

「改正建築基準法による構造計算書作成の要点と事例」 正誤表

2008/5/14現在

No	ページ	行、図、表	誤	正	更新日																								
1	P19	上7	また、Rtは0.75以下の値でないこと。	また、Rtは <u>略算法で求めた値の0.75倍以下の値</u> でないこと。	2007/11/19																								
2	目次	下15, 3	Ⅲ 構造計算書(2)電算出力編	Ⅲ 構造計算書(2)一貫計算編	2007/11/19																								
3	P127, P282	上2	電算出力編	一貫計算編	2007/11/19																								
4	P98, P252	一点鎖線囲み内	電算出力編	一貫計算編	2007/11/19																								
5	P252	水平力分担表のΣQc	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階の欄</th> <th>ΣQcの欄</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>5</td><td><u>6782</u></td></tr> <tr><td>4</td><td><u>5367</u></td></tr> <tr><td>3</td><td><u>5366</u></td></tr> <tr><td>2</td><td><u>5371</u></td></tr> <tr><td>1</td><td><u>5524</u></td></tr> </tbody> </table>	階の欄	ΣQcの欄	5	<u>6782</u>	4	<u>5367</u>	3	<u>5366</u>	2	<u>5371</u>	1	<u>5524</u>	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階の欄</th> <th>ΣQcの欄</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>5</td><td><u>2689</u></td></tr> <tr><td>4</td><td><u>3824</u></td></tr> <tr><td>3</td><td><u>4714</u></td></tr> <tr><td>2</td><td><u>5393</u></td></tr> <tr><td>1</td><td><u>5883</u></td></tr> </tbody> </table>	階の欄	ΣQcの欄	5	<u>2689</u>	4	<u>3824</u>	3	<u>4714</u>	2	<u>5393</u>	1	<u>5883</u>	2007/11/19
階の欄	ΣQcの欄																												
5	<u>6782</u>																												
4	<u>5367</u>																												
3	<u>5366</u>																												
2	<u>5371</u>																												
1	<u>5524</u>																												
階の欄	ΣQcの欄																												
5	<u>2689</u>																												
4	<u>3824</u>																												
3	<u>4714</u>																												
2	<u>5393</u>																												
1	<u>5883</u>																												
6	P258	下19	パラペット: 7.0kN/m ²	パラペット: 7.0kN/m ①	2007/11/19																								
7	P255	保有水平耐力表のQu	<table border="1"> <thead> <tr> <th>方向の欄</th> <th>階の欄</th> <th>Quの欄</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>X</td><td>3</td><td><u>8293</u></td></tr> <tr><td>Y</td><td>2</td><td><u>13442</u></td></tr> </tbody> </table>	方向の欄	階の欄	Quの欄	X	3	<u>8293</u>	Y	2	<u>13442</u>	<table border="1"> <thead> <tr> <th>方向の欄</th> <th>階の欄</th> <th>Quの欄</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>X</td><td>3</td><td><u>8193</u></td></tr> <tr><td>Y</td><td>2</td><td><u>14442</u></td></tr> </tbody> </table>	方向の欄	階の欄	Quの欄	X	3	<u>8193</u>	Y	2	<u>14442</u>	2007/11/19						
方向の欄	階の欄	Quの欄																											
X	3	<u>8293</u>																											
Y	2	<u>13442</u>																											
方向の欄	階の欄	Quの欄																											
X	3	<u>8193</u>																											
Y	2	<u>14442</u>																											
8	P250	下5	8.14~ <u>11.12</u> kN/m ²	<u>7.91</u> ~11.24kN/m ²	2007/11/19																								
9	P249	下2	【12. 基礎・地盤説明書】(参照頁Ⅱ-7)	【12. 基礎・地盤説明書】(参照頁Ⅱ-7及び別添)	2007/11/19																								
10	P255	下1	§ 9 屋根ふき材等の検討 (参照頁Ⅱ-18)	§ 9 屋根ふき材等の検討 (参照頁Ⅱ-23)	2007/11/19																								
11	P279	メカニズム時応力図	左側M: 3549 右側M: <u>2716</u>	左側M: 3084 右側M: <u>3247</u>	2007/11/19																								
12	P279	上10~13	sMm= <u>3549</u> -.....+45.3×3.6/2 = <u>3549</u> -1760+294 = <u>2083</u> kN・m	sMm= <u>3084</u> -.....+45.3×(12.8-3.6)×3.6/2 = <u>3084</u> -1760+294 = <u>2074</u> kN・m	2007/11/19																								
13	P279	下6、5	σ _b = <u>2083</u> ×10 ⁶ /..... = 264+28 = <u>292</u> N/mm ²	σ _b = <u>2074</u> ×10 ⁶ /..... = 263+28 = <u>291</u> N/mm ²	2007/11/19																								
14	P101	8.構造特性係数の表	B _u	<u>β</u> _u	2007/11/19																								
15	P245	下から4行目	(旧認定プログラム)	(非認定プログラム)	2007/11/19																								
16	P9	上10を添付すること。を添付することが、望ましい。	2007/11/19																								
17	P46	検定比図	[フレームの線が消えている]		2007/11/19																								

