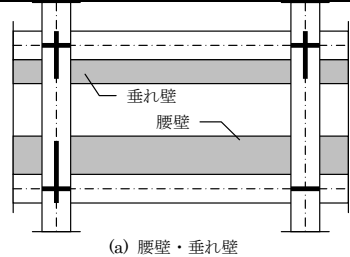
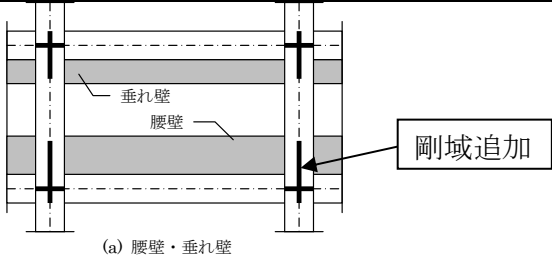


2009年改訂版 既存鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の耐震診断基準・耐震改修設計指針・同解説

耐震診断基準・同解説 正誤表

ページ	行	誤	正
P.3 P.72	上 L11 上 L16	3.2 節(4)に示すように、	3.2.1(4)に示すように、
P.14 P.113	下 L1 下 L5	(iv)設計図書などによって、当該ならびにそれに接続する柱梁接合部および梁について、	(iv)設計図書などによって、当該柱および梁について、
P.44 P.212	下 L10 下 L17	r_{pt} : 引張鉄筋比 $= \frac{r \cdot a_t}{b \cdot d} (\%)$ s_{pt} : 引張鉄骨比 $= \frac{s \cdot a_t}{b \cdot d} (\%)$	r_{pt} : 引張鉄筋比 $(\frac{a_t}{b \cdot d}$ を削除、注記参照) s_{pt} : 引張鉄骨比
P.44 P.212	下 L8 下 L15	r_{pw} : せん断補強筋比 $= \frac{r \cdot a_w}{b_r \cdot s} \times 100 (\%)$ s_{pw} : 帯板比 $= \frac{s \cdot a_w}{b_s \cdot s} \times 100 (\%)$	r_{pw} : せん断補強筋比 $= \frac{r \cdot a_w}{b_r \cdot s}$ s_{pw} : 帯板比 $= \frac{s \cdot a_w}{b_s \cdot s}$
P.56 P.257	上 L5 上 L5	ただし、 γ が 0.6 より小さい値を取る場合には、	ただし、開口周比 $\sqrt{\frac{\sum \frac{h_i}{h} \cdot \frac{l_i}{l_{w0}}}$ が 0.4 以下の場合には、
P.106	下 L2	ところで、 $Q_i = C_i \cdot \sum_{j=1}^n W_j$ の	ところで、 $Q_i = C_i \cdot \sum_{j=1}^n W_j$ の
p.124 p.146	下 L2 下 L12	地震時軸力を長期軸力に置き換えて終局強度を算定・・・	変動軸力を無視して長期軸力のみで終局強度を算定・・・
P.131	解図 3.2.2-13		
P.143	下 L11	$\left. \begin{array}{l} q_{mr} = 1.2 \quad : \frac{T_{top}}{T_{ju}} \geq 1.3 \\ q_{mr} = 1.5 \quad : \frac{T_{top}}{T_{ju}} \leq 1.0 \end{array} \right\}$	$\left. \begin{array}{l} q_{mr} = 1.2 \quad : \frac{T_{ju}}{T_{Top}} \geq 1.3 \\ q_{mr} = 1.5 \quad : \frac{T_{ju}}{T_{Top}} \leq 1.0 \end{array} \right\}$
P.174	下 L1	評価せずに $G_i = 1.0$ ($i = a, i, \underline{1}$) と	評価せずに $G_i = 1.0$ ($i = a, i, j$) と
P.211	下 L3	$\underline{M}_{su2} = (a_{s1} + a_{s2}) \cdot s \cdot \sigma_y$	$\underline{N}_{su2} = (a_{s1} + a_{s2}) \cdot s \cdot \sigma_y$

p.273	解図 A3.5-1	$b_{e1} = \frac{\sum A}{L'} = \frac{b_c \cdot D_c + t_1 \cdot L_{w1}}{L'}$ <p style="text-align: center;">: 片側袖壁付き柱</p> $b_{e2} = \frac{\sum A}{L'} = \frac{b_c \cdot D_c + t_1 \cdot L_{w1} + t_2 \cdot L_{w2}}{L'}$ <p style="text-align: center;">: 両側袖壁付き柱</p>	$b_{e1} = \frac{\sum A}{L'} = \frac{b_c \cdot D_c + t_1 \cdot L_{w1}}{L'}$ <p style="text-align: center;">(下線部を削除)</p>
-------	-----------	--	--

[注記]

通常、日本建築学会の鉄筋コンクリート造構造計算規準・同解説などでは柱の引張鉄筋比は $\frac{a_t}{b \cdot D}$ で定義されています。したがって、柱の引張鉄筋比および引張鉄骨比の定義は $\frac{r a_t}{b \cdot d}$ および $\frac{s a_t}{b \cdot d}$ ではなく、 $\frac{r a_t}{b \cdot D}$ および $\frac{s a_t}{b \cdot D}$ とするのが自然です。しかし、せん断終局耐力を求める (A1.1.2-1) の原式である荒川式を柱に適用した場合の引張鉄筋比についての定義は明確ではありません。したがって、引張鉄筋比および引張鉄骨比の定義は診断者の判断に任せる事とし、定義を削除します。

耐震改修設計指針・同解説 正誤表

ページ	行	誤	正
P.183	解図 4.1-1	<p>(誤)</p> <p>(正)</p>	
P.183	上 L12	<p>なお、解図 4.1-1 の*印は本指針で対象とするアンカーであるが、<u>カプセル方式のアンカーが使用できない施工部位に限り、カプセル方式と同等の性能を有する樹脂を用いたカートリッジ型ミキシングノズル式アンカー (**印) を使用することもできる。</u></p>	<p>なお、解図 4.1-1 の*印は本指針で対象とするアンカーである。 (以下削除)</p>
P.186	上 L18	<p><u>一方、カートリッジ型ミキシングノズル式アンカーの場合、アンカー筋の先端形状は寸切りとする。</u></p>	(削除)
P.190	上 L17	$Q_{a2} = 0.3\sqrt{E_c \cdot \sigma_B}$	$Q_{a2} = 0.3\sqrt{E_c \cdot \sigma_B} \cdot s a_e$ (追加)
	上 L19	$Q_{a2} = 0.4\sqrt{E_c \cdot \sigma_B}$	$Q_{a2} = 0.4\sqrt{E_c \cdot \sigma_B} \cdot s a_e$ (追加)

適用の手引 正誤表

ページ	行	誤	正																																																																																																																														
P.9	付 図 1.1.11	M-N相関曲線	M-N相関曲線																																																																																																																														
	下 L7	$p_{we}\sigma_{wy} = \left(1.71 + \frac{2.5}{2}\right) \times 10^{-3} \times 294 \times \frac{750 \times 750}{712,500}$ $+ 2.13 \times 10^{-3} \times 294 \times \frac{150 \times 1750}{712,500} = \underline{0.92} \text{ N/mm}^2$	$p_{we}\sigma_{wy} = \left(1.71 + \frac{2.5}{2}\right) \times 10^{-3} \times 294 \times \frac{750 \times 750}{712,500}$ $+ 2.13 \times 10^{-3} \times 294 \times \frac{150 \times 1,000}{712,500} = \underline{0.82} \text{ N/mm}^2$																																																																																																																														
P.11	下 L3	$Q_{Su} = \left\{ \frac{0.053 \times 0.707^{0.23} (18 + 21)}{1.12} + 0.85 \sqrt{0.92} \right.$ $\left. + 0.1 \times 4.0 \right\} \times 407 \times 1,024$ $= (1.70 + \underline{0.82} + 0.40) \times 416,768 = \underline{1,217} \text{ kN}$ $Q_{Mu} = 2,140 \text{ kN} > \underline{1,217} \text{ kN}$	$Q_{Su} = \left\{ \frac{0.053 \times 0.707^{0.23} (18 + 21)}{1.12} + 0.85 \sqrt{0.82} \right.$ $\left. + 0.1 \times 4.0 \right\} \times 407 \times 1,024$ $= (1.70 + \underline{0.77} + 0.40) \times 416,768 = \underline{1,196} \text{ kN}$ $Q_{Mu} = 2,140 \text{ kN} > \underline{1,196} \text{ kN}$																																																																																																																														
