

正 誤 表

第 4 編 その1 (指針 , 設計例) 担当WG名 : [WG 5]

ページ	項番号	行数	誤表示	正表示	備考
9	2.2.3	下 12、13	プレキャストコンクリート接合部の設計は、(社)日本建築学会「現場打ち同等型プレキャスト鉄筋コンクリート構造設計指針(案)・同解説(2002)」に準拠する。 プレキャストコンクリート接合部の設計は、第 6 章による。	プレキャストコンクリート接合部の設計は、第 6 章による。 下線部削除	
43		上 8	林雄三	林三雄	
45	5.2.1	上 14	$=1 - 0.2H^{0.5}/D_f^{0.25}$ 、ただし <u>0</u>	$=1 - 0.2H^{0.5}/D_f^{0.25}$ 、ただし <u>0.7</u>	
56	6.3	下 6	σ_y : 直交鉄筋の規格降伏点 (N/mm ²)、ただし、 <u>σ_y が 800N/mm² を超える場合は 800N/mm² とする。</u>	σ_y : 直交鉄筋の規格降伏点 (N/mm ²)、ただし、 <u>規格降伏点が 390N/mm² を超える場合は 390N/mm² とする。</u> なお、梁の水平接合部にせん断摩擦式を用いる場合は、 <u>390N/mm² を超える規格降伏点 (N/mm²) を用いてよい、ただし、規格降伏点 (N/mm²) が 800N/mm² を超える場合は 800N/mm² とする。</u>	
56	6.3	下 5	σ_B : コンクリートの圧縮強度 (N/mm ²) で、 <u>設計ではコンクリートの設計基準強度 F_c を用いる。</u>	σ_B : コンクリートの圧縮強度 (N/mm ²) で、 <u>設計基準強度 F_c を用いる。ただし、設計基準強度が 40N/mm² を超える場合は 40N/mm² とする。</u>	
70 79	6.4.2 6.4.3	解図 6.4.2 - 2 解表 6.4.2 - 1 解図 6.4.3 - 3 解表 6.4.3 - 1	両端曲げ強度時 中央曲げモーメント <u>83</u>	両端曲げ強度時 中央曲げモーメント <u>81</u>	
70 80	6.4.2 6.4.3	解表 6.4.2 - 2 解表 6.4.3 - 2	地震時 中央曲げモーメント <u>218</u> 地震時 中央曲げモーメント <u>200.5</u>	地震時 中央曲げモーメント <u>216</u> 地震時 中央曲げモーメント <u>216</u>	
74	6.4.2	上 10	$\mu \cdot C = 0.6 \times 363 = 218$	$\mu \cdot C = 0.6 \times 360 = 216$	
74	6.4.2	上 12	$M_j = 218 / 0.6 = 363 \text{ kN}$	$M_j = 216 / 0.6 = 360 \text{ kN}$	
74	6.4.2	上 13	$M = 218 \text{ kN} \cdot \text{m}$	$M = 216 \text{ kN} \cdot \text{m}$	