No	ページ	行、図、表	誤	正	更新日																																																																																				
18	P72	構造特性係数の表 X方向	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階</th> <th>柱はり</th> <th>耐力壁</th> <th>合</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>計</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>10</td> <td>6017 (FA)</td> <td>0</td> <td>6017</td> </tr> <tr> <td>9</td> <td>9721 (FA)</td> <td>0</td> <td>9721</td> </tr> <tr> <td>8</td> <td>12838 (FA)</td> <td>0</td> <td>12838</td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>15596 (FA)</td> <td>0</td> <td>15596</td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>18059 (FA)</td> <td>0</td> <td>18059</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>20145 (FA)</td> <td>0</td> <td>20145</td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>22078 (FA)</td> <td>0</td> <td>22078</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>23593 (FA)</td> <td>0</td> <td>23593</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>24932 (FA)</td> <td>0</td> <td>24932</td> </tr> <tr> <td>1</td> <td>26042 (FA)</td> <td>0</td> <td>26042</td> </tr> </tbody> </table>	階	柱はり	耐力壁	合	計				10	6017 (FA)	0	6017	9	9721 (FA)	0	9721	8	12838 (FA)	0	12838	7	15596 (FA)	0	15596	6	18059 (FA)	0	18059	5	20145 (FA)	0	20145	4	22078 (FA)	0	22078	3	23593 (FA)	0	23593	2	24932 (FA)	0	24932	1	26042 (FA)	0	26042	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階</th> <th>柱はりの部材群</th> <th>耐力壁の部材群</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>合計</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>10</td> <td>7060 (A)</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>9</td> <td>10521 (A)</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>8</td> <td>13941 (A)</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>16945 (A)</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>19561 (A)</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>21911 (A)</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>23831 (A)</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>25579 (A)</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>27039 (A)</td> <td>0</td> </tr> <tr> <td>1</td> <td>28112 (A)</td> <td>0</td> </tr> </tbody> </table>	階	柱はりの部材群	耐力壁の部材群	合計			10	7060 (A)	0	9	10521 (A)	0	8	13941 (A)	0	7	16945 (A)	0	6	19561 (A)	0	5	21911 (A)	0	4	23831 (A)	0	3	25579 (A)	0	2	27039 (A)	0	1	28112 (A)	0	2007/11/19
階	柱はり	耐力壁	合																																																																																						
計																																																																																									
10	6017 (FA)	0	6017																																																																																						
9	9721 (FA)	0	9721																																																																																						
8	12838 (FA)	0	12838																																																																																						
7	15596 (FA)	0	15596																																																																																						
6	18059 (FA)	0	18059																																																																																						
5	20145 (FA)	0	20145																																																																																						
4	22078 (FA)	0	22078																																																																																						
3	23593 (FA)	0	23593																																																																																						
2	24932 (FA)	0	24932																																																																																						
1	26042 (FA)	0	26042																																																																																						
階	柱はりの部材群	耐力壁の部材群																																																																																							
