

『鋼構造制振設計指針』 正誤表

\* 「修正刷」の欄は、以下を表す。

1：第1刷のみの修正

修正刷	修正箇所	誤	正
1	8頁 図C1.3.1 図の修正 [注]を修正・加筆	<p style="text-align: center;"><b>【誤】</b>                    ⇒                    <b>【正】</b></p> <p>① <math>1.5\theta_i</math>での局所応答の確認*2 ⇒ <math>1.5\theta_i</math>での局所応答の確認*3</p> <p>② 多質点モデル全体応答の確認*3 ⇒ 多質点モデル全体応答の確認*4</p> <p>③ 多層架構モデル全体・局所応答の確認*2,*3 ⇒ 多層架構モデルの全体・局所応答の確認*2,*4</p> <p>④ [注] *2,*3 ⇒ [注] *2,*3,*4</p>	<p style="text-align: center;">設計手順1                    設計手順2                    設計手順3</p>
		<p>[注]</p> <p>*1 設計手順3では、この静的荷重増分解析は必須ではないが、事前に損傷の分布や程度を把握しておくことが望ましい。</p> <p>*2 局所応答量が部材・接合部の塑性変形能力の半分を超える場合、主架構の設計に戻り補正する。</p> <p>*3 局所応答量が部材・接合部の塑性変形能力を超える場合、主架構の設計に戻り補正する。</p> <p>*4 層間変形角が<math>\theta_i</math>を超えた場合、ダンパー量を再設定するか応答指定型設計法を用いる。</p>	
1	12頁上から15行目	$\Delta\varepsilon \cdot N \cdot b = C$	$\Delta\varepsilon \cdot N^b = C$
1	38頁上から8行目	約4.5倍～1/4.5倍	約4.2倍～1/4.2倍
1	39頁下から4行目	$(\varepsilon_{a,kr} : \dots, N_{f,kr} : \dots)$	$(\varepsilon_{a,kr} : \dots, N_{f,kr} : \dots, \varepsilon_f : \text{単調載荷時の限界ひずみ})$
1	45頁 式(3.5.9b) 47頁 式(3.5.9b) 57頁上から1行目 *右辺の分子 $\xi \cdot l$ の 2乗を3乗に修正	$E \cdot I_J^* = \frac{(\xi \cdot l)^2}{3\{(l_J + l_F)^2 / (K_G \cdot l_F^2) + l_J^3 / (3 \cdot E \cdot I_J)\}}$	$E \cdot I_J^* = \frac{(\xi \cdot l)^3}{3\{(l_J + l_F)^2 / (K_G \cdot l_F^2) + l_J^3 / (3 \cdot E \cdot I_J)\}}$
1	86頁 図C4.4.2	キャプションの上に右を追加	(a) 漸増の変位振幅履歴の場合 (b) 小ループを含む変位振幅履歴の場合
1	139頁 図C6.1.2 キャプション	(a) 1回目 (b) 3回目 (c) 5回目	(a) 1回目(入力数13波目) (b) 3回目(入力数15波目) (c) 5回目(入力数17波目)
1	270頁上から7行目	式(A7.4.7), (A7.4.8)より	次式より
1	270頁上から8行目	(A7.4.7)	<del>(A7.4.7)</del>

1	270頁上から9行目	(A7.4.8)	<del>(A7.4.8)</del>
1	272頁上から3行目	$\sigma_y = 225 \text{ kN/mm}^2$ , 弾性係数 $E = 205000 \text{ kN/mm}^2$	$\sigma_y = 225 \text{ N/mm}^2$ , 弾性係数 $E = 205000 \text{ N/mm}^2$