		FA1-No.				MC1			
部材X	断面X	部材Y	断面Y	No.	名称	X-部材長-Y	部材X	断面X	部材Y	断面Y	No.	名称	X-部材長-Y
1	2	-	-	1	C1	4000	5	2	-	-	3	C5	4000
4	2	-	-	2	C4	4000	8	2	-	-	4	C8	4000

No. 1 [C1]		(FA1 X:部材No.1)		断面No.2		Y:-					
部材長	4000	lk	λ	算定位置	Z	Aw	A	An			
H: H形鋼 (X方向強軸配置)		f/幅厚比/w	X	4000	38.19	X柱頭	0	829049	2128	10393	9268
H- 250x 255x14.0x14.0x 13 [FA] F= 235 (SS400)		9.1 15.9	Y	4000	65.50	柱脚	600	829049	2128	10393	9268
横補剛数 Lb1						Y柱頭	0	303723	7140	10393	9268
4000						柱脚	600	303723	7140	10393	9268
NL= 300.0 水平荷重時応力の割増率 a X方向 1.00 Y方向 1.00 LOAD X方向//----- Mx -----//----- Qx -----//----- Nx -----// Y方向//----- My -----//----- Qy -----//----- Ny -----// No. 柱頭 中央 柱脚 柱頭 柱脚 柱頭 柱脚 柱頭 柱脚 柱頭 中央 柱脚 柱頭 柱脚 柱頭 柱脚 1 -47.2 -23.6 0.0 11.8 -11.8 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 2 51.1 33.6 0.0 -4.8 20.8 -4.8 -4.8 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 3 32.0 16.0 0.0 -8.0 8.0 -4.0 -4.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0											
組合せNo. 1 [長期] GP fc = 121.7 fs = 90.5 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定 X柱頭 300.0 28.9 0.24 47.2 56.9 156.7 0.36 0.00 0.60 11.8 5.5 0.06 0.41 OK 中央 300.0 28.9 0.24 23.6 25.9 156.7 0.17 0.00 0.40 11.8 3.8 0.04 0.33 OK 柱脚 300.0 28.9 0.24 0.0 0.0 156.7 0.00 0.00 0.24 -11.8 5.5 0.06 0.19 OK Y柱頭 300.0 28.9 0.24 0.0 0.0 156.7 0.36 0.00 0.60 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 中央 300.0 28.9 0.24 0.0 0.0 156.7 0.17 0.00 0.40 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 柱脚 300.0 28.9 0.24 0.0 0.0 156.7 0.00 0.00 0.24 0.0 0.0 0.00 0.00 OK											
組合せNo. 2 [短期] GP + W fc = 182.6 fs = 135.7 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定 X柱頭 295.2 28.4 0.16 -3.9 4.7 235.0 0.02 0.00 0.18 7.0 3.3 0.02 0.14 OK 中央 295.2 28.4 0.16 -10.0 11.0 235.0 0.05 0.00 0.20 32.6 10.5 0.08 0.18 OK 柱脚 295.2 28.4 0.16 -11.8 14.2 235.0 0.06 0.00 0.22 9.0 4.2 0.03 0.16 OK Y柱頭 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.24 0.00 0.40 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 中央 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.11 0.00 0.27 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 柱脚 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.00 0.00 0.16 0.0 0.0 0.00 0.00 OK											
組合せNo. 3 [短期] GP - W fc = 182.6 fs = 135.7 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定 X柱頭 304.8 29.3 0.16 98.3 118.6 235.0 0.50 0.00 0.67 16.6 7.8 0.06 0.44 OK 中央 304.8 29.3 0.16 57.2 62.7 235.0 0.27 0.00 0.43 -9.0 2.9 0.02 0.36 OK 柱脚 304.8 29.3 0.16 11.8 14.2 235.0 0.06 0.00 0.22 -32.6 15.3 0.11 0.20 OK Y柱頭 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.24 0.00 0.40 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 中央 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.11 0.00 0.27 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 柱脚 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.00 0.00 0.16 0.0 0.0 0.00 0.00 OK											
