

鉄骨置屋根構造の耐震診断・改修の考え方 正誤表

頁	行, 箇所	誤	正
16	式 (C4.2.10)	$h_{eq} = h_0 + \int_1^{\mu} \frac{h'_{eq}}{\mu} d\mu' = h_0 + 1 - \frac{1}{\mu} - \frac{1}{\mu} \ln \mu$	$h_{eq} = h_0 + \frac{2}{\pi} \int_1^{\mu} \frac{h'_{eq}}{\mu} d\mu' = h_0 + \frac{2}{\pi} \left(1 - \frac{1}{\mu} - \frac{1}{\mu} \ln \mu \right)$
18	図 4.3.1 タイトル	2011 年東北地方太平洋沖地震記録	2011 年東北地方太平洋沖地震の応答スペクトル (仙台市中心部, 硬地盤)
18	図 4.3.1 (a) タイトル	加速度時刻歴 (仙台市中心部)	加速度時刻歴の一例
18	図 4.3.1 (b) タイトル	加速度応答スペクトル (仙台市中心部)	加速度応答スペクトル (NS 方向)
18	図 4.3.1 (c) タイトル	加速度応答スペクトル (硬地盤)	加速度応答スペクトル (EW 方向)
18	図 4.3.1 (c) 凡例部	住友 NS 第 2 合同 NS 市役所 NS	住友 EW 第 2 合同 EW 市役所 EW
24	下から 3 行目	${}_s\sigma_{qa} = \sqrt{[1 - (N / N_y)^2]} {}_s\sigma_y / \sqrt{3}$	${}_s\sigma_{qa} = \sqrt{[1 - (N / N_y)^2]} {}_s\sigma_y / \sqrt{3}$
35	1 行目	$T_{eq} = \sqrt{\frac{2M_R}{K_0 + K_S}}$	$T_{eq} = 2\pi \sqrt{\frac{2M_R}{K_0 + K_S}}$
35	1 行目	$T_0 = \pi \sqrt{M_R / K_0}$	$T_0 = 2\pi \sqrt{M_R / K_0}$
53	下から 3 行目	${}_s\sigma_{qa} = [1 - (N / N_y)^2] {}_s\sigma_y / \sqrt{3} = 123 \text{ N/mm}^2$	${}_s\sigma_{qa} = \sqrt{1 - (N / N_y)^2} {}_s\sigma_y / \sqrt{3} = 123 \text{ N/mm}^2$
78	6 行目	${}_s\sigma_{qa} = [1 - (N / N_y)^2] {}_s\sigma_y / \sqrt{3} = 123 \text{ N/mm}^2$	${}_s\sigma_{qa} = \sqrt{1 - (N / N_y)^2} {}_s\sigma_y / \sqrt{3} = 123 \text{ N/mm}^2$
78	図 3.14		
78	下から 8 行目	$M_d = 43.4 \text{ kN} \times 50 = 2170 \text{ kNmm}$	$M_d = 43.4 \text{ kN} \times 50 = 2170 \text{ kNmm} \text{ (50 : あと施工アンカーと通しボルトの距離)}$