P.12	付 図 1.1.16	Mu-N相関図	Mu-N相関図																																																																																																																														
P.13	下 L9	$G_{EL} M_a = \frac{0.85t \cdot s \cdot h^2 \cdot f_t}{6}$	$G_{EL} M_a = \frac{0.85t \cdot s \cdot h^2 \cdot f_t}{4}$																																																																																																																														
P.14	付 図 1.1.18 図中	2Ls-100 100×10	2Ls-100×100×10 (追加)																																																																																																																														
P.17	下 L7	(1)独立性と長方形梁の場合	(1)独立柱と長方形梁の場合																																																																																																																														
P.19	付 表 1.1.1	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">階</th> <th colspan="2">耐力壁</th> <th>梁ΣMu</th> </tr> <tr> <th>Mu(kN・)</th> <th>Qsu(kN)</th> <th>(kN・m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>4</td> <td>42797</td> <td>5282</td> <td>7582</td> </tr> <tr> <td>1</td> <td>69012</td> <td>5900</td> <td>13869</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td>19659 基礎梁</td> </tr> </tbody> </table>	階	耐力壁		梁ΣMu	Mu(kN・)	Qsu(kN)	(kN・m)	4	42797	5282	7582	1	69012	5900	13869				19659 基礎梁	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">階</th> <th colspan="2">耐力壁</th> <th>梁ΣMu</th> </tr> <tr> <th>Mu(kN・)</th> <th>Qsu(kN)</th> <th>(kN・m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>4</td> <td>42797</td> <td>4870</td> <td>7582</td> </tr> <tr> <td>1</td> <td>69012</td> <td>5900</td> <td>13869</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td>19659 基礎梁</td> </tr> </tbody> </table>	階	耐力壁		梁ΣMu	Mu(kN・)	Qsu(kN)	(kN・m)	4	42797	4870	7582	1	69012	5900	13869				19659 基礎梁																																																																																								
階	耐力壁			梁ΣMu																																																																																																																													
	Mu(kN・)	Qsu(kN)	(kN・m)																																																																																																																														
4	42797	5282	7582																																																																																																																														
1	69012	5900	13869																																																																																																																														
			19659 基礎梁																																																																																																																														
階	耐力壁		梁ΣMu																																																																																																																														
	Mu(kN・)	Qsu(kN)	(kN・m)																																																																																																																														
4	42797	4870	7582																																																																																																																														
1	69012	5900	13869																																																																																																																														
			19659 基礎梁																																																																																																																														
P.19	下 L1	(7)より、Mu=42,797 kN、Qsu=4,764kNが	(6)より、Mu=42,797 kN、Qsu=4,870kNが																																																																																																																														
P.20	上 L8	せん断終局強度 Qsu=4,764 kN より PO=4,764/30=159 kN	せん断終局強度 Qsu=4,870 kN より PO=4,870/30=163 kN																																																																																																																														
P.21	上 L2	1.1.2(7)、ii) で示したように、	1.1.2(6)、ii) で示したように、																																																																																																																														
P.21	下 L2	各階壁の壁単位の靱性指標を付表 1.1.4 に、靱性指標を付表 1.1.5 示す。	各階壁の壁単位の靱性指標を付表 1.1.5 に、壁架構の靱性指標を付表 1.1.6 に示す。																																																																																																																														
