

## RC柱の断面計算詳細

### X方向の計算条件

地震時曲げの採用位置： 梁フェイス

設計せん断力のとり方：  $\min(1.50 \cdot QE, 1.00 \cdot Qy)$

終局曲げ耐力計算時の軸力割増し率： 1.00

最小せん断補強筋比(%)： 0.20

### Y方向の計算条件

地震時曲げの採用位置： 軸芯

設計せん断力のとり方：  $\min(1.50 \cdot QE, 1.00 \cdot Qy)$

終局曲げ耐力計算時の軸力割増し率： 1.00

最小せん断補強筋比(%)： 0.20

二軸曲げ：考慮する

### 記号の説明

部材の位置： 通り名/階名/軸名

$D_x, D_y$  (mm)： 長方形柱のX方向およびY方向の辺長

$D$  (mm)： 円形柱の直径

$dt$  (mm)： コンクリート縁から引張鉄筋重心位置までの距離

$pg$  (%)： コンクリート断面積に対する主筋の全断面積の比

$pw$  (%)： せん断補強筋比

$NL$  (kN)： 長期の軸力

$ML$  (kN・m)： 長期の曲げモーメント

$NE$  (kN)： 地震時の軸力

$ME$  (kN・m)： 地震時の曲げモーメント

$MS$  (kN・m)： 短期の設計曲げモーメント

$NS$  (kN)： 短期の設計軸力。+ は正加力時、- は負加力時をあらわす

$ME'$  (kN・m)： 地震の加力方向に直交する方向に生じている曲げモーメント

$QL$  (kN)： 長期のせん断力

$QE$  (kN)： 地震時のせん断力

$QS$  (kN)： 短期の設計せん断力

$\tau_a$  (N/mm<sup>2</sup>)： 引張鉄筋の短期の付着応力度

1C1:④/1F/B (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, HOOP:SD295)

部材断面		Dx = 700, Dy = 700, dt = 67				フェイス長(m)
		X方向		Y方向		
		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
主筋	pg (%)	6-D22 1.26	6-D22 1.26	4-D22 1.26	4-D22 1.26	X方向 柱頭: 0.38, 柱脚: 0.90 Y方向 柱頭: 0.00, 柱脚: 0.00
フープ	pw (%)	4-D13@100		2-D13@100		内のり高さ(m) X方向: 2.15, Y方向: 2.15
長期	NL	1591		1591		終局曲げ耐力(kN・m) X方向 柱頭: 1318(梁)
	ML	12	21	0	0	柱脚: 932(柱)
(検定比)		(0.04)	(0.06)	(0.04)	(0.06)	Y方向 柱頭: 864(柱)
短期	NE	6		339		柱脚: 864(柱)
	ME	316	627	0	0	耐震壁負担率による地震時応力割増し
	MS	328	648	0	0	X方向: 1.00, Y方向: 1.00
	NS+	1597		1930		最大圧縮応力度/Fc = 0.16 < 1/3
	NS-	1585		1252		
	ME'	3	4	0	0	
(検定比)	+	(0.46)	(0.91)	(0.02)	(0.04)	
	-	(0.46)	(0.91)	(0.02)	(0.03)	
長期	QL	10	10	0	0	
(検定比)		(0.03)	(0.04)	(0.00)	(0.00)	
短期	QE	440		0		
	QS	670		0		
(検定比)		(0.92)		(0.00)		
τ a						

2C1:④/2F/B (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, HOOP:SD295)

部材断面		Dx = 650, Dy = 650, dt = 67				フェイス長(m)
		X方向		Y方向		
		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
主筋	pg (%)	4-D22 1.10	4-D22 1.10	4-D22 1.10	4-D22 1.10	X方向 柱頭: 0.35, 柱脚: 0.38 Y方向 柱頭: 0.00, 柱脚: 0.00
フープ	pw (%)	3-D13@100		2-D13@100		内のり高さ(m) X方向: 2.15, Y方向: 2.10
長期	NL	1166		1166		終局曲げ耐力(kN・m) X方向 柱頭: 1131(梁)
	ML	20	14	0	0	柱脚: 614(柱)
(検定比)		(0.08)	(0.05)	(0.08)	(0.05)	Y方向 柱頭: 657(柱)
短期	NE	4		178		柱脚: 657(柱)
	ME	372	372	0	0	耐震壁負担率による地震時応力割増し
	MS	392	386	0	0	X方向: 1.00, Y方向: 1.00
	NS+	1170		1344		最大圧縮応力度/Fc = 0.13 < 1/3
	NS-	1162		988		
	ME'	1	1	0	0	
(検定比)	+	(0.77)	(0.75)	(0.04)	(0.03)	
	-	(0.77)	(0.75)	(0.04)	(0.03)	
長期	QL	12	12	0	0	
(検定比)		(0.05)	(0.04)	(0.00)	(0.00)	
短期	QE	345		0		
	QS	530		0		
(検定比)		(0.96)		(0.00)		
τ a						