合計																																																																																									
10	7060 (A)	0																																																																																							
9	10521 (A)	0																																																																																							
8	13941 (A)	0																																																																																							
7	16945 (A)	0																																																																																							
6	19561 (A)	0																																																																																							
5	21911 (A)	0																																																																																							
4	23831 (A)	0																																																																																							
3	25579 (A)	0																																																																																							
2	27039 (A)	0																																																																																							
1	28112 (A)	0																																																																																							
19	P72	構造特性係数の表 Y方向	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階</th> <th>柱はり</th> <th>耐力壁</th> <th>合</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>計</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>10</td> <td>1623 (FA)</td> <td>13437 (WA)</td> <td>15060</td> </tr> <tr> <td>9</td> <td>1350 (FA)</td> <td>23013 (WA)</td> <td>24363</td> </tr> <tr> <td>8</td> <td>1363 (FA)</td> <td>30803 (WA)</td> <td>32166</td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>1397 (FA)</td> <td>37573 (WA)</td> <td>38971</td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>1695 (FA)</td> <td>43300 (WA)</td> <td>44996</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>1525 (FA)</td> <td>48739 (WA)</td> <td>50264</td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>1537 (FA)</td> <td>53329 (WA)</td> <td>54866</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>1918 (FA)</td> <td>56904 (WA)</td> <td>58822</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>8 (FA)</td> <td>61775 (WD)</td> <td>61783</td> </tr> <tr> <td>1</td> <td>6420 (FA)</td> <td>58172 (WA)</td> <td>64592</td> </tr> </tbody> </table>	階	柱はり	耐力壁	合	計				10	1623 (FA)	13437 (WA)	15060	9	1350 (FA)	23013 (WA)	24363	8	1363 (FA)	30803 (WA)	32166	7	1397 (FA)	37573 (WA)	38971	6	1695 (FA)	43300 (WA)	44996	5	1525 (FA)	48739 (WA)	50264	4	1537 (FA)	53329 (WA)	54866	3	1918 (FA)	56904 (WA)	58822	2	8 (FA)	61775 (WD)	61783	1	6420 (FA)	58172 (WA)	64592	<table border="1"> <thead> <tr> <th>階</th> <th>柱はりの部材群</th> <th>耐力壁の部材群</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>合計</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>10</td> <td>1623 (A)</td> <td>13437 (A)</td> </tr> <tr> <td>9</td> <td>1350 (A)</td> <td>23013 (A)</td> </tr> <tr> <td>8</td> <td>1363 (A)</td> <td>30803 (A)</td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>1397 (A)</td> <td>37573 (A)</td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>1695 (A)</td> <td>43300 (A)</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>1525 (A)</td> <td>48739 (A)</td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>1537 (A)</td> <td>53329 (A)</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>1918 (A)</td> <td>56904 (A)</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>8 (A)</td> <td>61775 (D)</td> </tr> <tr> <td>1</td> <td>6420 (A)</td> <td>58172 (A)</td> </tr> </tbody> </table>	階	柱はりの部材群	耐力壁の部材群	合計			10	1623 (A)	13437 (A)	9	1350 (A)	23013 (A)	8	1363 (A)	30803 (A)	7	1397 (A)	37573 (A)	6	1695 (A)	43300 (A)	5	1525 (A)	48739 (A)	4	1537 (A)	53329 (A)	3	1918 (A)	56904 (A)	2	8 (A)	61775 (D)	1	6420 (A)	58172 (A)	2007/11/19