P.21	付 表 1.1.5	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階</th> <th>wQmu</th> <th>wQsu / wQmu</th> <th>f_{sr}</th> <th>wQmu / wQru</th> <th>f_{mr}</th> <th>F壁 単体</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>8</td><td>8565</td><td>0.55</td><td>3.5</td><td>13.61</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>7</td><td>9800</td><td>0.5</td><td>3.5</td><td>8.31</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>6</td><td>7357</td><td>0.68</td><td>3.5</td><td>4.45</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>5</td><td>6144</td><td>0.9</td><td>3.5</td><td>3</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>4</td><td>5188</td><td>1.02</td><td>3.5</td><td>2.2</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>3</td><td>4933</td><td>1.01</td><td>3.5</td><td>1.9</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>2</td><td>4581</td><td>1.08</td><td>3.5</td><td>1.66</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>1</td><td>5228</td><td>1.13</td><td>3.5</td><td>1.85</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> </tbody> </table>	階	wQmu	wQsu / wQmu	f _{sr}	wQmu / wQru	f _{mr}	F壁 単体	8	8565	0.55	3.5	13.61	3.5	3.5	7	9800	0.5	3.5	8.31	3.5	3.5	6	7357	0.68	3.5	4.45	3.5	3.5	5	6144	0.9	3.5	3	3.5	3.5	4	5188	1.02	3.5	2.2	3.5	3.5	3	4933	1.01	3.5	1.9	3.5	3.5	2	4581	1.08	3.5	1.66	3.5	3.5	1	5228	1.13	3.5	1.85	3.5	3.5	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階</th> <th>wQmu</th> <th>wQsu / wQmu</th> <th>E_{sr}</th> <th>wQmu / wQru</th> <th>E_{mr}</th> <th>F壁 単体</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>8</td><td>8,919</td><td>0.53</td><td>3.5</td><td>14.18</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>7</td><td>6,885</td><td>0.71</td><td>3.5</td><td>5.84</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>6</td><td>5,833</td><td>0.86</td><td>3.5</td><td>3.53</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>5</td><td>5,196</td><td>1.07</td><td>3.5</td><td>2.54</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>4</td><td>4,580</td><td>1.15</td><td>3.5</td><td>1.94</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>3</td><td>4,390</td><td>1.14</td><td>3.5</td><td>1.69</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>2</td><td>4,079</td><td>1.22</td><td>3.5</td><td>1.48</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> <tr><td>1</td><td>4,385</td><td>1.35</td><td>3.5</td><td>1.55</td><td>3.5</td><td>3.5</td></tr> </tbody> </table>	階	wQmu	wQsu / wQmu	E _{sr}	wQmu / wQru	E _{mr}	F壁 単体	8	8,919	0.53	3.5	14.18	3.5	3.5	7	6,885	0.71	3.5	5.84	3.5	3.5	6	5,833	0.86	3.5	3.53	3.5	3.5	5	5,196	1.07	3.5	2.54	3.5	3.5	4	4,580	1.15	3.5	1.94	3.5	3.5	3	4,390	1.14	3.5	1.69	3.5	3.5	2	4,079	1.22	3.5	1.48	3.5	3.5	1	4,385	1.35	3.5	1.55	3.5	3.5
階	wQmu	wQsu / wQmu	f _{sr}	wQmu / wQru	f _{mr}	F壁 単体																																																																																																																											
8	8565	0.55	3.5	13.61	3.5	3.5																																																																																																																											
7	9800	0.5	3.5	8.31	3.5	3.5																																																																																																																											
6	7357	0.68	3.5	4.45	3.5	3.5																																																																																																																											
5	6144	0.9	3.5	3	3.5	3.5																																																																																																																											
4	5188	1.02	3.5	2.2	3.5	3.5																																																																																																																											
3	4933	1.01	3.5	1.9	3.5	3.5																																																																																																																											
2	4581	1.08	3.5	1.66	3.5	3.5																																																																																																																											
1	5228	1.13	3.5	1.85	3.5	3.5																																																																																																																											
階	wQmu	wQsu / wQmu	E _{sr}	wQmu / wQru	E _{mr}	F壁 単体																																																																																																																											
8	8,919	0.53	3.5	14.18	3.5	3.5																																																																																																																											
7	6,885	0.71	3.5	5.84	3.5	3.5																																																																																																																											
6	5,833	0.86	3.5	3.53	3.5	3.5																																																																																																																											
5	5,196	1.07	3.5	2.54	3.5	3.5																																																																																																																											