3C1:④/3F/B (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, HOOP:SD295)

部材断面		Dx = 600, Dy = 600, dt = 67				フェイス長(m)
		X方向		Y方向		
		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
主筋	pg (%)	4-D22 1.29	4-D22 1.29	4-D22 1.29	4-D22 1.29	X方向 柱頭: 0.32, 柱脚: 0.35 Y方向 柱頭: 0.00, 柱脚: 0.00
フープ	pw (%)	2-D13@100		2-D13@100		内のり高さ(m) X方向: 2.20, Y方向: 2.10
長期	NL	733		733		終局曲げ耐力(kN・m) X方向 柱頭: 868(梁)
	ML	19	21	0	0	柱脚: 458(柱)
(検定比)		(0.09)	(0.10)	(0.09)	(0.10)	Y方向 柱頭: 477(柱)
短期	NE	2		77		柱脚: 477(柱)
	ME	276	232	0	0	耐震壁負担率による地震時応力割増し
	MS	295	253	0	0	X方向: 1.00, Y方向: 1.00
	NS+	735		810		最大圧縮応力度/Fc = 0.09 < 1/3
	NS-	731		656		
	ME'	1	1	0	0	
(検定比)	+	(0.71)	(0.61)	(0.05)	(0.05)	
	-	(0.71)	(0.61)	(0.05)	(0.06)	
長期	QL	14	14	0	0	
(検定比)		(0.06)	(0.07)	(0.00)	(0.00)	
短期	QE	231		0		
	QS	360		0		
(検定比)		(0.90)		(0.00)		
τ a						

4C1:④/4F/B (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, HOOP:SD295)

部材断面	Dx = 600, Dy = 600, dt = 67				フェイス長(m) X方向 柱頭: 0.32, 柱脚: 0.32 Y方向 柱頭: 0.00, 柱脚: 0.00 内のり高さ(m) X方向: 2.15, Y方向: 2.05 終局曲げ耐力(kN・m) X方向 柱頭: 346(柱) 柱脚: 868(梁) Y方向 柱頭: 351(柱) 柱脚: 351(柱) 耐震壁負担率による地震時応力割増し X方向: 1.00, Y方向: 1.00 最大圧縮応力度/Fc = 0.04 < 1/3
	X方向		Y方向		
	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
主筋 pg (%)	4-D22 1.29	4-D22 1.29	4-D22 1.29	4-D22 1.29	
フープ pw (%)	2-D13@100 0.42		2-D13@100 0.42		
長期 NL ML (検定比)	309 31 (0.15)	24 0 (0.11)	309 0 (0.15)	0 0 (0.11)	
短期 NE ME MS NS+ NS- ME' (検定比) + -	1 182 213 310 308 1 (0.66) (0.66)	1 108 132 0 0 1 (0.41) (0.41)	20 0 0 329 289 0 (0.10) (0.10)	0 0 0 0 0 0 (0.08) (0.08)	
長期 QL (検定比)	20 (0.10)	20 (0.08)	0 (0.00)	0 (0.00)	
短期 QE QS (検定比)	135 222 (0.56)		0 0 (0.00)		
τ a					

1C2:⑤/1F/B (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, HOOP:SD295)

