

頁	箇所	誤	正
12	図4.2-7 右側の上面図	右端を示す引出し線を矢印の手にずれている	右端を示す引出し線を矢印の先端に移す
37	式2.4-8の1行手前	ここで、 $p_w = \dots$ 、 $p_w$ は(あはら筋比と呼ばれる)とすると、	ここで、 $p_w = \dots$ 、 $p_w$ は(あはら筋比と呼ばれる)とすると、
77	下から5行目	$W_w = 24\text{kN/m} \times 0.15\text{m} + \dots$	$W_w = 24\text{kN/m} \times 0.15\text{m} + \dots$
94	上から7行目	鉄筋の短期許容引張り応力度 $f_t$ は、 $f_t = 295\text{N/mm}^2$	鉄筋の短期許容引張り応力度 $f_t$ は、 $f_t = 295\text{N/mm}^2$
	上から8行目の式の中の数値の単位	0.025N/mm	0.025N/mm
99	図4.2-10	短期荷重時	水平荷重時
107	上から2行目の式の中の単位	556mm	556mm
131	下から3行目	間隔は短辺(x)方向では300mm以内、長辺(y)方向では400mm以内	間隔は400mm以内
132	上から9行目	$\lambda = l/l_0$	$\lambda = l/l_0$
	同上	$w_w = 4500\text{N/mm}^2 = 4.5\text{kN/mm}^2$	$w_w = 4500\text{N/mm}^2 = 4.5\text{kN/mm}^2$
	上から12行目	$w_w = \dots + 24\text{kN/m}^2 \dots$	$w_w = \dots + 24\text{kN/m}^2 \dots$
133	下から1行目	$P_w = (127\text{mm} \times 4 + 71\text{mm} \times 25)(150\text{mm} \times 360\text{mm}) \times 100 = 0.423\% \geq 1.2\%$	$P_w = (127\text{mm} \times 4 + 71\text{mm} \times 25)(150\text{mm} \times 360\text{mm}) \times 100 = 0.370\% \geq 1.2\%$
143	下から11行目	$\tau_{c1} = \dots = 1.53\text{N/mm}^2 < 2.31\text{N/mm}^2 = 0.8 = 1.85\text{N/mm}^2$ OK	$\tau_{c1} = \dots = 1.53\text{N/mm}^2 < 2.31\text{N/mm}^2$ OK
	下から8行目	$\tau_{c2} = \dots = 1.50\text{N/mm}^2 < 2.31\text{N/mm}^2 = 0.8 = 1.85\text{N/mm}^2$ OK	$\tau_{c2} = \dots = 1.50\text{N/mm}^2 < 2.31\text{N/mm}^2 = 0.8 = 1.85\text{N/mm}^2$ OK
	下から5行目	残された3本の主筋による許容曲げモーメント $M_a$ を...	残された2本の主筋による許容曲げモーメント $M_a$ を...
	下から3行目	$M_a = 507\text{mm}^2 \times 3 \times 345\text{N/mm}^2 \times 556\text{mm} = 292 \times 10^3\text{N} \cdot \text{mm} = 292\text{kN} \cdot \text{m}$	$M_a = 507\text{mm}^2 \times 2 \times 345\text{N/mm}^2 \times 556\text{mm} = 195 \times 10^3\text{N} \cdot \text{mm} = 195\text{kN} \cdot \text{m}$
144	上から1行目	$x = 5.4\text{m} \times 2 - 5.4\text{m} \times 2 \times (292 + 154) / (462 + 154) = 0.745\text{m} = 745\text{mm}$	$x = 5.4\text{m} \times 2 - 5.4\text{m} \times 2 \times (195 + 154) / (462 + 154) = 1.170\text{m} = 1170\text{mm}$
	上から2行目	以上によって、 $745\text{mm} + 635\text{mm} = 1380\text{mm} < 2000\text{mm}$ OK	以上によって、 $1170\text{mm} + 635\text{mm} = 1805\text{mm} < 2000\text{mm}$ OK
147	上から3行目	RC規準(2010)では式2.5-4で示される...	RC規準(2010)では式2.5-5で示される...