4	4,580	1.15	3.5	1.94	3.5	3.5																																																																																																																											
3	4,390	1.14	3.5	1.69	3.5	3.5																																																																																																																											
2	4,079	1.22	3.5	1.48	3.5	3.5																																																																																																																											
1	4,385	1.35	3.5	1.55	3.5	3.5																																																																																																																											

P.22	付表	付表 1. 1. 5 靱性指標	付表 1. 1. 6 壁架構の靱性指標																																																																														
P.37	下 L1	$GQ_u = 2_c M_u / \ell$	$GQ_u = 2_G M_u / \ell$																																																																														
P.38	付図 1.2.6																																																																																
P.59	付表 1.2.23 の Is の値	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階</th> <th>I_S</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>12</td><td>0.67</td></tr> <tr><td>11</td><td>0.50</td></tr> <tr><td>10</td><td>0.41</td></tr> <tr><td>9</td><td>0.29</td></tr> <tr><td>8</td><td>0.30</td></tr> <tr><td>7</td><td>0.31</td></tr> <tr><td>6</td><td>0.31</td></tr> <tr><td>5</td><td>0.33</td></tr> <tr><td>4</td><td>0.44</td></tr> <tr><td>3</td><td>0.48</td></tr> <tr><td>2</td><td>0.51</td></tr> <tr><td>1</td><td>0.44</td></tr> </tbody> </table>	階	I_S	12	0.67	11	0.50	10	0.41	9	0.29	8	0.30	7	0.31	6	0.31	5	0.33	4	0.44	3	0.48	2	0.51	1	0.44	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階</th> <th>I_S</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>12</td><td><u>0.56</u></td></tr> <tr><td>11</td><td><u>0.38</u></td></tr> <tr><td>10</td><td><u>0.31</u></td></tr> <tr><td>9</td><td><u>0.23</u></td></tr> <tr><td>8</td><td><u>0.23</u></td></tr> <tr><td>7</td><td><u>0.21</u></td></tr> <tr><td>6</td><td><u>0.20</u></td></tr> <tr><td>5</td><td><u>0.20</u></td></tr> <tr><td>4</td><td><u>0.27</u></td></tr> <tr><td>3</td><td><u>0.28</u></td></tr> <tr><td>2</td><td><u>0.29</u></td></tr> <tr><td>1</td><td><u>0.24</u></td></tr> </tbody> </table>	階	I_S	12	<u>0.56</u>	11	<u>0.38</u>	10	<u>0.31</u>	9	<u>0.23</u>	8	<u>0.23</u>	7	<u>0.21</u>	6	<u>0.20</u>	5	<u>0.20</u>	4	<u>0.27</u>	3	<u>0.28</u>	2	<u>0.29</u>	1	<u>0.24</u>																										
階	I_S																																																																																
12	0.67																																																																																
11	0.50																																																																																
10	0.41																																																																																
9	0.29																																																																																
8	0.30																																																																																
7	0.31																																																																																
6	0.31																																																																																
5	0.33																																																																																
4	0.44																																																																																
3	0.48																																																																																
2	0.51																																																																																
1	0.44																																																																																
階	I_S																																																																																
12	<u>0.56</u>																																																																																
11	<u>0.38</u>																																																																																
10	<u>0.31</u>																																																																																
9	<u>0.23</u>																																																																																
8	<u>0.23</u>																																																																																
7	<u>0.21</u>																																																																																
6	<u>0.20</u>																																																																																
5	<u>0.20</u>																																																																																
4	<u>0.27</u>																																																																																