部材断面	Dx = 650, Dy = 650, dt = 67				フェイス長(m) X方向 柱頭: 0.38, 柱脚: 0.90 Y方向 柱頭: 0.00, 柱脚: 0.00 内のり高さ(m) X方向: 2.15, Y方向: 2.15 終局曲げ耐力(kN・m) X方向 柱頭: 781(梁) 柱脚: 682(柱) Y方向 柱頭: 669(柱) 柱脚: 669(柱) 耐震壁負担率による地震時応力割増し X方向: 1.00, Y方向: 1.00 最大圧縮応力度/Fc = 0.14 < 1/3
	X方向		Y方向		
	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
主筋 pg (%)	5-D22 1.28	5-D22 1.28	4-D22 1.28	4-D22 1.28	
フープ pw (%)	2-D13@100 0.39		2-D13@100 0.39		
長期 NL ML (検定比)	1068 57 (0.21)	70 0 (0.25)	1068 0 (0.21)	0 0 (0.25)	
短期 NE ME MS NS+ NS- ME' (検定比) + -	97 150 207 1165 971 2 (0.37) (0.37)	414 484 0 0 3 (0.87) (0.86)	330 0 0 1398 738 0 (0.11) (0.11)	0 0 0 0 0 0 (0.13) (0.14)	
長期 QL (検定比)	37 (0.14)	37 (0.15)	0 (0.00)	0 (0.00)	
短期 QE QS (検定比)	263 431 (0.94)		0 0 (0.00)		
τ a					

2C2:⑤/2F/B (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, HOOP:SD295)

部材断面	Dx = 600, Dy = 600, dt = 67				フェイス長(m) X方向 柱頭: 0.35, 柱脚: 0.38 Y方向 柱頭: 0.00, 柱脚: 0.00 内のり高さ(m) X方向: 2.15, Y方向: 2.10 終局曲げ耐力(kN・m) X方向 柱頭: 634(梁) 柱脚: 487(柱) Y方向 柱頭: 514(柱) 柱脚: 514(柱) 耐震壁負担率による地震時応力割増し X方向: 1.00, Y方向: 1.00 最大圧縮応力度/Fc = 0.11 < 1/3
	X方向		Y方向		
	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
主筋 pg (%)	4-D22 1.29	4-D22 1.29	4-D22 1.29	4-D22 1.29	
フープ pw (%)	2-D13@100 0.42		2-D13@100 0.42		
長期 NL ML (検定比)	797 67 (0.32)	56 0 (0.27)	797 0 (0.32)	0 0 (0.27)	
短期 NE ME MS NS+ NS- ME' (検定比) + -	55 181 248 852 742 1 (0.59) (0.59)	189 246 0 0 1 (0.58) (0.59)	169 0 0 966 628 0 (0.16) (0.17)	0 0 0 0 0 0 (0.14) (0.14)	
長期 QL (検定比)	43 (0.21)	43 (0.18)	0 (0.00)	0 (0.00)	
短期 QE QS (検定比)	172 301 (0.75)		0 0 (0.00)		
τ a					

3C2:⑤/3F/B (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, HOOP:SD295)

部材断面	Dx = 600, Dy = 600, dt = 67				
	X方向		Y方向		
	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
主筋	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	フェイス長(m) X方向 柱頭: 0.32, 柱脚: 0.35 Y方向 柱頭: 0.00, 柱脚: 0.00
pg (%)	1.29	1.29	1.29	1.29	
フープ	2-D13@100		2-D13@100		X方向: 2.20, Y方向: 2.10
pw (%)	0.42		0.42		終局曲げ耐力(kN・m)
長期 NL	501		501		X方向 柱頭: 502(梁)
ML	72	74	0	0	柱脚: 405(柱)
(検定比)	(0.34)	(0.35)	(0.34)	(0.35)	Y方向 柱頭: 418(柱)
短期 NE	27		77		柱脚: 418(柱)
ME	178	129	0	0	耐震壁負担率による地震時応力割増し
MS	250	203	0	0	X方向: 1.00, Y方向: 1.00
NS+	528		578		最大圧縮応力度/Fc = 0.07 < 1/3
NS-	474		424		
ME'	1	1	0	0	
(検定比) +	(0.67)	(0.55)	(0.19)	(0.20)	
-	(0.69)	(0.56)	(0.21)	(0.21)	
長期 QL	51	51	0	0	
(検定比)	(0.23)	(0.23)	(0.00)	(0.00)	
短期 QE	139		0		
QS	260		0		
(検定比)	(0.65)		(0.00)		
τ a					

4C2:⑤/4F/B (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, HOOP:SD295)