74	6.4.2	下 1	$\max(218,1776)=1776$	$\max(216,1766)=1766$	
88	6.4.4	下 7	$hQ_w = \dots = 6990$	$hQ_w = \dots = 4733$	
89	6.4.4	上 2	$c = \dots = 0.56$	$c = \dots = 0.54$	
89	6.4.4	上 5、6	$=900 \times \dots \times 0.25 \times (1 - 0.56)$ $\times \dots = 3950$	$=900 \times \dots \times 0.25 \times (1 - 0.54) \times \dots$ $= 3979$	
89	6.4.4	上 11、12、13	$a_v \cdot v_y - (hQ_w \cdot h_w / l_w) = \dots$ $(6690 \times 2900 / 11200)$ $= 3123 \text{ kN} - 1732 \text{ kN} = 1391 \text{ kN}$	$a_v \cdot v_y - (hQ_w \cdot h_w / l_w) = \dots$ $(4733 \times 3000 / 11200)$ $= 3123 \text{ kN} - 1268 \text{ kN} = 1855 \text{ kN}$	
89	6.4.4	下 1、2、3	$= 6690 + \min(1391, 3950) + 3204$ $= 11285 \text{ kN} \geq \cdot Q_u \cdot \dots = 10544 \text{ kN}$ となり、 Q_{su} 、 Q_d を満足することを確認した。	$= 4733 + \min(1855, 3979) + 3204$ $= 9792 \text{ kN} < \cdot Q_u \cdot \dots = 10544 \text{ kN}$ となり、 Q_{su} 、 Q_d を満足しない。 そこで、鉛直方向接合筋 12 - D25 を 24 - D25 に変更する。 $hQ_w = 0.6 \times ((24 \times 507 \times 345 + 24 \times 127 \times 295) / 1000 + 4891)$ $= 5993 \text{ kN}$ $Q_{su} = 5993 + \min(1855, 3979) + 3204$ $= 11052 \text{ kN} > \cdot Q_u = 1.3 \times 8111$ $= 10544 \text{ kN}$ となり、 Q_{su} 、 Q_d を満足することを確認した。	
92	6.4.5	上 4、5	$V_d = \dots \cdot V_u$ $V_u = V_{dl} + LQ_d$	$V_d = V_u$ $V_u = \dots \cdot V_{dl} + LQ_d$	
92	6.4.5	上 10	V_{dl} : 1 層分の耐力壁の鉛直接合部に生ずるせん断力(N)	V_{dl} : 保有水平耐力時に水平荷重によって生じる 1 層分の鉛直接合部のせん断力(N)	
95	6.4.5	下 12	$V_u = V_{dl} + LQ_d = 2138 + 308.9 = 2447 \text{ kN}$	$V_u = \dots \cdot V_{dl} + LQ_d = 1.3 \times 2138 + 308.9 = 3088 \text{ kN}$	
95	6.4.5	下 5	$= 3123 \text{ kN} < \cdot V_u = 1.3 \times 2447$ $= 3181 \text{ kN}$ NG	$= 3123 \text{ kN} > V_u = 3088 \text{ kN}$ OK	
96	6.4.5	上 3	$V_u = V_{dl} + LQ_d = 1762 + 308.9 = 2071 \text{ kN}$	$V_u = \dots \cdot V_{dl} + LQ_d = 1.3 \times 1762 + 308.9 = 2600 \text{ kN}$	
96	6.4.5	下 2	$= 3123 \text{ kN} > \cdot V_u = 1.3 \times 2071$ $= 2692 \text{ kN}$	$= 3123 \text{ kN} > V_u = 2600 \text{ kN}$	
96	6.4.5	下 1	$\dots \cdot Q_{wr} = 3123 \text{ kN}$ $V_d = 2692 \text{ kN}$ となり、 \dots	$\dots \cdot Q_{wr} = 3123 \text{ kN}$ $V_d = 2600 \text{ kN}$ となり、 \dots	
101	6.4.6	上 12、13	$= \{ (0.053 \cdot \dots) / (0.58 + 0.12) \cdot \dots$ $= 2888 \times 10^3 \text{ N} = 2888 \text{ kN}$	$= \{ (0.053 \cdot \dots) / (1.0 + 0.12) \cdot \dots$ $= 2185 \times 10^3 \text{ N} = 2185 \text{ kN}$	
113	6.4.7	下 11	$\dots \cdot f = 345 / 1.5 = 230.0$	$\dots \cdot f = 215$	
127	1.2.2	上 1	(2) 梁の \dots 。柱の曲げ終局強度は p.7-12 による。	(2) 梁の \dots 。柱の曲げ終局強度は 4.5 節(2)、(c)による。	
128	1.4(1))コンクリート、表	基礎梁、基礎 : Fc48	基礎梁、基礎 : Fc30	
133	2.1	(2)軸組図	1SL 下部コンクリート強度 Fc48	Fc30	

