

正誤表

設計小委員会

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	$f_n = \sqrt{(A_c/A_0)} \times F_c = 5.38 \times 36 = 193.7 \text{ N/mm}^2$ $P_a = \frac{150.8 \times 10^3}{10,603} = 14.2 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 193.7 \text{ N/mm}^2 \text{ OK}$	$f_n = \sqrt{(A_c/A_0)} \times F_c = 3.39 \times 36 = 122.0 \text{ N/mm}^2$ $P_a = \frac{150.8 \times 10^3}{10,603} = 14.2 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 122.0 \text{ N/mm}^2 \text{ OK}$
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	$f_n = \sqrt{(A_c/A_0)} \times F_c = 5.42 \times 36 = 195.1 \text{ N/mm}^2$ $P_a = \frac{225.6 \times 10^3}{10,454.4} = 21.6 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 195.1 \text{ N/mm}^2 \text{ OK}$	$f_n = \sqrt{(A_c/A_0)} \times F_c = 5.12 \times 36 = 184.3 \text{ N/mm}^2$ $P_a = \frac{225.6 \times 10^3}{10,454.4} = 21.6 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 184.3 \text{ N/mm}^2 \text{ OK}$
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 ... $(=\varphi_2 \times 0.5 \times \min\{900, \sqrt{(F_c \times E_c)}\} \times_{sc} a, \varphi_2 = 2/3)$	$q_{a2} = 208.2 \text{ (kN/本)}$: コンクリート躯体の強度より ... $(=\varphi_2 \times 0.5 \times \min\{900, \sqrt{(F_c \times E_c)}\} \times_{sc} a, \varphi_2 = 2/3, {}_{sc} a = \min(a_{e2}, a_{e3})$
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	$I_f = B_f \times t_f^3 / 12 = 412.5 \times 60^3 / 12 = 7.53 \times 10^6 (\text{mm}^4)$	$I_f = B_f \times t_f^3 / 12 = 418.5 \times 60^3 / 12 = 7.53 \times 10^6 (\text{mm}^4)$
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(Φ1300) 取付け軸体の設計基準強度 F_c45 の整合(計算内の F_c48 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	$E_c = 3.35 \times 10^4 \times (\gamma_c/24)^2 \times (F_c/60)^{1/3} = 3.35 \times 10^4 \times \dots = 29,816 \text{ N/mm}^2$	$E_c = 3.35 \times 10^4 \times (\gamma_c/24)^2 \times (F_c/60)^{1/3} = 3.35 \times 10^4 \times \dots = 29,182 \text{ N/mm}^2$												
	L7	$q_{a3} = \phi_2 \times {}_c\sigma_t \times A_{qc} = \phi_2 \times 0.31 \sqrt{F_c} \times A_{qc} = 2/3 \times 0.31 \sqrt{48} \times 251,327 \times 10^{-3} = 359.9 \text{ kN}$	$q_{a3} = \phi_2 \times {}_c\sigma_t \times A_{qc} = \phi_2 \times 0.31 \sqrt{F_c} \times A_{qc} = 2/3 \times 0.31 \sqrt{45} \times 251,327 \times 10^{-3} = 348.4 \text{ kN}$												
	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	$P_a/A_n = 192.0 \times 10^{-3} / 5,341 = 35.9 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 48 \times 6 = 288 \text{ N/mm}^2 \text{ O.K}$	$P_a/A_n = 192.0 \times 10^{-3} / 5,341 = 35.9 \text{ N/mm}^2 \leq f_n = 45 \times 6 = 270 \text{ N/mm}^2 \text{ O.K}$												
57	下から 5 行目	$f_n = \frac{2}{3} \times F_{no} \times \sqrt{(nA_c/A_1)} = \frac{2}{3} \times 1.8F_c^{(0.8-F_c/2000)} \times 1.70 = \frac{2}{3} \times \dots = 41.1 \text{ N/mm}^2$	$f_n = \frac{2}{3} \times F_{no} \times \sqrt{(nA_c/A_1)} = \frac{2}{3} \times 1.8F_c^{(0.8-F_c/2000)} \times 1.70 = \frac{2}{3} \times \dots = 39.4 \text{ N/mm}^2$												
135	付表 1 上から 3 段目	<table border="1"> <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 border="1"> <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													