部材断面	Dx = 550, Dy = 550, dt = 67				
	X方向		Y方向		
	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
主筋	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	フェイス長(m) X方向 柱頭: 0.32, 柱脚: 0.32 Y方向 柱頭: 0.00, 柱脚: 0.00
pg (%)	1.54	1.54	1.54	1.54	
フープ	2-D13@100		2-D13@100		X方向: 2.15, Y方向: 2.05
pw (%)	0.46		0.46		終局曲げ耐力(kN・m)
長期 NL	208		208		X方向 柱頭: 324(梁)
ML	88	73	0	0	柱脚: 292(柱)
(検定比)	(0.51)	(0.42)	(0.51)	(0.42)	Y方向 柱頭: 295(柱)
短期 NE	7		18		柱脚: 295(柱)
ME	95	25	0	0	耐震壁負担率による地震時応力割増し
MS	183	98	0	0	X方向: 1.00, Y方向: 1.00
NS+	215		226		最大圧縮応力度/Fc = 0.03 < 1/3
NS-	201		190		
ME'	1	1	0	0	
(検定比) +	(0.67)	(0.36)	(0.32)	(0.27)	
-	(0.68)	(0.36)	(0.33)	(0.28)	
長期 QL	57	57	0	0	
(検定比)	(0.34)	(0.31)	(0.00)	(0.00)	
短期 QE	57		0		
QS	142		0		
(検定比)	(0.41)		(0.00)		
τ a					

## RC梁の断面計算詳細

### X方向の計算条件

地震時曲げの採用位置：柱フェイス  
設計せん断力のとり方： $\min(Q_L + 1.50 \cdot Q_E, Q_0 + 1.00 \cdot Q_y)$   
終局曲げ耐力に考慮するスラブ筋：2-D10（片側スラブ）  
最小せん断補強筋比(%)：0.20  
変形増大係数：8

### Y方向の計算条件

地震時曲げの採用位置：軸芯  
設計せん断力のとり方： $\min(Q_L + 1.50 \cdot Q_E, Q_0 + 1.00 \cdot Q_y)$   
終局曲げ耐力に考慮するスラブ筋：なし  
最小せん断補強筋比(%)：0.20  
変形増大係数：8

### 記号の説明

部材の位置：通り名/階名/梁の左側の軸名  
B, D (mm)：梁の幅・せい  
pt (%)：引張り鉄筋比  
pw (%)：せん断補強筋比  
dt (mm)：コンクリート縁から引張り鉄筋中心までの距離  
ML (kN・m)：長期の曲げモーメント  
ME (kN・m)：地震時の曲げモーメント  
MS (kN・m)：短期の設計曲げモーメント。「上」は上端引張り時・「下」は下端引張り時  
QL (kN)：長期のせん断力  
QE (kN)：地震時のせん断力  
QS (kN)：短期の設計せん断力  
 $\alpha$ ：許容せん断力の算出に用いた値  
 $\tau_a$  (N/mm<sup>2</sup>)：引張鉄筋の短期の付着応力度  
積雪時 MS・QS の ( ) 内は積雪荷重のみによる応力をあらわす

1G1:B/1F/④

(コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, ST:SD295)

部材断面	B = 450, D = 1800			
	④ 端	中央	⑤ 端	
主筋 上	5/ 2-D25	5/ 0-D25	5/ 2-D25	部材長(m) : 7.30 フェイス長(m) 左 : 0.35 右 : 0.32
主筋 下	5/ 2-D25	5/ 0-D25	5/ 2-D25	
pt (%)	0.46	0.33	0.46	内のり長さ(m) : 6.63 終局曲げ耐力(kN・m)
スタラップ	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	
pw (%)	0.28	0.28	0.28	左端 上 : 2005 下 : 1877
dt	97	78	97	
長期 ML (検定比)	175 ( 0.15)	144 ( 0.18)	70 ( 0.06)	右端 上 : 2005 下 : 1877
短期 ME	476		598	
MS 上 下 (検定比) 上 下	651 301 ( 0.34) ( 0.16)		668 528 ( 0.35) ( 0.28)	中央部の長期たわみ量(mm) 0.8 (1/9341)
長期 QL α (検定比)	138 2.00 ( 0.13)		119 2.00 ( 0.12)	
短期 QE α	162 1.52		162 1.50	
QS τ a (検定比)	381 ( 0.32)	243 ( 0.20)	362 ( 0.31)	

2G1:B/2F/④

(コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, ST:SD295)