階	柱はり	耐力壁	合																																																																																						
計																																																																																									
10	1623 (FA)	13437 (WA)	15060																																																																																						
9	1350 (FA)	23013 (WA)	24363																																																																																						
8	1363 (FA)	30803 (WA)	32166																																																																																						
7	1397 (FA)	37573 (WA)	38971																																																																																						
6	1695 (FA)	43300 (WA)	44996																																																																																						
5	1525 (FA)	48739 (WA)	50264																																																																																						
4	1537 (FA)	53329 (WA)	54866																																																																																						
3	1918 (FA)	56904 (WA)	58822																																																																																						
2	8 (FA)	61775 (WD)	61783																																																																																						
1	6420 (FA)	58172 (WA)	64592																																																																																						
階	柱はりの部材群	耐力壁の部材群																																																																																							
合計																																																																																									
10	1623 (A)	13437 (A)																																																																																							
9	1350 (A)	23013 (A)																																																																																							
8	1363 (A)	30803 (A)																																																																																							
7	1397 (A)	37573 (A)																																																																																							
6	1695 (A)	43300 (A)																																																																																							
5	1525 (A)	48739 (A)																																																																																							
4	1537 (A)	53329 (A)																																																																																							
3	1918 (A)	56904 (A)																																																																																							
2	8 (A)	61775 (D)																																																																																							
1	6420 (A)	58172 (A)																																																																																							
20	P117	下の表 右から2列目	<p>短期許容支持力 検定比</p> <p>0.18 0.26 0.26 0.26 0.18 0.27 0.42 0.44 0.42 0.27 0.26 0.44 0.25 0.44 0.26 0.27 0.43 0.47 0.43 0.26 0.18 0.26 0.29 0.28 0.18</p>	<p>短期許容支持力 検定比</p> <p>0.49 0.60 0.59 0.59 0.49 0.60 0.45 0.46 0.45 0.60 0.59 0.47 0.27 0.46 0.59 0.60 0.49 0.46 0.49 0.46 0.60 0.49 0.59 0.61 0.61 0.49</p>	2007/11/19																																																																																				
21	P150	2.3.3の表に 対する四角 囲みのコメ ント	告示ではそれぞれ1.54、2.31、 <u>2.31</u> 、 <u>3.46</u> である。	告示ではそれぞれ1.54、2.31、3.08、4.62であるが、 <u>短期付着許容応力度はRC規準の考え方に倣って、長期の値の1.5倍の値が慣用的に用いられる。</u>	2007/11/19																																																																																				
22	P97	§2の3の 【イ. 垂直積 雪量】	行頭が飛び出している。	行頭を一文字下げる。	2007/12/25																																																																																				
23	P88	§1の5の 【ハ. 構造】	鉄筋コンクリート造	鉄筋コンクリート造(XY両方向とも純ラーメン構造)	2007/12/25																																																																																				

No	ページ	行、図、表	誤	正	更新日																																
24	P244	§1の5の【ハ.構造】	鉄骨造	鉄骨造(XY両方向とも純ラーメン構造)	2007/12/25																																