161	6.1	上 9	コンクリートの短期許容引張 応力度	コンクリートの短期許容圧縮応 力度	
161	5.2(5)	表(杭のせん断設計)	P1 : 2-D16@100 P3 : 2-D16@100	せん断補強筋、設計径、間隔の 訂正 P1 : 2-D19@150 P3 : 2-D19@150	
175	7.2	表(柱の軸力制限)	tNu、cNu の数値誤植	別紙 1 による。	
179	7.2	上 11	$=0.7 (0.7 - F_c/2000)$	$=0.7 (0.7 - F_c/200)$	
181	7.2	上 11			
179	7.2	上 15	$b=1.22(0.307b_{d+} \dots$	$b=1.22(0.307b_{r+} \dots$	
190	8.1	表(曲げ耐力の検討)	表中杭径及び数値が消えている。 径 <u>300</u>	杭径 <u>2300</u>	
190	8.1	表(曲げ耐力の検討)	Y1,X1,軸部 : A_g 等誤植	別紙 2	
191	8.1	表中の杭径	数字が消えている。 <u>230</u>	<u>2300</u>	
191	8.1	表(せん断耐力の検討)	帯筋間隔見直し	別紙 2	
193 194	8.2	表(終局時の基礎梁の断面算定)	基礎コンクリート強度 F_{c48} F_{c30} に変更による基礎梁断面の訂正	別紙 3	
197	9.1	表左から 4 の欄	b、D、j の数字が消えている。	別紙 4 による。	
198	9.1	表中の固定荷重	数字が消えている。	別紙 5 による。	
208		杭リスト C 部	<u>R1</u>	<u>R2</u>	
208		杭リスト A 部フープ	P1 : <u>D16@100</u> P3 : <u>D16@100</u>	P1 : <u>D19@150</u> P3 : <u>D19@150</u>	

(本文 P175)

柱の軸力制限 (Y 方向)

C 2 (X 2 - Y 1) 引張柱

階数	Fc (N/mm ²)	B (mm)	D (mm)	主筋	芯筋	NL (kN)	Nm (kN)	Nd (kN)	tNu (kN)	Nd/tNu	判定 (<3/4)
19	36	950	950	12-D32	-	522	25	546	<u>-4088</u>	-	OK
18	36	950	950	12-D32	-	1007	-168	839	<u>-4088</u>	-	OK
17	36	950	950	12-D35	-	1493	-525	968	<u>-4927</u>	-	OK
16	36	950	950	12-D35	-	1978	-1041	937	<u>-4927</u>	-	OK
15	42	1000	1000	12-D38	-	2482	-1800	683	<u>-7038</u>	-	OK
14	42	1000	1000	12-D38	-	2991	-2610	381	<u>-7038</u>	-	OK
13	42	1000	1000	12-D38	-	3499	-3424	75	<u>-7038</u>	-	OK
12	42	1000	1000	12-D38	-	4008	-4331	-323	<u>-7038</u>	0.046	OK
11	48	1050	1050	16-D38	-	4538	-5533	-995	<u>-9384</u>	0.106	OK
10	48	1050	1050	16-D38	-	5072	-6737	-1665	<u>-9384</u>	0.177	OK
9	48	1050	1050	16-D41	-	5607	-7943	-2336	<u>-11031</u>	0.212	OK
8	48	1050	1050	16-D41	-	6142	-9151	-3009	<u>-11031</u>	0.273	OK
7	54	1050	1050	24-D41	-	6693	-10539	-3846	<u>-16546</u>	0.232	OK
6	54	1050	1050	24-D41	-	7246	-11927	-4681	<u>-16546</u>	0.283	OK
5	54	1050	1050	24-D41	-	7799	-13315	-5516	<u>-16546</u>	0.333	OK
4	54	1050	1050	24-D41	-	8352	-14703	-6351	<u>-16546</u>	0.384	OK
3	60	1050	1050	24-D41	-	8905	-16223	-7318	<u>-16546</u>	0.442	OK
2	60	1050	1050	24-D41	-	9459	-17739	-8281	<u>-16546</u>	0.500	OK
1	60	1050	1050	24-D41	-	10023	-19247	-9223	<u>-16546</u>	0.557	OK