組合せNo. 4 [短期] GP + K fc = 182.6 fs = 135.7 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定 X柱頭 296.0 28.5 0.16 15.2 18.3 235.0 0.08 0.00 0.23 3.8 1.8 0.01 0.17 OK 中央 296.0 28.5 0.16 7.6 8.3 235.0 0.04 0.00 0.19 3.8 1.2 0.01 0.15 OK 柱脚 296.0 28.5 0.16 -4.8 5.8 235.0 0.02 0.00 0.18 -3.8 1.8 0.01 0.14 OK Y柱頭 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.24 0.00 0.40 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 中央 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.11 0.00 0.27 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 柱脚 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.00 0.00 0.16 0.0 0.0 0.00 0.00 OK											
組合せNo. 5 [短期] GP - K fc = 182.6 fs = 135.7 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定 X柱頭 304.0 29.3 0.16 79.2 95.5 235.0 0.41 0.00 0.57 19.8 9.3 0.07 0.38 OK 中央 304.0 29.3 0.16 39.6 43.4 235.0 0.18 0.00 0.34 19.8 6.4 0.05 0.29 OK 柱脚 304.0 29.3 0.16 4.8 5.8 235.0 0.02 0.00 0.18 -19.8 9.3 0.07 0.16 OK Y柱頭 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.24 0.00 0.40 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 中央 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.11 0.00 0.27 0.0 0.0 0.00 0.00 OK 柱脚 300.0 28.9 0.16 0.0 0.0 235.0 0.00 0.00 0.16 0.0 0.0 0.00 0.00 OK											
(計算条件) 共通利用 ・ 応力採用位置 ∠ X 鉛直 節点 水平 0 ・ 曲げの設計での 柱頭 中央 柱脚 ・ スカラップ 柱頭 35 Y 鉛直 節点 水平 0 ウェブの考慮 する する する 柱脚 35 ・ 幅厚比による部材ランク (種別) は、「2007年版 建築物の構造関係技術基準解説書」により判定する											

No. 2 [C4]		(FA1 X:部材No. 4)		断面No. 2		Y:-									
部材長 4000		lk λ		算定位置		Z		Aw A An							
H: H形鋼 (X方向強軸配置)		f/幅厚比/w	X	4000	38.19	X柱頭	0	829049	2128	10393	9268				
H- 250x 255x14.0x14.0x 13 [FA] F= 235(SS400)		9.1	15.9	Y	4000	65.50	Y柱頭	0	829049	2128	10393				
横補剛数 Lb1							Y柱脚	0	303723	7140	10393				
4000							柱脚	600	303723	7140	10393				
NL= 300.0		水平荷重時応力の割増率 a		X方向	1.00	Y方向	1.00								
LOAD	X方向	Mx	Qx	Nx	Y方向	My	Qy	Ny							
No.	柱頭	中央	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	中央	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚			
1	47.2	23.6	0.0	-11.8	11.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
2	23.9	15.9	0.0	-2.0	10.0	-8.1	-8.1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
3	32.0	16.0	0.0	-8.0	8.0	4.0	4.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0			
組合せNo. 1 [長期] GP		fc = 121.7		fs = 90.5											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	300.0	28.9	0.24	-47.2	56.9		156.7	0.36	0.00	0.60	-11.8	5.5	0.06	0.41	OK
中央	300.0	28.9	0.24	-23.6	25.9		156.7	0.17	0.00	0.40	-11.8	3.8	0.04	0.33	OK
柱脚	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0		156.7	0.00	0.00	0.24	11.8	5.5	0.06	0.19	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0		156.7	0.36	0.00	0.60	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0		156.7	0.17	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0		156.7	0.00	0.00	0.24	0.0	0.0	0.00		OK
組合せNo. 2 [短期] GP + W		fc = 182.6		fs = 135.7											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	291.9	28.1	0.15	-71.1	85.8		235.0	0.36	0.00	0.52	-13.8	6.5	0.05	0.34	OK