155	上から15行目	$Q_w$ : 無開口壁板の壁筋が負担できる許容水平せん断力	$Q_w$ : 無開口壁板の壁筋が負担できるせん断力
161	下から13行目	壁筋が負担しなければならない許容せん断力 $Q_w$	壁筋が負担しなければならないせん断力 $Q_w$
	下から3行目	$p_w = \dots = 0.0263 = 0.263\%$	$p_w = \dots = 0.0263 = 0.263\%$
	下から2行目	$Q_w = \dots = 893779\text{N} = 894\text{kN}$	$Q_w = \dots = 893779\text{N} = 894\text{kN} > 742\text{kN}$ OK
165	上から1行目	複合基礎フーチング	複合フーチング基礎
	上から2行目	連続基礎フーチング	連続フーチング基礎
166	上から14行目	これも柱の場合と同様に...	「これも柱の場合と同様に」を削除
	上から19行目	式4.8-2、式4.8-3は次のように...	式4.8-2、式4.8-3はスラブ底面を柱と同様に考えて、次のように...
167	図4.8-8		柱面(応力算定位置) 
168	図4.8-10のタイトル 図4.8-10の伏図	応力の算定位置およびバンディングシャワーの算定断面	バンディングシャワーの算定断面 バンディングシャワー算定断面 
169	図4.8-11 (b) 水平荷重時  図4.8-12 立面図		基礎梁  
171	下から1行目		文末に以下を加筆: 基礎スラブ筋には許容曲げ角度が90度の標準フックをつけます。
174	上から3行目	$b_w = 2(a+a') + \pi \cdot d = 2(600\text{mm} + 500\text{mm}) + 3.14 \times 630\text{mm} = 4,178\text{mm}$	$b_w = 2(a+a') + \pi \cdot d = 2(600\text{mm} + 500\text{mm}) + 3.14 \times 720\text{mm} = 4,460\text{mm}$
	上から10行目	$Q_{pw} = \dots = 1.5 \times 0.7\text{N/mm}^2 \times 4178\text{mm} \times 630\text{mm}$ $= 2763747\text{N} = 2760\text{kN} > Q_{pw} = 296\text{kN}$ OK	$Q_{pw} = \dots = 1.5 \times 0.7\text{N/mm}^2 \times 4460\text{mm} \times 720\text{mm}$ $= 3371760\text{N} = 3372\text{kN} > Q_{pw} = 296\text{kN}$ OK
	上から15行目	また、定着長さ $l_{db}$ は式4.5-3より検討します。定着長さ $l_{db}$ は、有効付着長さとして、柱面から.....までの直線長さとして、	また、定着長さ $l_{db}$ は式4.5-3より検討します。定着長さ $l_{db}$ は、カットオフ筋の付着長さに準じて(p139参照)、柱面から.....までの直線長さとして、
	下から9行目		文末に以下を加筆: p.141の(5)の構造規定(5)に従って判定します。
	下から6行目	式4.5-3より、	( $l_{db}$ がスラブ厚より大きい許容せん断力 $Q_w$ を定めて、その許容せん断力 $Q_w$ がせん断力 $V$ より小さいことから、 $l_{db}$ とすることができ、および端部が標準フック付きであることを考慮して、式4.5-3を適用します。)
	下から5行目	$\tau_{c2} = \sigma_c \cdot d_b \cdot (4 \cdot l_{db}) = \dots$	$\tau_{c2} = \sigma_c \cdot d_b \cdot (4 \cdot l_{db}) = \dots$
184	下から2行目	SD390とします。	SD390とします。
186	問題4.8-1		図中に以下を加筆: 柱径 $d_c = 300$
188	加筆		[注] 本文中の $y_a$ (圧縮縁から中立軸に至る距離)およびその他関連する断面のせい方向の距離に用いられる記号 $y$ は、p.189-196の付図中では、RC規準で採用されている記号 $x$ に変換されていることに注意して下さい。 $y_a \rightarrow x_a$ , $y_{a1} \rightarrow x_{a1}$
197	加筆		[注] 本文中の $y_a$ (圧縮縁から中立軸に至る距離)およびその他関連する断面のせい方向の距離に用いられる記号 $y$ は、p.198-210の付図中では、RC規準で採用されている記号 $x$ に変換されていることに注意して下さい。 $y_a \rightarrow x_a$ , $y_{a1} \rightarrow x_{a1}$ , $y_{a1b} \rightarrow x_{a1b}$
198-210	付図の中立軸比の目盛	$x_{a1} = 1.0\%$	$x_{a1} = 1.0$
213	上から8行目	$E = 3.35 \times 10^4 \times (27/24)^2 \times (27/60)^3 = 3.25 \times 10^4 (\text{N/mm}^2)$	$E = 3.35 \times 10^4 \times (23/24)^2 \times (27/60)^3 = 2.36 \times 10^4 (\text{N/mm}^2)$