25	P10 P94 P248	11.(2)鉄筋の許容応力度表の長期…許容応力度	SD295A 圧縮 19 ₅ 引張 19 ₅ せん断 195	SD295A 圧縮 19 ₆ 引張 19 ₆ せん断 195	2007/12/25																																
26	P14	破線四角囲み解説5行目	全階、全通り…	原則として全階、全通り…	2007/12/25																																
27	P31	1行目	…XY両方向、正負両方向の値を明示すること。	…XY両方向および必要に応じて正負両方向…	2007/12/25																																
28	P31	下から4行目	・水平力分担図が全階全部材記載されていること。	・必要に応じて水平力分担図(全階全部材を記載)等により、以下の事項を確認する。	2007/12/25																																
29	P34	本文1行目	6.柱軸力表	6.柱軸力図	2007/12/25																																
30	P35	1行目 2行目	・柱軸力が全階全柱記載されていること。 ・水平荷重時柱軸力が全階、XY両方向、正負両方向とも記載されていること。	・必要に応じて鉛直荷重時および水平荷重時の柱軸力図(全階全柱を記載)等により、以下の事項を確認する。 (2行目は削除)	2007/12/25																																
31	P37	1行目	・基礎反力の…	・鉛直荷重時基礎反力の…	2007/12/25																																
32	P37	2行目	…XY両方向、正負両方向…	…XY両方向および原則として正負両方向…	2007/12/25																																
33	P43	最下行	・必要に応じて、接合部の…	・必要に応じて、柱はり接合部の…	2007/12/25																																
34	P61	1行目	・全架構の…	・原則として全架構の…	2007/12/25																																
35	P66	破線四角囲み2番目の解説4行目以降	…本来、……。 (省略は不可)	…原則として……。	2007/12/25																																
36	P109	表の直上	ft= 19500	ft= 19600	2007/12/25																																
37	P109	符号S1の計算の上4行	<table border="1"> <tr><td>at= 3.74cm²</td><td>D10 189</td><td>D10・D13 264</td><td>D13 339</td></tr> <tr><td>at= 2.49cm²</td><td>284</td><td>397</td><td>509</td></tr> <tr><td>at= 4.02cm²</td><td>176</td><td>246</td><td>315</td></tr> <tr><td>at= 2.68cm²</td><td>264</td><td>369</td><td>473</td></tr> </table>	at= 3.74cm ²	D10 189	D10・D13 264	D13 339	at= 2.49cm ²	284	397	509	at= 4.02cm ²	176	246	315	at= 2.68cm ²	264	369	473	<table border="1"> <tr><td>at= 3.72cm²</td><td>D10 190</td><td>D10・D13 266</td><td>D13 341</td></tr> <tr><td>at= 2.48cm²</td><td>286</td><td>399</td><td>512</td></tr> <tr><td>at= 4.00cm²</td><td>177</td><td>247</td><td>317</td></tr> <tr><td>at= 2.67cm²</td><td>266</td><td>371</td><td>476</td></tr> </table>	at= 3.72cm ²	D10 190	D10・D13 266	D13 341	at= 2.48cm ²	286	399	512	at= 4.00cm ²	177	247	317	at= 2.67cm ²	266	371	476	2007/12/25
at= 3.74cm ²	D10 189	D10・D13 264	D13 339																																		
at= 2.49cm ²	284	397	509																																		
at= 4.02cm ²	176	246	315																																		
at= 2.68cm ²	264	369	473																																		
at= 3.72cm ²	D10 190	D10・D13 266	D13 341																																		
at= 2.48cm ²	286	399	512																																		
at= 4.00cm ²	177	247	317																																		
at= 2.67cm ²	266	371	476																																		
38	P109	符号S2の計算の上4行	<table border="1"> <tr><td>at= 3.10cm²</td><td>D10 229</td><td>D10・D13 319</td><td>D13 409</td></tr> <tr><td>at= 2.08cm²</td><td>341</td><td>476</td><td>611</td></tr> <tr><td>at= 3.33cm²</td><td>212</td><td>296</td><td>380</td></tr> <tr><td>at= 2.23cm²</td><td>317</td><td>443</td><td>568</td></tr> </table>	at= 3.10cm ²	D10 229	D10・D13 319	D13 409	at= 2.08cm ²	341	476	611	at= 3.33cm ²	212	296	380	at= 2.23cm ²	317	443	568	<table border="1"> <tr><td>at= 3.08cm²</td><td>D10 230</td><td>D10・D13 321</td><td>D13 412</td></tr> <tr><td>at= 2.07cm²</td><td>343</td><td>479</td><td>614</td></tr> <tr><td>at= 3.32cm²</td><td>214</td><td>298</td><td>382</td></tr> <tr><td>at= 2.22cm²</td><td>319</td><td>445</td><td>571</td></tr> </table>	at= 3.08cm ²	D10 230	D10・D13 321	D13 412	at= 2.07cm ²	343	479	614	at= 3.32cm ²	214	298	382	at= 2.22cm ²	319	445	571	2007/12/25
at= 3.10cm ²	D10 229	D10・D13 319	D13 409																																		
at= 2.08cm ²	341	476	611																																		
at= 3.33cm ²	212	296	380																																		
at= 2.23cm ²	317	443	568																																		
at= 3.08cm ²	D10 230	D10・D13 321	D13 412																																		