中央	291.9	28.1	0.15	-39.5	43.3		235.0	0.18	0.00	0.34	-1.8	0.6	0.00	0.28	OK
柱脚	291.9	28.1	0.15	-5.6	6.8		235.0	0.03	0.00	0.18	21.8	10.2	0.08	0.16	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00		OK
組合せNo. 3 [短期] GP - W		fc = 182.6		fs = 135.7											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	308.1	29.6	0.16	-23.3	28.1		235.0	0.12	0.00	0.28	-9.8	4.6	0.03	0.20	OK
中央	308.1	29.6	0.16	-7.7	8.4		235.0	0.04	0.00	0.20	-21.8	7.0	0.05	0.17	OK
柱脚	308.1	29.6	0.16	5.6	6.8		235.0	0.03	0.00	0.19	1.8	0.8	0.01	0.14	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00		OK
組合せNo. 4 [短期] GP + K		fc = 182.6		fs = 135.7											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	304.0	29.3	0.16	-79.2	95.5		235.0	0.41	0.00	0.57	-19.8	9.3	0.07	0.38	OK
中央	304.0	29.3	0.16	-39.6	43.4		235.0	0.18	0.00	0.34	-19.8	6.4	0.05	0.29	OK
柱脚	304.0	29.3	0.16	-4.8	5.8		235.0	0.02	0.00	0.18	19.8	9.3	0.07	0.16	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00		OK
組合せNo. 5 [短期] GP - K		fc = 182.6		fs = 135.7											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	296.0	28.5	0.16	-15.2	18.3		235.0	0.08	0.00	0.23	-3.8	1.8	0.01	0.17	OK
中央	296.0	28.5	0.16	-7.6	8.3		235.0	0.04	0.00	0.19	-3.8	1.2	0.01	0.15	OK
柱脚	296.0	28.5	0.16	4.8	5.8		235.0	0.02	0.00	0.18	3.8	1.8	0.01	0.14	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00		OK
(計算条件) 共通利用 ・ 応力採用位置 ∠ X 鉛直 節点 水平 0 ・ 曲げの設計での 柱頭 中央 柱脚 ・ スカラップ 柱頭 35 Y 鉛直 節点 水平 0 ウェブの考慮 する する する 柱脚 35 ・ 幅厚比による部材ランク (種別) は、「2007年版 建築物の構造関係技術基準解説書」により判定する															

No. 3 [C5]		(FA1 X:部材No. 5)		断面No. 2		Y:-										
部材長 4000		lk λ		算定位置		Z		Aw A An								
H: H形鋼 (X方向強軸配置)		f/幅厚比/w	X	X柱頭	0	829049	2128	10393	9268							
H- 250x 255x14.0x14.0x 13 [FA] F= 235(SS400)		9.1 15.9	Y	柱脚	600	829049	2128	10393	9268							
横補剛数 Lb1				Y柱頭	0	303723	7140	10393	9268							
4000				柱脚	600	303723	7140	10393	9268							
NL= 300.0 水平荷重時応力の割増率 a X方向 1.00 Y方向 1.00 LOAD X方向//----- Mx -----//----- Qx -----//----- Nx -----/ Y方向//----- My -----//----- Qy -----//----- Ny -----/																
No.	柱頭	中央	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	中央	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚		
1	-47.2	-23.6	0.0	11.8	-11.8			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
2	51.1	33.6	0.0	-4.8	20.8	-4.8	-4.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
3	32.0	16.0	0.0	-8.0	8.0	-4.0	-4.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
組合せNo. 1 [長期] GP fc = 121.7 fs = 90.5 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定																
X柱頭	300.0	28.9	0.24	47.2	56.9			156.7	0.36	0.00	0.60	11.8	5.5	0.06	0.41	OK
中央	300.0	28.9	0.24	23.6	25.9			156.7	0.17	0.00	0.40	11.8	3.8	0.04	0.33	OK