3	<u>0.28</u>																																																																																
2	<u>0.29</u>																																																																																
1	<u>0.24</u>																																																																																
P.85	下 L8	6~1 階 : SRC 造 → 付表 1.3.28 による。	6~1 階 : RC 造 → 付表 1.3.28 による。																																																																														
P.86	付表 1.3.28 の F	<table border="1"> <thead> <tr> <th>通り</th> <th>階</th> <th>Qsu / Qmu</th> <th>F</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td rowspan="6">X4</td><td>6</td><td>1.03</td><td>1.39</td></tr> <tr><td>5</td><td>1.10</td><td>1.68</td></tr> <tr><td>4</td><td>0.95</td><td>1.27</td></tr> <tr><td>3</td><td>1.01</td><td>1.31</td></tr> <tr><td>2</td><td>1.09</td><td>1.64</td></tr> <tr><td>1</td><td>1.29</td><td>2.46</td></tr> <tr><td rowspan="5">X5</td><td>6</td><td>1.03</td><td>1.39</td></tr> <tr><td>5</td><td>1.10</td><td>1.68</td></tr> <tr><td>4</td><td>0.95</td><td>1.27</td></tr> <tr><td>3</td><td>1.01</td><td>1.31</td></tr> <tr><td>2</td><td>1.14</td><td>1.84</td></tr> </tbody> </table>	通り	階	Qsu / Qmu	F	X4	6	1.03	1.39	5	1.10	1.68	4	0.95	1.27	3	1.01	1.31	2	1.09	1.64	1	1.29	2.46	X5	6	1.03	1.39	5	1.10	1.68	4	0.95	1.27	3	1.01	1.31	2	1.14	1.84	<table border="1"> <thead> <tr> <th>通り</th> <th>階</th> <th>Qsu / Qmu</th> <th>F</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td rowspan="6">X4</td><td>6</td><td>1.03</td><td><u>1.10</u></td></tr> <tr><td>5</td><td>1.10</td><td><u>1.33</u></td></tr> <tr><td>4</td><td>0.95</td><td><u>1.00</u></td></tr> <tr><td>3</td><td>1.01</td><td><u>1.03</u></td></tr> <tr><td>2</td><td>1.09</td><td><u>1.30</u></td></tr> <tr><td>1</td><td>1.29</td><td><u>1.97</u></td></tr> <tr><td rowspan="5">X5</td><td>6</td><td>1.03</td><td><u>1.10</u></td></tr> <tr><td>5</td><td>1.10</td><td><u>1.33</u></td></tr> <tr><td>4</td><td>0.95</td><td><u>1.00</u></td></tr> <tr><td>3</td><td>1.01</td><td><u>1.03</u></td></tr> <tr><td>2</td><td>1.14</td><td><u>1.47</u></td></tr> </tbody> </table>	通り	階	Qsu / Qmu	F	X4	6	1.03	<u>1.10</u>	5	1.10	<u>1.33</u>	4	0.95	<u>1.00</u>	3	1.01	<u>1.03</u>	2	1.09	<u>1.30</u>	1	1.29	<u>1.97</u>	X5	6	1.03	<u>1.10</u>	5	1.10	<u>1.33</u>	4	0.95	<u>1.00</u>	3	1.01	<u>1.03</u>	2	1.14	<u>1.47</u>
通り	階	Qsu / Qmu	F																																																																														
X4	6	1.03	1.39																																																																														
	5	1.10	1.68																																																																														
	4	0.95	1.27																																																																														
	3	1.01	1.31																																																																														
	2	1.09	1.64																																																																														
	1	1.29	2.46																																																																														
X5	6	1.03	1.39																																																																														
	5	1.10	1.68																																																																														
	4	0.95	1.27																																																																														
	3	1.01	1.31																																																																														
	2	1.14	1.84																																																																														
通り	階	Qsu / Qmu	F																																																																														
X4	6	1.03	<u>1.10</u>																																																																														
	5	1.10	<u>1.33</u>																																																																														
	4	0.95	<u>1.00</u>																																																																														
	3	1.01	<u>1.03</u>																																																																														
	2	1.09	<u>1.30</u>																																																																														
	1	1.29	<u>1.97</u>																																																																														
X5	6	1.03	<u>1.10</u>																																																																														
	5	1.10	<u>1.33</u>																																																																														
	4	0.95	<u>1.00</u>																																																																														
	3	1.01	<u>1.03</u>																																																																														
	2	1.14	<u>1.47</u>																																																																														