部材断面	B = 450, D = 750			
	④ 端	中央	⑤ 端	
主筋 上	5/ 2-D25	4/ 0-D25	5/ 2-D25	部材長(m) : 7.30 フェイス長(m) 左 : 0.35 右 : 0.32
主筋 下	5/ 0-D25	4/ 0-D25	5/ 0-D25	
pt (%)	1.19	0.66	1.19	内のり長さ(m) : 6.63 終局曲げ耐力(kN・m)
スタラップ	3-D13@200	3-D13@200	3-D13@200	
pw (%)	0.42	0.42	0.42	左端 上 : 781 下 : 522
dt	87	68	87	
長期 ML (検定比)	136 ( 0.35)	82 ( 0.32)	113 ( 0.29)	右端 上 : 781 下 : 522
短期 ME	432		458	
MS 上 下 (検定比) 上 下	568 296 ( 0.80) ( 0.58)		571 345 ( 0.81) ( 0.68)	中央部の長期たわみ量(mm) 3.2 (1/2292)
長期 QL α (検定比)	96 1.28 ( 0.32)		96 1.44 ( 0.29)	
短期 QE α	134 1.00		134 1.00	
QS τ a (検定比)	293 ( 0.79)	197 ( 0.51)	293 ( 0.79)	

3G1:B/3F/④

(コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, ST:SD295)

部材断面	B = 450, D = 700			
	④ 端	中央	⑤ 端	
主筋 上	5/ 1-D25	4/ 0-D25	5/ 1-D25	部材長(m) : 7.30 フェイス長(m) 左 : 0.32 右 : 0.30
主筋 下	5/ 0-D25	4/ 0-D25	5/ 0-D25	
pt (%)	1.09	0.71	1.09	内のり長さ(m) : 6.68 終局曲げ耐力(kN・m)
スタラップ	3-D13@200	3-D13@200	3-D13@200	
pw (%)	0.42	0.42	0.42	左端 上 : 633 下 : 489
dt	79	68	79	
長期 ML (検定比)	155 ( 0.46)	101 ( 0.42)	141 ( 0.42)	右端 上 : 633 下 : 489
短期 ME	359		386	
MS 上 下 (検定比) 上 下	514 204 ( 0.90) ( 0.43)		527 245 ( 0.92) ( 0.51)	中央部の長期たわみ量(mm) 5.5 (1/1338)
長期 QL α (検定比)	107 1.20 ( 0.40)		127 1.43 ( 0.41)	
短期 QE α	111 1.00		111 1.00	
QS τ a (検定比)	274 ( 0.79)	167 ( 0.47)	294 ( 0.84)	

4G1:B/4F/④ (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, ST:SD295)

部材断面	B = 450, D = 650			
	④ 端	中央	⑤ 端	
主筋 上	5/ 0-D25	4/ 0-D25	5/ 0-D25	部材長(m) : 7.30 フェイス長(m) 左 : 0.30 右 : 0.30
主筋 下	4/ 0-D25	4/ 0-D25	4/ 0-D25	
pt (%)	0.97	0.77	0.97	内のり長さ(m) : 6.70
スタラップ	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	終局曲げ耐力(kN・m)
pw (%)	0.28	0.28	0.28	左端 上 : 502
dt	68	68	68	左端 下 : 366
長期 ML (検定比)	153 ( 0.55)	98 ( 0.44)	145 ( 0.52)	右端 上 : 502
短期 ME	227		246	右端 下 : 366
MS 上 下	380 74		391 101	中央部の長期たわみ量(mm)
(検定比) 上 下	( 0.85) ( 0.20)		( 0.87) ( 0.28)	6.2 (1/1170)
長期 QL α	105 1.14		127 1.35	
(検定比)	( 0.50)		( 0.52)	
短期 QE α	70 1.00		70 1.00	
QS τ a	210	105	232	
(検定比)	( 0.75)	( 0.38)	( 0.83)	

RG1:B/RF/④ (コンクリート:Fc24, 主筋:SD345, ST:SD295)

部材断面	B = 400, D = 650			
	④ 端	中央	⑤ 端	
主筋 上	4/ 0-D22	3/ 0-D22	4/ 0-D22	部材長(m) : 7.30 フェイス長(m) 左 : 0.30 右 : 0.28
主筋 下	4/ 0-D22	4/ 0-D22	4/ 0-D22	
pt (%)	0.66	0.66	0.66	内のり長さ(m) : 6.73
スタラップ	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	終局曲げ耐力(kN・m)
pw (%)	0.32	0.32	0.32	左端 上 : 324
dt	67	67	67	左端 下 : 280
長期 ML (検定比)	122 ( 0.70)	82 ( 0.48)	88 ( 0.51)	右端 上 : 324
短期 ME	100		105	右端 下 : 280
MS 上 下	222 0		193 17	中央部の長期たわみ量(mm)
(検定比) 上 下	( 0.80) ( 0.00)		( 0.70) ( 0.06)	7.0 (1/1044)
長期 QL α	83 1.14		91 1.51	
(検定比)	( 0.43)		( 0.37)	
短期 QE α	31 1.00		31 1.00	
QS τ a	130	46	138	
(検定比)	( 0.50)	( 0.18)	( 0.53)	