	上から10行目	$n = 2.05 \times 10^3 \text{N/mm}^2 / 3.25 \times 10^4 \text{N/mm}^2 = 6.31$	$n = 2.05 \times 10^3 \text{N/mm}^2 / 2.36 \times 10^4 \text{N/mm}^2 = 8.69$
	上から13行目	$\sigma_s = 3240 \times 10^3 \text{N} / (650\text{mm} \times 650\text{mm} + (6.31 - 1) \times 6084 \text{mm}^2) = 712\text{N/mm}^2$	$\sigma_s = 3240 \times 10^3 \text{N} / (650\text{mm} \times 650\text{mm} + (8.69 - 1) \times 6084 \text{mm}^2) = 690\text{N/mm}^2$
	上から14行目	$P = (7.12 \text{N/mm}^2 \times 6.31) \times 6084 \text{mm}^2 = 273000\text{N} = 273\text{kN}$	$P = (6.90 \text{N/mm}^2 \times 8.69) \times 6084 \text{mm}^2 = 365000\text{N} = 365\text{kN}$
	上から15行目	$P = 7.12 \text{N/mm}^2 \times (650\text{mm} \times 650\text{mm} - 6084 \text{mm}^2) = 297000\text{N} = 297\text{kN}$	$P = 6.90 \text{N/mm}^2 \times (650\text{mm} \times 650\text{mm} - 6084 \text{mm}^2) = 287000\text{N} = 287\text{kN}$
	上から16行目	$\delta = (7.12 \text{N/mm}^2 / 3.25 \times 10^4 \text{N/mm}^2) \times 2.8 \times 10^3 \text{mm} = 0.613\text{mm}$	$\delta = (6.90 \text{N/mm}^2 / 2.36 \times 10^4 \text{N/mm}^2) \times 2.8 \times 10^3 \text{mm} = 0.819\text{mm}$
214	下から7行目	鉄筋の短期許容引張り応力度 $f_t$ は、	鉄筋の短期許容引張り応力度 $f_t$ は、
	下から3行目	(6) $M_a = \dots = 306 \times 10^3 \text{N} \cdot \text{mm} = 1070\text{kN} \cdot \text{m}$	(6) $M_a = \dots = 1070 \times 10^3 \text{N} \cdot \text{mm} = 1070\text{kN} \cdot \text{m}$
215	上から10行目	pp.82表4.1.5より	pp.83表4.1.7より
216	上から17行目	以上より、決定された配筋を指示すれば、	以上より、端部・中央の鉄筋の通りを考慮して安全側に決定された配筋を指示すれば、
217	上から7行目	$Q_{w0} = 0.79\text{N/mm}^2 \times 500\text{mm} \times 689\text{mm} = \dots$	$Q_{w0} = 0.79\text{N/mm}^2 \times 500\text{mm} \times 689\text{mm} = \dots$
	上から14行目の分母	6.4m	6400mm
	上から16行目	右端: $Q_{w0} = -179\text{N} \dots$	右端: $Q_{w0} = -179\text{N} \dots$
218	下から1行目	付図6(c)を用いて	付図8(c)を用いて
219	短期荷重の図中	1992N	1992kN
	上から6行目	$M/bd^2 = 922 \times \dots$	$M/bd^2 = 922 \times \dots$
	下から7行目	$Q_s = (2\text{kN} \cdot \text{m} + 3\text{kN} \cdot \text{m}) / 4.0\text{m} = 0.8\text{kN}$ , $Q_{s0} = 0.8\text{kN}$	$Q_s = (2\text{kN} \cdot \text{m} + 3\text{kN} \cdot \text{m}) / 4.0\text{m} = 1.25\text{kN}$ , $Q_{s0} = 1.25\text{kN}$
	下から4行目	$Q_s = 700\text{mm} \times 639\text{mm} \times 0.79\text{N/mm}^2 = 353 \times 10^3 \text{N} = 353\text{kN} > Q_{s0} = 0.8\text{kN}$	$Q_s = 700\text{mm} \times 639\text{mm} \times 0.79\text{N/mm}^2 = 353 \times 10^3 \text{N} = 353\text{kN} > Q_{s0} = 1.25\text{kN}$