C 2 (X 2 - Y 6) 圧縮柱

階数	Fc (N/mm ²)	B (mm)	D (mm)	主筋	芯筋	NL (kN)	Nm (kN)	Nd (kN)	cNu (kN)	Nd/cNu	判定 (<2/3)
19	36	950	950	12-D32	-	522	164	685	<u>32490</u>	<u>0.021</u>	OK
18	36	950	950	12-D32	-	1007	461	1468	<u>32490</u>	<u>0.045</u>	OK
17	36	950	950	12-D35	-	1493	899	2392	<u>32490</u>	<u>0.074</u>	OK
16	36	950	950	12-D35	-	1978	1456	3434	<u>32490</u>	<u>0.106</u>	OK
15	42	1000	1000	12-D38	-	2482	2270	4752	<u>42000</u>	<u>0.113</u>	OK
14	42	1000	1000	12-D38	-	2991	3087	6078	<u>42000</u>	<u>0.145</u>	OK
13	42	1000	1000	12-D38	-	3499	3910	7409	<u>42000</u>	<u>0.176</u>	OK
12	42	1000	1000	12-D38	-	4008	4734	8742	<u>42000</u>	<u>0.208</u>	OK
11	48	1050	1050	16-D38	-	4538	5824	10362	<u>52920</u>	<u>0.196</u>	OK
10	48	1050	1050	16-D38	-	5072	6917	11989	<u>52920</u>	<u>0.227</u>	OK
9	48	1050	1050	16-D41	-	5607	8011	13618	<u>52920</u>	<u>0.257</u>	OK
8	48	1050	1050	16-D41	-	6142	9105	15247	<u>52920</u>	<u>0.288</u>	OK
7	54	1050	1050	24-D41	-	6693	10524	17218	<u>59535</u>	<u>0.289</u>	OK
6	54	1050	1050	24-D41	-	7246	11942	19188	<u>59535</u>	<u>0.322</u>	OK
5	54	1050	1050	24-D41	-	7799	13360	21159	<u>59535</u>	<u>0.355</u>	OK
4	54	1050	1050	24-D41	-	8352	14778	23130	<u>59535</u>	<u>0.389</u>	OK
3	60	1050	1050	24-D41	-	8905	16308	25214	<u>66150</u>	<u>0.381</u>	OK
2	60	1050	1050	24-D41	-	9459	17833	27292	<u>66150</u>	<u>0.413</u>	OK
1	60	1050	1050	24-D41	-	10023	19351	29375	<u>66150</u>	<u>0.444</u>	OK

(本文 P.190)

(5) 杭の算定

() 曲げ耐力の検討

位置	杭径 D (mm)	d _c (mm)	主筋	A _g (mm ²)	(X方向)					(Y方向)					判定 1.1	判定 1.1	符号
					N _{m max}	_p M _m	_p M _u	$\frac{\substack{pM_u \\ pM_m}}$	判定	N _{m max}	_p M _m	_p M _u	$\frac{\substack{pM_u \\ pM_m}}$	判定			
					N _{m min}	(kN·m)	(kN·m)	$\frac{\substack{pM_u \\ pM_m}}$	1.1	N _{m min}	(kN·m)	(kN·m)	$\frac{\substack{pM_u \\ pM_m}}$	1.1			
Y1	X1	頭部	2300	100	54-D35	51678	27528	15011	36132	2.41	OK	35230	12669	38443	3.03	OK	P1
		軸部	2300	100	30-D35	28710	-9055	13149	13149	1.00	*	-16756	5630	5630	1.00	*	
	X4	頭部	2300	100	30-D35	28710	27528	15011	29068	10.40	OK	35230	12669	31611	12.99	OK	
		軸部	2300	100	30-D35	28710	-1630	13149	10634	3.81	OK	-9331	5630	3163	1.30	OK	
Y6	X2	頭部	2300	100	48-D35	45936	12566	15011	27285	1.82	OK	38623	12669	37497	2.96	OK	P2
		軸部	2300	100	24-D35	22968	11378	2794	26534	1.77	OK	-14679	5237	5237	1.00	*	
	X3	頭部	2300	100	24-D35	22968	12566	15011	19466	6.97	OK	38623	12669	30826	12.67	OK	
		軸部	2300	100	24-D35	22968	11378	2794	18715	6.70	OK	-7254	5237	2770	1.14	OK	

(本文 P.191)