柱脚	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0			156.7	0.00	0.00	0.24	-11.8	5.5	0.06	0.19	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0			156.7	0.36	0.00	0.60	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0			156.7	0.17	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0			156.7	0.00	0.00	0.24	0.0	0.0	0.00		OK
組合せNo. 2 [短期] GP + W fc = 182.6 fs = 135.7 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定																
X柱頭	295.2	28.4	0.16	-3.9	4.7			235.0	0.02	0.00	0.18	7.0	3.3	0.02	0.14	OK
中央	295.2	28.4	0.16	-10.0	11.0			235.0	0.05	0.00	0.20	32.6	10.5	0.08	0.18	OK
柱脚	295.2	28.4	0.16	-11.8	14.2			235.0	0.06	0.00	0.22	9.0	4.2	0.03	0.16	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00		OK
組合せNo. 3 [短期] GP - W fc = 182.6 fs = 135.7 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定																
X柱頭	304.8	29.3	0.16	98.3	118.6			235.0	0.50	0.00	0.67	16.6	7.8	0.06	0.44	OK
中央	304.8	29.3	0.16	57.2	62.7			235.0	0.27	0.00	0.43	-9.0	2.9	0.02	0.36	OK
柱脚	304.8	29.3	0.16	11.8	14.2			235.0	0.06	0.00	0.22	-32.6	15.3	0.11	0.20	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00		OK
組合せNo. 4 [短期] GP + K fc = 182.6 fs = 135.7 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定																
X柱頭	296.0	28.5	0.16	15.2	18.3			235.0	0.08	0.00	0.23	3.8	1.8	0.01	0.17	OK
中央	296.0	28.5	0.16	7.6	8.3			235.0	0.04	0.00	0.19	3.8	1.2	0.01	0.15	OK
柱脚	296.0	28.5	0.16	-4.8	5.8			235.0	0.02	0.00	0.18	-3.8	1.8	0.01	0.14	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00		OK
組合せNo. 5 [短期] GP - K fc = 182.6 fs = 135.7 N σc σc/fc M σb C fb σbx/fb σby/fb TOTAL Q τ τ /fs 組NMQ 判定																
X柱頭	304.0	29.3	0.16	79.2	95.5			235.0	0.41	0.00	0.57	19.8	9.3	0.07	0.38	OK
中央	304.0	29.3	0.16	39.6	43.4			235.0	0.18	0.00	0.34	19.8	6.4	0.05	0.29	OK
柱脚	304.0	29.3	0.16	4.8	5.8			235.0	0.02	0.00	0.18	-19.8	9.3	0.07	0.16	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00		OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00		OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0			235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00		OK
(計算条件) 共通利用 ・応力採用位置 X 鉛直 節点 水平 0 ・曲げの設計での 柱頭 中央 柱脚 ・スカルアップ 柱頭 35 Y 鉛直 節点 水平 0 ウェブの考慮 する する する 柱脚 35 ・幅厚比による部材ランク(種別)は、「2007年版 建築物の構造関係技術基準解説書」により判定する																

No. 4 [C8]		(FA1 X:部材No. 8)		断面No. 2		Y:-									
部材長 4000		lk λ		算定位置		Z		Aw A An							
H: H形鋼 (X方向強軸配置)		f/幅厚比/w	X	4000	38.19	X柱頭	0	829049	2128	10393	9268				
H- 250x 255x14.0x14.0x 13 [FA] F= 235(SS400)		9.1	15.9	Y	4000	65.50	柱脚	600	829049	2128	10393				
横補剛数 Lb1							Y柱頭	0	303723	7140	10393				
4000							柱脚	600	303723	7140	10393				
NL= 300.0		水平荷重時応力の割増率 a		X方向	1.00	Y方向	1.00								
LOAD	X方向	Mx	Qx	Nx	Y方向	My	Qy	Ny							
No.	柱頭	中央	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	中央	柱脚	柱頭	柱脚					
1	47.2	23.6	0.0	-11.8	11.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0					
2	23.9	15.9	0.0	-2.0	10.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0					
3	32.0	16.0	0.0	-8.0	8.0	4.0	4.0	0.0	0.0	0.0					
組合せNo. 1 [長期] GP		fc = 121.7		fs = 90.5											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	300.0	28.9	0.24	-47.2	56.9		156.7	0.36	0.00	0.60	-11.8	5.5	0.06	0.41	OK