P.86	付表 1.3.29 の F、 E ₀	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">F</th> <th colspan="3">E₀</th> </tr> <tr> <th>※1</th> <th>※2</th> <th>最大値</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1.00</td><td>2.88</td><td>2.88</td><td>2.88</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.88</td><td>1.88</td><td>1.88</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.46</td><td>1.46</td><td>1.46</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.22</td><td>1.22</td><td>1.22</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.11</td><td>1.11</td><td>1.11</td></tr> <tr><td>1.39</td><td>1.41</td><td>1.41</td><td>1.41</td></tr> <tr><td>1.68</td><td>1.50</td><td>1.50</td><td>1.50</td></tr> <tr><td>1.27</td><td>1.17</td><td>1.17</td><td>1.17</td></tr> <tr><td>1.31</td><td>1.11</td><td>1.11</td><td>1.11</td></tr> <tr><td>1.64</td><td>1.26</td><td>1.26</td><td>1.26</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.22</td><td>0.60</td><td>1.22</td></tr> <tr><td>2.46</td><td></td><td rowspan="2">(a₂=0.90) (a₃=0.72)</td><td></td></tr> <tr><td>3.2</td><td></td><td></td></tr> </tbody> </table>	F	E ₀			※1	※2	最大値	1.00	2.88	2.88	2.88	1.00	1.88	1.88	1.88	1.00	1.46	1.46	1.46	1.00	1.22	1.22	1.22	1.00	1.11	1.11	1.11	1.39	1.41	1.41	1.41	1.68	1.50	1.50	1.50	1.27	1.17	1.17	1.17	1.31	1.11	1.11	1.11	1.64	1.26	1.26	1.26	1.00	1.22	0.60	1.22	2.46		(a ₂ =0.90) (a ₃ =0.72)		3.2			<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">F</th> <th colspan="3">E₀</th> </tr> <tr> <th>※1</th> <th>※2</th> <th>最大値</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1.00</td><td>2.88</td><td>2.88</td><td>2.88</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.88</td><td>1.88</td><td>1.88</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.46</td><td>1.46</td><td>1.46</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.22</td><td>1.22</td><td>1.22</td></tr> <tr><td>1.00</td><td>1.11</td><td>1.11</td><td>1.11</td></tr> <tr><td><u>1.10</u></td><td><u>1.12</u></td><td><u>1.12</u></td><td><u>1.12</u></td></tr> <tr><td><u>1.33</u></td><td><u>1.19</u></td><td><u>1.19</u></td><td><u>1.19</u></td></tr> <tr><td><u>1.00</u></td><td><u>0.92</u></td><td><u>0.92</u></td><td><u>0.92</u></td></tr> <tr><td><u>1.03</u></td><td><u>0.87</u></td><td><u>0.87</u></td><td><u>0.87</u></td></tr> <tr><td><u>1.30</u></td><td><u>1.00</u></td><td><u>1.00</u></td><td><u>1.00</u></td></tr> <tr><td>1.00</td><td><u>0.98</u></td><td><u>0.59</u></td><td><u>0.98</u></td></tr> <tr><td><u>1.97</u></td><td></td><td rowspan="2">(a₂=0.90) (a₃=0.72)</td><td></td></tr> <tr><td>3.2</td><td></td><td></td></tr> </tbody> </table>	F	E ₀			※1	※2	最大値	1.00	2.88	2.88	2.88	1.00	1.88	1.88	1.88	1.00	1.46	1.46	1.46	1.00	1.22	1.22	1.22	1.00	1.11	1.11	1.11	<u>1.10</u>	<u>1.12</u>	<u>1.12</u>	<u>1.12</u>	<u>1.33</u>	<u>1.19</u>	<u>1.19</u>	<u>1.19</u>	<u>1.00</u>	<u>0.92</u>	<u>0.92</u>	<u>0.92</u>	<u>1.03</u>	<u>0.87</u>	<u>0.87</u>	<u>0.87</u>	<u>1.30</u>	<u>1.00</u>	<u>1.00</u>	<u>1.00</u>	1.00	<u>0.98</u>	<u>0.59</u>	<u>0.98</u>	<u>1.97</u>		(a ₂ =0.90) (a ₃ =0.72)		3.2		
		F		E ₀																																																																																																																			
※1	※2		最大値																																																																																																																				
1.00	2.88	2.88	2.88																																																																																																																				
1.00	1.88	1.88	1.88																																																																																																																				
1.00	1.46	1.46	1.46																																																																																																																				
1.00	1.22	1.22	1.22																																																																																																																				
1.00	1.11	1.11	1.11																																																																																																																				
1.39	1.41	1.41	1.41																																																																																																																				
1.68	1.50	1.50	1.50																																																																																																																				
1.27	1.17	1.17	1.17																																																																																																																				
1.31	1.11	1.11	1.11																																																																																																																				