() せん断耐力の検討

位置	杭径 D (mm)	主筋	帯筋	p _w (%)	(X方向)							(Y方向)							判定 1.3	判定 1.3	符号
					_p M _m	Q _p	N _{Fumax}	Q _{su}	$\frac{Q_{su}}{Q_p}$	判定	_p M _m	Q _p	N _{Fumax}	Q _{su}	$\frac{Q_{su}}{Q_p}$	判定					
					(kN·m)	(kN)	N _{Fu min}	(kN)	$\frac{Q_{su}}{Q_p}$	1.3	(kN·m)	(kN)	N _{Fu min}	(kN)	$\frac{Q_{su}}{Q_p}$	1.3					
Y1	X1	頭部	2300	54-D35	2-D19 @ 150	0.188	15011	3487	27528	7398	2.12	OK	12669	2942	35230	8038	2.73	OK	P1		
		軸部	2300	30-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	-9055	4707	1.35	OK	2494	249	-16756	4707	1.60	OK			
	X4	頭部	2300	30-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	27528	5218	18.27	OK	12669	2942	35230	5859	23.53	OK			
		軸部	2300	30-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	-9055	1042	3.65	OK	2494	249	-16756	1042	4.18	OK			
Y6	X2	頭部	2300	48-D35	2-D16 @ 125	0.156	15011	3487	12566	5889	1.69	OK	12669	2942	38623	8057	2.74	OK	P2		
		軸部	2300	24-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	11378	5790	1.66	OK	2494	249	-14679	3917	1.33	OK			
	X3	頭部	2300	24-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	12566	3929	13.75	OK	12669	2942	38623	6097	24.49	OK			
		軸部	2300	24-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	11378	3830	13.41	OK	2494	249	-14679	1042	4.18	OK			
Y2	X1	頭部	2300	32-D35	2-D19 @ 150	0.188	15011	3487	28881	7206	2.07	OK	12669	2942	12379	5832	1.98	OK	P3		
		軸部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	-8544	4707	1.35	OK	2494	249	7958	5464	1.86	OK			
	X4	頭部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	28881	5186	18.15	OK	12669	2942	12379	3813	15.31	OK			
		軸部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	-8544	1042	3.65	OK	2494	249	7958	3446	13.84	OK			
Y5	X2	頭部	2300	32-D35	2-D16 @ 125	0.083	15011	3487	13722	5753	1.88	OK	12669	2942	15245	5880	2.21	OK	P4		
		軸部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	12467	5649	1.85	OK	2494	249	10944	5522	2.07	OK			
	X3	頭部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	13722	3925	13.74	OK	12669	2942	15245	4052	16.27	OK			
		軸部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	12467	3821	13.37	OK	2494	249	10944	3694	14.84	OK			
Y3	X1	頭部	2300	32-D35	2-D19 @ 150	0.188	15011	3487	29021	7217	2.07	OK	12669	2942	10330	5661	1.92	OK	P3		
		軸部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	-8396	4707	1.35	OK	2494	249	10295	5658	1.92	OK			
	X4	頭部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	29021	5198	18.19	OK	12669	2942	10330	3643	14.63	OK			
		軸部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	-8396	1042	3.65	OK	2494	249	10295	3640	14.62	OK			
Y4	X2	頭部	2300	32-D35	2-D16 @ 125	0.083	15011	3487	13892	5767	1.89	OK	12669	2942	13274	5716	2.15	OK	P4		
		軸部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	12639	5663	1.85	OK	2494	249	13256	5714	2.15	OK			
	X3	頭部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	13892	3939	13.79	OK	12669	2942	13274	3888	15.61	OK			
		軸部	2300	18-D35	2-D13 @ 300	0.042	2864	286	12639	3835	13.42	OK	2494	249	13256	3886	15.61	OK			

(本文 P.193)

(2) 終局時の基礎梁の断面算定

(X 方向)