at= 2.07cm ²	343	479	614																																		
at= 3.32cm ²	214	298	382																																		
at= 2.22cm ²	319	445	571																																		
39	P109	符号S3の計算の上4行	<table border="1"> <tr><td>at= 0.62cm²</td><td>D10 1145</td><td>D10・D13 1597</td><td>D13 2049</td></tr> <tr><td>at= 0.41cm²</td><td>1718</td><td>2396</td><td>3074</td></tr> <tr><td>at= 0.35cm²</td><td>2029</td><td>2829</td><td>3629</td></tr> <tr><td>at= 0.23cm²</td><td>3043</td><td>4244</td><td>5444</td></tr> </table>	at= 0.62cm ²	D10 1145	D10・D13 1597	D13 2049	at= 0.41cm ²	1718	2396	3074	at= 0.35cm ²	2029	2829	3629	at= 0.23cm ²	3043	4244	5444	<table border="1"> <tr><td>at= 0.62cm²</td><td>D10 1151</td><td>D10・D13 1605</td><td>D13 2060</td></tr> <tr><td>at= 0.41cm²</td><td>1727</td><td>2408</td><td>3090</td></tr> <tr><td>at= 0.35cm²</td><td>2039</td><td>2843</td><td>3648</td></tr> <tr><td>at= 0.23cm²</td><td>3059</td><td>4265</td><td>5472</td></tr> </table>	at= 0.62cm ²	D10 1151	D10・D13 1605	D13 2060	at= 0.41cm ²	1727	2408	3090	at= 0.35cm ²	2039	2843	3648	at= 0.23cm ²	3059	4265	5472	2007/12/25
at= 0.62cm ²	D10 1145	D10・D13 1597	D13 2049																																		
at= 0.41cm ²	1718	2396	3074																																		
at= 0.35cm ²	2029	2829	3629																																		
at= 0.23cm ²	3043	4244	5444																																		
at= 0.62cm ²	D10 1151	D10・D13 1605	D13 2060																																		
at= 0.41cm ²	1727	2408	3090																																		
at= 0.35cm ²	2039	2843	3648																																		
at= 0.23cm ²	3059	4265	5472																																		

No	ページ	行、図、表	誤	正	更新日
40	P109	符号S4の計算の上4行	$at = 2.55\text{cm}^2$ D10 278 $at = 1.70\text{cm}^2$ D10・D13 387 $at = 1.58\text{cm}^2$ D13 497 $at = 1.05\text{cm}^2$ 417 581 746 449 627 804 674 940 1206	$at = 2.54\text{cm}^2$ D10 279 $at = 1.69\text{cm}^2$ D10・D13 389 $at = 1.57\text{cm}^2$ D13 419 584 750 $at = 1.05\text{cm}^2$ 452 630 808 678 945 1213	2007/12/25
41	P110	4行目	ft = 19500	ft = 19600	2007/12/25
42	P110	四角囲みCS2計算4、5行目	$at = 7.11\text{cm}^2$ D10・D13- 139@ D13 178@	$at = 7.07\text{cm}^2$ D10・D13- 140@ D13 179@	2007/12/25
43	P110	四角囲みCS1計算4、5行目	$at = 6.15\text{cm}^2$ D10・D13- 160@ D13 206@	$at = 6.12\text{cm}^2$ D10・D13- 161@ D13 207@	2007/12/25
44	P263	10行目	$at = 11470 / (21.6 \times j) = 8.66$ 3-D22	$at = 11470 / (21.5 \times j) = 8.70$ 3-D22	2007/12/25
45	P263	13行目	$at = 7170 / (21.6 \times j) = 5.42$ 2-D22	$at = 7170 / (21.5 \times j) = 5.44$ 2-D22	2007/12/25
46	P15	5行目	…示している)	…示している。)	2008/1/11
47	P15	9行目	・耐力壁の枠ばりを設けない場合や枠ばりが耐力壁と同厚である場合には別途構造計算で妥当であることを示すこと。	・耐力壁の枠ばりを設けない場合や枠ばりが耐力壁と同厚である場合には別途構造計算等で妥当であることを示すこと。	2008/1/11
48	P71	5行目	・部材がせん断破壊した場合…	・部材がせん断破壊しないと仮定した場合…	2008/1/11
49	P79	12行目	…地震時の上下動を考慮されていること、…	…地震時の上下動を考慮していること、…	2008/1/11
50	P119	末尾四角囲いコメント	⇒ 杭応力は算出過程に不確定要素が多く、応力そのものが不正確なものであり、杭頭モーメントを基礎下端ー基礎梁心間距離で割り増しする必要はないという考え方もある。本件では設計者の判断として、割り増しを行っている。	⇒ 杭応力の算出に当たっては、地中部分の評価上の不確定要素が考えられることから、本件では設計者の判断として、割り増しを行っている。	2008/1/11
51	P182	A-3.5壁量本文7行目告示番号の後	…(H19国交告593,595号)	<四角囲み注記を追加。内容は以下のとおり> 平19国交告595号は昭55建告1791号の一部を改正する告示であり、同告示の記述は昭55建告1791号とするのが正しい。	2008/1/11
52	P276	5行目末尾に追記	…求める。	…求める。なお、アンカーボルトは切削ねじとし、軸断面積の算出にはねじ呼び径を用いるものとする。	2008/1/11
53	P114	下部先端N値の算定表のうち杭径1.00mの欄右2行	…/7 34	…/6 40	2008/1/11
54	P281	下から2行目	1.54倍で1.5倍以上ある。	1.54倍で1.0以上である。	2008/1/11
55	P279	上10～13	$sMm = 3084 - \dots + 45.3 \times 3.6 / 2$ $= 3084 - 1760 + 294$ $= 2074\text{ kN}\cdot\text{m}$	$sMm = 3084 - \dots + 45.3 \times (12.8 - 3.6) \times 3.6 / 2$ $= 3084 - 1760 + 750$ $= 2074\text{ kN}\cdot\text{m}$	2008/4/3
56	P265	10行目	$\Phi = 2 \times 1170 \times 10^3 / (270 \times j \times 2) = 48\text{cm}$	$\Phi = 2 \times 1170 \times 10^3 / (210 \times j \times 2) = 48\text{cm}$	2008/5/14