中央	300.0	28.9	0.24	-23.6	25.9		156.7	0.17	0.00	0.40	-11.8	3.8	0.04	0.33	OK
柱脚	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0		156.7	0.00	0.00	0.24	11.8	5.5	0.06	0.19	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0		156.7	0.36	0.00	0.60	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
中央	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0		156.7	0.17	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
柱脚	300.0	28.9	0.24	0.0	0.0		156.7	0.00	0.00	0.24	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
組合せNo. 2 [短期] GP + W		fc = 182.6		fs = 135.7											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	291.9	28.1	0.15	-71.1	85.8		235.0	0.36	0.00	0.52	-13.8	6.5	0.05	0.34	OK
中央	291.9	28.1	0.15	-39.5	43.3		235.0	0.18	0.00	0.34	-1.8	0.6	0.00	0.28	OK
柱脚	291.9	28.1	0.15	-5.6	6.8		235.0	0.03	0.00	0.18	21.8	10.2	0.08	0.16	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
組合せNo. 3 [短期] GP - W		fc = 182.6		fs = 135.7											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	308.1	29.6	0.16	-23.3	28.1		235.0	0.12	0.00	0.28	-9.8	4.6	0.03	0.20	OK
中央	308.1	29.6	0.16	-7.7	8.4		235.0	0.04	0.00	0.20	-21.8	7.0	0.05	0.17	OK
柱脚	308.1	29.6	0.16	5.6	6.8		235.0	0.03	0.00	0.19	1.8	0.8	0.01	0.14	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
組合せNo. 4 [短期] GP + K		fc = 182.6		fs = 135.7											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	304.0	29.3	0.16	-79.2	95.5		235.0	0.41	0.00	0.57	-19.8	9.3	0.07	0.38	OK
中央	304.0	29.3	0.16	-39.6	43.4		235.0	0.18	0.00	0.34	-19.8	6.4	0.05	0.29	OK
柱脚	304.0	29.3	0.16	-4.8	5.8		235.0	0.02	0.00	0.18	19.8	9.3	0.07	0.16	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
組合せNo. 5 [短期] GP - K		fc = 182.6		fs = 135.7											
	N	σc	σc/fc	M	σb	C	fb	σbx/fb	σby/fb	TOTAL	Q	τ	τ /fs	組NMQ	判定
X柱頭	296.0	28.5	0.16	-15.2	18.3		235.0	0.08	0.00	0.23	-3.8	1.8	0.01	0.17	OK
中央	296.0	28.5	0.16	-7.6	8.3		235.0	0.04	0.00	0.19	-3.8	1.2	0.01	0.15	OK
柱脚	296.0	28.5	0.16	4.8	5.8		235.0	0.02	0.00	0.18	3.8	1.8	0.01	0.14	OK
Y柱頭	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.24	0.00	0.40	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
中央	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.11	0.00	0.27	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
柱脚	300.0	28.9	0.16	0.0	0.0		235.0	0.00	0.00	0.16	0.0	0.0	0.00	0.00	OK
(計算条件) 共通利用 ・ 応力採用位置 X 鉛直 節点 水平 0 ・ 曲げの設計での 柱頭 中央 柱脚 ・ スカラップ 柱頭 35 Y 鉛直 節点 水平 0 ウェブの考慮 する する する 柱脚 35 ・ 幅厚比による部材ランク (種別) は、「2007年版 建築物の構造関係技術基準解説書」により判定する															

【検定比一覧表】 (MC1 No. 順)

No.	名称	断面	X-部材長-Y	検定比						判定
				柱頭	中央	柱脚	柱頭	中央	柱脚	
1	C1	H- 250x 255x14.0x14.0x 13	4000	0.67	0.43	0.24	0.60	0.40	0.24	OK
2	C4	H- 250x 255x14.0x14.0x 13	4000	0.60	0.40	0.24	0.60	0.40	0.24	OK
3	C5	H- 250x 255x14.0x14.0x 13	4000	0.67	0.43	0.24	0.60	0.40	0.24	OK
4	C8	H- 250x 255x14.0x14.0x 13	4000	0.60	0.40	0.24	0.60	0.40	0.24	OK