せん断補強筋									
nw		4	4	4	4	4	4	4	4
間隔	@-mm	200	200	200	200	200	200	200	200
ρ_w	%	0.254	0.254	0.254	0.254	0.254	0.254	0.254	0.254
せん断力 (L R)									
Q_L	(kN)	435	573	478	478	573	435		
My/lo	(kN)	7244	7244	4662	4662	7244	7244		
Q_m	(kN)	5008	5008	3644	3644	5269	5269		
M/Qd		1.27	1.27	1.19	1.19	1.27	1.27		
Q_{su}	(kN)	<u>8865</u>	<u>8865</u>	<u>8583</u>	<u>8583</u>	<u>8865</u>	<u>8865</u>		
$s = (Q_{su} - Q_L)/Q_m$		<u>1.68</u>	<u>1.66</u>	<u>2.22</u>	<u>2.22</u>	<u>1.57</u>	<u>1.60</u>		
判定	> 1.1	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
せん断力 (R L)									
Q_L	(kN)	435	573	478	478	573	435		
My/lo	(kN)	7244	7244	4662	4662	7244	7244		
Q_m	(kN)	5279	5279	3644	3644	4998	4998		
M/Qd		1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
Q_{su}	(kN)	<u>11036</u>	<u>10454</u>	<u>10018</u>	<u>9615</u>	<u>11036</u>	<u>10454</u>		
$s = (Q_{su} - Q_L)/Q_m$		<u>2.01</u>	<u>1.87</u>	<u>2.62</u>	<u>2.51</u>	<u>2.09</u>	<u>2.00</u>		
判定	> 1.1	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
一段目主筋位置 dco	=	90.0	mm						
主筋間隔 ld	=	90.0	mm						
主筋径 D		35							
S T P 径 D		13							
F_c		<u>30</u>	N/mm ²						
f_s		<u>1.19</u>	N/mm ²						

(本文 P.194)

(Y 方向)

せん断補強筋										
nw		4	4	4	4	4	4	4	4	4
間隔	@-mm	200	200	200	200	200	200	200	200	200
ρ_w	%	0.254	0.254	0.254	0.254	0.254	0.254	0.254	0.254	0.254
せん断力 (L R)										
Q_L	(kN)	228	301	267	263	265	265	263	301	228
My/lo	(kN)	12308	12308	7692	7962	7112	7112	7692	7692	12308
Q_m	(kN)	6075	6075	5438	5438	5467	5467	5438	5438	7964
M/Qd		1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Q_{su}	(kN)	<u>10253</u>	<u>10253</u>	<u>9461</u>	<u>9461</u>	<u>9335</u>	<u>9335</u>	<u>9461</u>	<u>9461</u>	<u>10253</u>
$s = (Q_{su} - Q_L)/Q_m$		<u>1.65</u>	<u>1.64</u>	<u>1.69</u>	<u>1.69</u>	<u>1.66</u>	<u>1.66</u>	<u>1.69</u>	<u>1.69</u>	<u>1.25</u>
判定	> 1.1	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
せん断力 (R L)										
Q_L	(kN)	228	301	267	263	265	265	263	301	228
My/lo	(kN)	12308	12308	7692	7692	7112	7112	7692	7692	12308
Q_m	(kN)	7934	7934	5438	5438	5467	5467	5438	5438	6104
M/Qd		1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Q_{su}	(kN)	<u>10693</u>	<u>10253</u>	<u>9768</u>	<u>9461</u>	<u>9621</u>	<u>9335</u>	<u>9768</u>	<u>9461</u>	<u>10693</u>
$s = (Q_{su} - Q_L)/Q_m$		<u>1.32</u>	<u>1.25</u>	<u>1.75</u>	<u>1.69</u>	<u>1.71</u>	<u>1.66</u>	<u>1.75</u>	<u>1.69</u>	<u>1.70</u>
判定	> 1.1	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
一段目主筋位置 dco	=	90.0	mm							
主筋間隔 ld	=	90.0	mm							
主筋径 D		35								
S T P 径 D		13								
F_c		<u>30</u>	N/mm ²							
f_s		<u>1.19</u>	N/mm ²							

(本文 P.197)

柱の水平接合部(X 方向)

単位: M (kN・m) Q (kN)