1.64	1.26	1.26	1.26																																																																																																																				
1.00	1.22	0.60	1.22																																																																																																																				
2.46		(a ₂ =0.90) (a ₃ =0.72)																																																																																																																					
3.2																																																																																																																							
F	E ₀																																																																																																																						
	※1	※2	最大値																																																																																																																				
1.00	2.88	2.88	2.88																																																																																																																				
1.00	1.88	1.88	1.88																																																																																																																				
1.00	1.46	1.46	1.46																																																																																																																				
1.00	1.22	1.22	1.22																																																																																																																				
1.00	1.11	1.11	1.11																																																																																																																				
<u>1.10</u>	<u>1.12</u>	<u>1.12</u>	<u>1.12</u>																																																																																																																				
<u>1.33</u>	<u>1.19</u>	<u>1.19</u>	<u>1.19</u>																																																																																																																				
<u>1.00</u>	<u>0.92</u>	<u>0.92</u>	<u>0.92</u>																																																																																																																				
<u>1.03</u>	<u>0.87</u>	<u>0.87</u>	<u>0.87</u>																																																																																																																				
<u>1.30</u>	<u>1.00</u>	<u>1.00</u>	<u>1.00</u>																																																																																																																				
1.00	<u>0.98</u>	<u>0.59</u>	<u>0.98</u>																																																																																																																				
<u>1.97</u>		(a ₂ =0.90) (a ₃ =0.72)																																																																																																																					
3.2																																																																																																																							
P.173	上 L7	$@ \leq \frac{a_s}{p_w \cdot t} = \frac{254}{0.00246 \times 250} = 413 \text{ mm}$	$@ \leq \frac{a_s}{p_w \cdot t} = \frac{254}{0.00246 \times 381} = 271 \text{ mm}$																																																																																																																				
P.174	上 L17	$\ell_e = \dots = 7.4d_a < 7d_a$	$\ell_e = \dots = 7.4d_a \geq 7d_a$																																																																																																																				
P.174	下 L4	ここでは D13@200 ダブルとする。	ここでは D13@ <u>150</u> ダブルとする。																																																																																																																				
P.175	上 L2	$= \frac{2}{2} \times 200 \times \left(135 \times 0.1 \times 22.5 + \frac{64 \times 344}{300} \right)$ $= 73.3 \times 10^3 \text{ N} > Q_a = 26.2 \text{ kN}$	$= \frac{2}{2} \times 150 \times \left(135 \times 0.1 \times 22.5 + \frac{64 \times 344}{300} \right)$ $= 55.0 \times 10^3 \text{ N} > Q_a = 26.2 \text{ kN}$																																																																																																																				
P.175	上 L6	アンカーは梁と同様に D13@200 ダブル	アンカーは梁と同様に D13@ <u>150</u> ダブル																																																																																																																				
P.175	上 L9	$Q_{a1} = \frac{2}{2} \times 200 \times \left(100 \times 0.1 \times 22.5 + \frac{127 \times 344}{250} \right)$ $= 79.9 \times 10^3 \text{ N} > Q_a = 26.2 \text{ kN}$	$Q_{a1} = \frac{2}{2} \times 150 \times \left(100 \times 0.1 \times 22.5 + \frac{127 \times 344}{250} \right)$ $= 60.0 \times 10^3 \text{ N} > Q_a = 26.2 \text{ kN}$																																																																																																																				
