

頁	行等(Lは行数)	誤	正
64	L11	$n_E = 1.5 \times \frac{E_s}{E_c} = 1.5 \times \frac{205,000}{24,400} = 12.6$	$n_E = 1.5 \times \frac{E_s}{E_c} = 1.5 \times \frac{205,000}{24,419} = 12.6$
78	L10、11	$f_n = \sqrt{(A_c/A_0) \times F_c} = 5.38 \times 36 = 193.7 \text{ N/mm}^2$ $\frac{P_a}{A_0} = \frac{150.8 \times 10^3}{10,603} = 14.2 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 193.7 \text{ N/mm}^2 \text{ OK}$	$f_n = \sqrt{(A_c/A_0) \times F_c} = 3.39 \times 36 = 122.0 \text{ N/mm}^2$ $\frac{P_a}{A_0} = \frac{150.8 \times 10^3}{10,603} = 14.2 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 122.0 \text{ N/mm}^2 \text{ OK}$
81	L10	アンカーボルト (材質: SNR490)	アンカーボルト (材質: SNR490B)
86	L11	$P_a = \min(P_{a1}, P_{a2}, P_{a3}) = \min(225.6, 380.7, 266.0) = 225.6 \text{ kN}$	$P_a = \min(P_{a1}, P_{a2}, P_{a3}) = \min(225.6, 339.8, 266.0) = 225.6 \text{ kN}$
86	L14、15	$f_n = \sqrt{(A_c/A_0) \times F_c} = 5.42 \times 36 = 195.1 \text{ N/mm}^2$ $\frac{P_a}{A_0} = \frac{225.6 \times 10^3}{10,454.4} = 21.6 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 195.1 \text{ N/mm}^2 \text{ OK}$	$f_n = \sqrt{(A_c/A_0) \times F_c} = 5.12 \times 36 = 184.3 \text{ N/mm}^2$ $\frac{P_a}{A_0} = \frac{225.6 \times 10^3}{10,454.4} = 21.6 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 184.3 \text{ N/mm}^2 \text{ OK}$
91	下から4行目	支圧応力度 $(= N_d / A_c)$	支圧応力度 $(= N_d / A_1)$
92	下から17、18行目	$q_{a2} = 332.5 \text{ (kN/本)}$: コンクリート躯体の強度より... $(= \phi_2 \times 0.5 \times \min\{900, \sqrt{(F_c \times E_c)}\} \times_{sc} a, \phi_2 = 2/3)$	$q_{a2} = 208.2 \text{ (kN/本)}$: コンクリート躯体の強度より... $(= \phi_2 \times 0.5 \times \min\{900, \sqrt{(F_c \times E_c)}\} \times_{sc} a, \phi_2 = 2/3, \text{ }_{sc} a = \min(a_{e2}, a_{e3}))$
96	L13	$K_{BOLT} = \dots = 1,996.1 \text{ kN/mm}$	$K_{BOLT} = \dots = 1,966.1 \text{ kN/mm}$
96	下から7行目	$I_f = B_f \times t_f^3 / 12 = 412.5 \times 60^3 / 12 = 7.53 \times 10^6 \text{ (mm}^4\text{)}$	$I_f = B_f \times t_f^3 / 12 = 418.5 \times 60^3 / 12 = 7.53 \times 10^6 \text{ (mm}^4\text{)}$
97	下から6行目	ボルト孔径: $\phi_b = 45 \text{ mm}$	ボルト孔径: $\phi_b = 48 \text{ mm}$
99	下から14、5行目	$T_{bD} = 193.3 \text{ kN}$	$T_{bD} = 192.0 \text{ kN}$
105	下から15行目	$q_{a2} = \phi_2 \times c \sigma_{qa} \times_{sc} a = \phi_2 \times 0.5 \times \sqrt{(F_c \times E_c)} \times_{sc} a = \frac{2}{3} \times 0.5 \times \sqrt{(48 \times 28,561)} \times \dots = 148.5 \text{ kN}$	$q_{a2} = \phi_2 \times c \sigma_{qa} \times_{sc} a = \phi_2 \times 0.5 \times \sqrt{(F_c \times E_c)} \times_{sc} a = \frac{2}{3} \times 0.5 \times 900 \times \dots = 114.0 \text{ kN}$ $(\because \sqrt{(F_c \times E_c)} = \sqrt{(48 \times 28,561)} = 1771 > 900 \text{ より、} \sqrt{(F_c \times E_c)} = 900)$
133	参考文献	「免震建物の耐火設計ガイドライン」 2019年9月	「免震建物の耐火設計ガイドブック」 2019年10月