符号位置	階	FC	b D ↓ (mm)	主筋全 本数 /1辺本 数	固定 荷重	積載 荷重	ムメ 時カ ニズ		鉛直荷重に対する検討								地震時荷重に対する検討										
							C	T	使用限界設計時				終局限界設計時				終局限界設計時(圧縮側軸力時)				終局限界設計時(引張側軸力時)						
									Q _d	Q _c	Q _{ij}	余裕率 (>1.0)	Q _d	Q _c	Q _{ij}	余裕率 (>1.0)	Q _d	Q _c	Q _{av}	Q _{ij}	余裕率 (>1.0)	Q _d	Q _c	Q _{av}	Q _{ij}	余裕率 (>1.0)	
							(kN)	(kN)	(kN)		(kN)	(kN)	(kN)		(kN)	(kN)	(kN)		(kN)	(kN)	(kN)		(kN)	(kN)	(kN)		
C4 X1-Y1	18	36	950 950 750	12-D32 /4-D32	M	132	20	1036	1254	95	324	324	3.4	137	465	465	3.4	748	1137	1242	1242	1.66	635	1098	931	1098	1.73
					Q	82	13	544	529																		
					N	608	68	1028	315																		
					M	155	21	2158	2380																		
					Q	102	14	1482	1404																		
					N	3547	379	9639	-1669																		
	9	40	1050 1050 850	16-D41 /5-D41	M	166	23	4300	4645	116	1302	1302	11.2	167	1861	1861	11.2	1894	4415	4418	4418	2.33	1685	1179	2485	2485	1.48
					Q	105	15	1967	2017																		
					N	6025	620	19230	-5766																		
					M																						
					Q																						
					N																						
C2 X2-Y1	18	36	950 950 750	12-D32 /4-D32	M	17	2	1307	1291	11	317	317	28.8	16	454	454	28.4	1101	1361	1242	1361	1.24	1067	1325	1242	1325	1.24
					Q	9	2	908	889																		
					N	901	106	1050	973																		
					M	21	3	3817	3775																		
					Q	14	2	2717	2691																		
					N	5026	581	5900	5195																		
	9	40	1050 1050 850	16-D41 /5-D41	M	20	4	5450	5405	16	1699	1699	106.2	23	2432	2432	105.7	3276	4464	3038	4464	1.36	3229	4223	3038	4223	1.31
					Q	13	3	3465	3437																		
					N	8507	952	10128	8617																		
					M																						
					Q																						
					N																						
C3 X1-Y2	18	36	950 950 750	12-D32 /4-D32	M	141	24	1070	1288	100	393	393	3.9	145	564	564	3.9	774	1226	1242	1242	1.60	628	1179	931	1179	1.88
					Q	85	15	562	523																		
					N	779	90	1234	496																		
					M	168	24	2215	2508																		
					Q	110	17	1536	1576																		
					N	4309	498	10813	-1076																		
	9	40	1050 1050 850	12-D41 /4-D41	M	178	29	4348	4673	127	1578	1578	12.4	183	2259	2259	12.3	1970	4807	3314	4807	2.44	1891	1448	1933	1933	1.02
					Q	114	16	1994	1986																		
					N	7292	816	21190	-4780																		
					M																						
					Q																						
					N																						
C1 X2-Y2	18	36	950 950 750	12-D32 /4-D32	M	19	3	1375	1359	12	407	407	34.0	17	584	584	33.5	1147	1506	1242	1506	1.31	1112	1463	1242	1463	1.32
					Q	10	2	946	927																		
					N	1160	139	1353	1253																		
					M	24	4	4057	4008																		
					Q	16	2	2935	2904																		
					N	6059	764	7148	6376																		
	9	40	1050 1050 850	12-D38 /4-D38	M	25	3	5389	5335	18	2067	2067	114.8	26	2963	2963	114.8	3540	5008	1879	5008	1.41	3485	4742	1879	4742	1.36
					Q	16	3	3522	3489																		
					N	10194	1249	12145	10546																		
					M																						
					Q																						
					N																						

(本文 P.198)

柱の水平接合部(Y 方向)

単位: M (kN・m) Q (kN)