P.175	下 L15	$= \left\{ \begin{array}{l} \frac{0.053 \times 0.552^{0.23} (18 + 22.5)}{1.85 + 0.12} \\ + 0.85 \sqrt{0.00508 \times 344} \\ + 0.1 \times 2.36 \end{array} \right\} \times 381 \times 8000$ $= 7041 \times 10^3 \text{ N}$	$= \left\{ \begin{array}{l} \frac{0.053 \times 0.552^{0.23} (18 + 22.5)}{1.85 + 0.12} \\ + 0.85 \sqrt{0.00444 \times 344} \\ + 0.1 \times 2.36 \end{array} \right\} \times 381 \times 8000$ $= 6817 \times 10^3 \text{ N}$																																																																																																																				
P.175	下 L11	$0.9 \times 7041 = 6337 > Q_D = 6000 \text{ kN}$	$0.9 \times 6817 = 6135 > Q_D = 6000 \text{ kN}$																																																																																																																				
P.175	下 L5	壁筋 : D13@200 タテ・ヨコダブル 周辺アンカー : D13@200 ダブル (接着系アンカー) スパイラル筋 : D10@100 (190 φ)	壁筋 : D13@ <u>150</u> タテ・ヨコダブル 周辺アンカー : D13@ <u>150</u> ダブル (接着系アンカー) スパイラル筋 : D10@ <u>75</u> (190 φ)																																																																																																																				

P.175	付図 1.1.7	<p>D13@200ダブル (接合系アンカー)</p> <p>D10@100 (スパイラル筋)</p> <p>壁筋 D13@200 タテ・ヨコダブル</p> <p>$e=7d_a$</p> <p>190φ</p> <p>100</p> <p>250</p>	<p>D13@150ダブル (接合系アンカー)</p> <p>D10@75 (スパイラル筋)</p> <p>壁筋 D13@150 タテ・ヨコダブル</p> <p>$e=7d_a$</p> <p>190φ</p> <p>100</p> <p>250</p>																
P.185	上 L3	$I = (L \cdot t + 4n \cdot t_s \cdot h^3) / 12$	$I = (L \cdot t^3 + 4n \cdot t_s \cdot h^3) / 12$ (追加)																
P.197	上 L2	(3)柱軸力比と鉄骨曲げ補強比の条件	(3)柱軸力比と鉄骨曲げ強度比の条件																
P.207	上 L16	③柱脚の引張破断強度 $B T_y$	③柱脚の引張降伏強度 $B T_y$																
P.219	上 L11	5. 第2次診断法による・・・ 6. 第3次診断法による・・・ 7. まとめ	6. 第2次診断法による・・・ 7. 第3次診断法による・・・ 8. まとめ																
P.249	表 4.1.1	<table border="1"> <thead> <tr> <th>符号</th> <th>厚さ(mm)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>RW300</td> <td>200</td> </tr> <tr> <td>RW250</td> <td>250</td> </tr> <tr> <td>RW200</td> <td>300</td> </tr> </tbody> </table>	符号	厚さ(mm)	RW300	200	RW250	250	RW200	300	<table border="1"> <thead> <tr> <th>符号</th> <th>厚さ(mm)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>RW300</td> <td><u>300</u></td> </tr> <tr> <td>RW250</td> <td>250</td> </tr> <tr> <td>RW200</td> <td><u>200</u></td> </tr> </tbody> </table>	符号	厚さ(mm)	RW300	<u>300</u>	RW250	250	RW200	<u>200</u>
符号	厚さ(mm)																		
RW300	200																		
RW250	250																		
RW200	300																		
符号	厚さ(mm)																		
RW300	<u>300</u>																		
RW250	250																		
RW200	<u>200</u>																		
P.266	上 L3	既存袖壁付柱と同様に算定する。	既存袖壁付柱の場合と同様に次式により算定する。																
P.266	上 L14	M_u : 曲げ終局耐力で、既存袖壁付柱と同様、	M_u : 曲げ終局強度で、既存袖壁付柱の場合と同様に、																
P.268	図 6.3.1 の最下	破壊形式と Q_{su2}/Q_{su1} の大きさに応じて F_s 指標の算定	破壊形式と Q_{su2}/Q_{su1} の大きさに応じて 靱性指標 F の算定																
P.290	上 L3	の影響をし、	の影響を考慮し、																

P.295	表 7.2.2	A/1-2 通り間梁				A/1-2 通り間梁					
		階 i	1→3 加力時		3→1 加力時		階 i	1→3 加力時		3→1 加力時	
			2 通り端終局時 曲げモーメント bM_i (kN·m)		2 通り端終局時曲 げモーメント bM_i (kN·m)			2 通り端終局時 曲げモーメント bM_i (kN·m)		2 通り端終局時曲 げモーメント bM_i (kN·m)	
		R	599		599	R	<u>455</u>		<u>455</u>		<u>455</u>
		8	599		599	8	<u>455</u>		<u>455</u>		<u>455</u>
		7	754		754	7	<u>565</u>		<u>565</u>		<u>565</u>
		6	1,042		1,042	6	<u>746</u>		<u>746</u>		<u>746</u>
		5	1,042		1,042	5	<u>746</u>		<u>746</u>		<u>746</u>
		4	1,039		1,039	4	<u>870</u>		<u>870</u>		<u>870</u>
		3	1,039		1,039	3	<u>870</u>		<u>870</u>		<u>870</u>
		2	1,305		1,305	2	<u>1,096</u>		<u>1,096</u>		<u>1,096</u>
		1	3,407		3,407	1	<u>2,044</u>		<u>2,044</u>		<u>2,044</u>
		R	599		599	R	<u>455</u>		<u>455</u>		<u>455</u>
		8	599		599	8	<u>455</u>		<u>455</u>		<u>455</u>
		7	754		754	7	<u>565</u>		<u>565</u>		<u>565</u>
		6	1,042		1,042	6	<u>746</u>		<u>746</u>		<u>746</u>
		5	1,042		1,042	5	<u>746</u>		<u>746</u>		<u>746</u>
		4	1,039		1,039	4	<u>870</u>		<u>870</u>		<u>870</u>
		3	1,039		1,039	3	<u>870</u>		<u>870</u>		<u>870</u>
		2	1,305		1,305	2	<u>1,096</u>		<u>1,096</u>		<u>1,096</u>
		1	3,407		3,407	1	<u>2,044</u>		<u>2,044</u>		<u>2,044</u>
P.295	下 L1	$\min \lambda_{mi} = \lambda_{m\underline{2}} = 1,491$				$\min \lambda_{mi} = \lambda_{m\underline{L}} = 1,491$					
		$\min \lambda_{mi} = \lambda_{m\underline{2}} = 1,493$				$\min \lambda_{mi} = \lambda_{m\underline{L}} = 1,493$					
P.301	下 L1	$\min \lambda_{si} = \lambda_{s\underline{2}} = 4,069$				$\min \lambda_{si} = \lambda_{s\underline{L}} = 4,069$					
		$\min \lambda_{si} = \lambda_{s\underline{2}} = 4,625$				$\min \lambda_{si} = \lambda_{s\underline{L}} = 4,625$					