頁	行等 (L は行数)	誤	正												
4.3(1)天然系積層ゴムアイソレータ接合部の設計(φ 1300)															
取付け躯体の設計基準強度 F_c 45 の整合(計算内の F_c 48 混用していたため修正)に関する修正内容 ※検定結果に変更なし															
52	L6	$n_E = 1.5 \times \frac{E_s}{E_c} = 1.5 \times \frac{205,000}{29,816} = 10.31$	$n_E = 1.5 \times \frac{E_s}{E_c} = 1.5 \times \frac{205,000}{29,182} = 10.31$												
55	L5	$E_c = 3.35 \times 10^4 \times (\gamma_c / 24)^2 \times (F_c / 60)^{1/3} = 3.35 \times 10^4 \times \cdots = 29,816 \text{ N/mm}^2$	$E_c = 3.35 \times 10^4 \times (\gamma_c / 24)^2 \times (F_c / 60)^{1/3} = 3.35 \times 10^4 \times \cdots = 29,182 \text{ N/mm}^2$												
	L7	$q_{a3} = \phi_2 \times \sigma_i \times A_{qc} = \phi_2 \times 0.31 \sqrt{F_c} \times A_{qc} = 2/3 \times 0.31 \sqrt{48} \times 251,327 \times 10^{-3} = 359.9 \text{ kN}$	$q_{a3} = \phi_2 \times \sigma_i \times A_{qc} = \phi_2 \times 0.31 \sqrt{F_c} \times A_{qc} = 2/3 \times 0.31 \sqrt{45} \times 251,327 \times 10^{-3} = 348.4 \text{ kN}$												
	L12	$q_a = \min(q_{a1}, q_{a2}, q_{a3}) = \min(62.5, 114.0, 359.9) = 62.5 \text{ kN/本}$	$q_a = \min(q_{a1}, q_{a2}, q_{a3}) = \min(62.5, 114.0, 348.4) = 62.5 \text{ kN/本}$												
	最下行	$P_{a2} = \phi_2 \times 0.31 \sqrt{F_c} \times A_c = \frac{2}{3} \times 0.31 \sqrt{48} \times 252,656 \times 10^{-3} = 361.8 \text{ kN}$	$P_{a2} = \phi_2 \times 0.31 \sqrt{F_c} \times A_c = \frac{2}{3} \times 0.31 \sqrt{45} \times 252,656 \times 10^{-3} = 350.3 \text{ kN}$												
56	L11	$P_d/A_n = 192.0 \times 10^{-3} / 5,341 = 35.9 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 48 \times 6 = 288 \text{ N/mm}^2 \text{ O.K}$	$P_d/A_n = 192.0 \times 10^{-3} / 5,341 = 35.9 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 45 \times 6 = 270 \text{ N/mm}^2 \text{ O.K}$												
57	下から 5 行目	$f_n = \frac{2}{3} \times F_{no} \times \sqrt{(n A_c / A_1)} = \frac{2}{3} \times 1.8 F_c^{(0.8 - F_c / 2000)} \times 1.70 = \frac{2}{3} \times \cdots = 41.1 \text{ N/mm}^2$	$f_n = \frac{2}{3} \times F_{no} \times \sqrt{(n A_c / A_1)} = \frac{2}{3} \times 1.8 F_c^{(0.8 - F_c / 2000)} \times 1.70 = \frac{2}{3} \times \cdots = 39.4 \text{ N/mm}^2$												
135	付表 1 上から 3 段目	<table><tr><td>天然ゴム系積層ゴムアイソレータ φ1300</td><td>第3版</td><td>第4版</td></tr><tr><td>コンクリートの設計基準強度 F_c (N/mm²)</td><td>30</td><td>48</td></tr></table>	天然ゴム系積層ゴムアイソレータ φ1300	第3版	第4版	コンクリートの設計基準強度 F_c (N/mm ²)	30	48	<table><tr><td>天然ゴム系積層ゴムアイソレータ φ1300</td><td>第3版</td><td>第4版</td></tr><tr><td>コンクリートの設計基準強度 F_c (N/mm²)</td><td>30</td><td>45</td></tr></table>	天然ゴム系積層ゴムアイソレータ φ1300	第3版	第4版	コンクリートの設計基準強度 F_c (N/mm ²)	30	45
天然ゴム系積層ゴムアイソレータ φ1300	第3版	第4版													
コンクリートの設計基準強度 F_c (N/mm ²)	30	48													
天然ゴム系積層ゴムアイソレータ φ1300	第3版	第4版													
コンクリートの設計基準強度 F_c (N/mm ²)	30	45													