符号位置	階	FC	b D i (mm)	主筋全 本数 /1辺本 数	固定 荷重	積載 荷重	ムメ 力 ニ ズ		鉛直荷重に対する検討								地震時荷重に対する検討											
							C	T	使用限界設計時				終局限界設計時				終局限界設計時(圧縮側軸力時)				終局限界設計時(引張側軸力時)							
									Q _d	Q _c	Q _{ij}	余裕率 (>1.0)	Q _d	Q _c	Q _{ij}	余裕率 (>1.0)	Q _d	Q _c	Q _{av}	Q _{ij}	余裕率 (>1.0)	Q _d	Q _c	Q _{av}	Q _{ij}	余裕率 (>1.0)		
							(kN)	(kN)	(kN)		(kN)	(kN)	(kN)		(kN)	(kN)	(kN)		(kN)	(kN)	(kN)		(kN)	(kN)	(kN)			
C4 X1-Y1	18	36	950	12-D32	M	36	4	878	935	27	235	235	8.7	39	336	336	8.6	469	1045	1242	1242	2.65	349	920	1242	1242	3.56	
			950	4-D32	Q	23	4	368	291																			
			750		N	608	68	1141	572																			
		1050	16-D41	M	41	5	1601	1684																				
		1050	4-D32	Q	27	3	1233	1290																				
		850	5-D41	N	3547	379	11634	-3641																				
	9	40	40	1050	16-D41	M	45	6	3815	3828	30	1210	1210	40.3	43	1730	1730	40.3	1510	4620	4418	4620	3.06	1548	96	2485	2485	1.61
				1050	4-D32	Q	28	4	1573	1419																		
				850	7-D41	N	6025	620	23879	-10426																		
		1050	36-D41	M																								
		1050	4-D32	Q																								
		850	7-D41	N																								
C2 X2-Y1	18	36	950	12-D32	M	34	5	932	980	25	333	333	13.3	36	477	477	13.3	488	1186	1242	1242	2.54	349	1036	1242	1242	3.56	
			950	4-D32	Q	22	3	386	291																			
			750		N	901	106	1468	839																			
		1050	16-D41	M	40	6	1849	1913																				
		1050	4-D32	Q	26	4	1425	1435																				
		850	5-D41	N	5026	581	13618	-2337																				
	9	40	40	1050	16-D41	M	43	6	4065	4047	30	1715	1715	57.2	43	2454	2454	56.8	1740	5391	4418	5391	3.10	1722	649	2485	2485	1.44
				1050	4-D32	Q	27	4	1614	1398																		
				850	7-D41	N	8507	952	27293	-8280																		
		1050	24-D41	M																								
		1050	4-D32	Q																								
		850	7-D41	N																								
C3 X1-Y2	18	36	950	12-D32	M	2	0	1035	1022	1	262	262	262.3	1	375	375	268.1	883	1145	1242	1242	1.41	838	901	1242	1242	1.48	
			950	4-D32	Q	1	0	735	698																			
			750		N	779	90	1055	279																			
		1050	12-D41	M	2	0	2830	2858																				
		1050	4-D41	Q	1	0	2132	2152																				
		850		N	4309	498	5570	3870																				
	9	40	40	1050	12-D41	M	3	0	4439	4432	1	1444	1444	1443.5	1	2066	2066	1475.5	2559	3669	2209	3669	1.43	2582	3178	2209	3178	1.23
				1050	4-D41	Q	2	0	2765	2761																		
				850	7-D41	N	7292	816	9422	6594																		
		1050	24-D41	M																								
		1050	4-D41	Q																								
		850		N																								
C1 X2-Y2	18	36	950	12-D32	M	2	0	1102	1094	1	391	391	391.3	1	560	560	400.2	937	1336	1242	1336	1.43	888	1102	1242	1242	1.40	
			950	4-D32	Q	1	0	780	740																			
			750		N	1160	139	1514	756																			
		1050	12-D38	M	2	1	2907	2928																				
		1050	4-D38	Q	2	0	2193	2210																				
		850		N	6059	764	7634	5922																				
	9	40	40	1050	12-D38	M	3	1	4610	4595	2	2049	2049	1024.5	3	2938	2938	1049.1	2634	4342	2819	4342	1.65	2652	3843	1879	3843	1.45
				1050	4-D38	Q	2	0	2896	2887																		
				850	7-D41	N	10194	1249	12806	9960																		
		1050	12-D41	M																								
		1050	4-D41	Q																								
		850		N																								