## RC耐震壁の断面計算詳細

### X方向の計算条件

設計せん断力の割増し率： 1.00

最小せん断補強筋比(%)： 0.25

### Y方向の計算条件

設計せん断力の割増し率： 2.00

最小せん断補強筋比(%)： 0.25

### 記号の説明

部材の位置： 通り名/階名/壁の左側の軸名

pw (%)： せん断補強筋比

B, D (mm)： 梁または柱の幅・せい

r： 開口低減率

Q1, Q2 (kN)： RC規準から求められる耐震壁の短期許容せん断力

rQw (kN)： 壁筋による許容せん断力に開口低減率を乗じたもの

rQc (kN)： 左または右側の柱の許容せん断力に開口低減率を乗じたもの

Qa (kN)： 耐震壁の短期許容せん断力 (Q1とQ2の大きい方)

Qd (kN)： 耐震壁の短期設計せん断力



## ⑤/1F/A

スパン長 9.75m, 階高 3.42m  
 壁厚 150, 配筋 2-D10@200 (SD295)  $pw = 0.48\% > 0.25$   
 柱断面 左 B x D = 650 x 650, HOOP 2-D13@100 (SD295)  
           右 B x D = 650 x 650, HOOP 2-D13@100 (SD295)  
 隣接する耐震壁 左側 : 無, 右側 : 無 . コンクリート Fc24

$$r = 1.00$$

$$Q1 = r \cdot t \cdot l \cdot fs = 1601$$

$$Q2 = r \cdot Q_w + r \cdot \Sigma Q_c = 1919 + 638 + 638 = 3196$$

$$Q_a = 3196 > Q_d = 832 \times 2.00 = 1664$$

## ⑤/2F/A

スパン長 9.75m, 階高 2.88m  
 壁厚 150, 配筋 2-D10@200 (SD295)  $pw = 0.48\% > 0.25$   
 柱断面 左 B x D = 600 x 600, HOOP 2-D13@100 (SD295)  
           右 B x D = 600 x 600, HOOP 2-D13@100 (SD295)  
 隣接する耐震壁 左側 : 無, 右側 : 無 . コンクリート Fc24

$$r = 1.00$$

$$Q1 = r \cdot t \cdot l \cdot fs = 1601$$

$$Q2 = r \cdot Q_w + r \cdot \Sigma Q_c = 1930 + 552 + 552 = 3035$$

$$Q_a = 3035 > Q_d = 619 \times 2.00 = 1238$$

## ⑤/3F/A

スパン長 9.75m, 階高 2.88m  
 壁厚 150, 配筋 2-D10@200 (SD295)  $pw = 0.48\% > 0.25$   
 柱断面 左 B x D = 600 x 600, HOOP 2-D13@100 (SD295)  
           右 B x D = 600 x 600, HOOP 2-D13@100 (SD295)  
 隣接する耐震壁 左側 : 無, 右側 : 無 . コンクリート Fc24

$$r = 1.00$$

$$Q1 = r \cdot t \cdot l \cdot fs = 1601$$

$$Q2 = r \cdot Q_w + r \cdot \Sigma Q_c = 1930 + 552 + 552 = 3035$$

$$Q_a = 3035 > Q_d = 430 \times 2.00 = 860$$

## ⑤/4F/A

スパン長 9.75m, 階高 2.80m  
 壁厚 150, 配筋 2-D10@200 (SD295)  $pw = 0.48\% > 0.25$   
 柱断面 左 B x D = 550 x 550, HOOP 2-D13@100 (SD295)  
           右 B x D = 550 x 550, HOOP 2-D13@100 (SD295)  
 隣接する耐震壁 左側 : 無, 右側 : 無 . コンクリート Fc24

$$r = 1.00$$

$$Q1 = r \cdot t \cdot l \cdot fs = 1601$$

$$Q2 = r \cdot Q_w + r \cdot \Sigma Q_c = 1941 + 472 + 472 = 2885$$

$$Q_a = 2885 > Q_d = 228 \times 2.00 = 456$$