220	上から15行目	$Q_{w0} = 0.8\text{kN} + 2 \times 441\text{kN} = 883\text{kN}$	$Q_{w0} = 1.25\text{kN} + 2 \times 441\text{kN} = 883\text{kN}$
	下から5行目	$\lambda = l/l_0$	$\lambda = l/l_0$
	同上	$w_w = 4100\text{N/mm}^2 = 4.1\text{kN/mm}^2$	$w_w = 4100\text{N/mm}^2 = 4.1\text{kN/mm}^2$
	下から2行目	$w_w = \dots + 24\text{kN/m}^2 \dots$	$w_w = \dots + 24\text{kN/m}^2 \dots$
221	上から2行目	$d = 150\text{mm} - (30\text{mm} + 14\text{mm} \times 2) = 113\text{mm}$	$d = 180\text{mm} - (30\text{mm} + 14\text{mm} \times 2) = 143\text{mm}$
	上から8行目	$s = 0.17 \times 99 \times 113 / 6.29 = 302(\text{mm}) > 200\text{mm}$	$s = 0.17 \times 99 \times 143 / 6.29 = 382(\text{mm}) > 200\text{mm}$
	上から13行目	$s = 0.17 \times 71 \times 113 / 4.20 = 325(\text{mm}) > 200\text{mm}$	$s = 0.17 \times 71 \times 143 / 4.20 = 410(\text{mm}) > 200\text{mm}$
	上から16行目	$d = 113\text{mm} - 14\text{mm} = 99\text{mm}$	$d = 143\text{mm} - 14\text{mm} = 129\text{mm}$
	上から20行目	$s = 0.17 \times 71 \times 99 / 3.48 = 343(\text{mm}) > 300\text{mm}$	$s = 0.17 \times 71 \times 129 / 3.48 = 447(\text{mm}) > 300\text{mm}$
	上から25行目	$s = 0.17 \times 71 \times 99 / 2.32 = 515(\text{mm}) > 300\text{mm}$	$s = 0.17 \times 71 \times 129 / 2.32 = 675(\text{mm}) > 300\text{mm}$
	下から5行目	$P_w = (127\text{mm} \times 4 + 71\text{mm} \times 25)(180\text{mm} \times 550\text{mm}) \times 100 = 0.266\% \geq 0.2\%$	$P_w = (127\text{mm} \times 4 + 71\text{mm} \times 25)(180\text{mm} \times 550\text{mm}) \times 100 = 0.317\% \geq 0.2\%$
222	解図4.4-1の右上図	短辺方向主筋配筋(中央部断面)スラブ下端筋 D10@300	 短辺方向主筋配筋(中央部断面)
223	上から14行目	中の $d$ については安全側に...	式4.5-3に代入する( $l_{db} = d/2$ )については安全側に...
	下から6行目	$x + d = 562\text{mm} + 710\text{mm} = 1272\text{mm} < 1770\text{mm} = l_{db}$ OK	$x + d = 562\text{mm} + 810\text{mm} = 1372\text{mm} < 1770\text{mm} = l_{db}$ OK
227	上から13行目	$Q_w = \dots = 958349\text{N} = 958\text{kN} > 784\text{kN}$ OK	$Q_w = \dots = 958349\text{N} = 958\text{kN} > 784\text{kN}$ OK
228	上から3行目	$r_s = 1 - (2200\text{mm} / 7000\text{mm}) = 0.686$	$r_s = 1 - (2200\text{mm} / 7000\text{mm}) = 0.686$
230	上から12行目	設計せん断力 $Q_L$ は、	設計せん断力 $Q_L$ は、
	下から3行目	$r_s = \dots = (675 \times 10^3 \text{N}) / (50\text{mm} \times 13 \times 620\text{mm}) = 1.67\text{N/mm}^2 < f_t = 2.1\text{N/mm}^2$	$r_s = \dots = (675 \times 10^3 \text{N}) / (50\text{mm} \times 13 \times 543\text{mm}) = 1.91\text{N/mm}^2 < f_t = 2.1\text{N/mm}^2$ OK
231	上から5行目	$\tau_{c2} = \sigma_c \cdot d_b \cdot (4 \cdot l_{db}) = \dots$	$\tau_{c2} = \sigma_c \cdot d_b \cdot (4 \cdot l_{db}) = \dots$