

2001年改訂版

既存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（3刷・4刷）

正誤表

「2001年改訂版 既存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」の4刷（平成15年5月8日発行）並びに3刷（平成14年11月1日発行）に、下記の正誤がありましたので掲載します。

耐震診断基準・同解説 正誤表

| ページ    | 行                                      | 誤  | 正  |
|--------|--|--|--|
| P.90   | 解表 3.2.1-2<br>(CASE-2) :<br>(C2,C2')の欄 | 1.27 <u>(せん断)</u>  | 1.27 <u>(曲げ)</u>   |
| P.100  | 解図 3.2.2-1<br>下の□内の式                   | $\Sigma W / \Sigma A_f$  | $\Sigma W$   |
| P.106  | 解図 3.2.2-3<br>下から2段目の◇内                | $h_o/H < 0.75$   | $h_o/H > 0.75$   |
| P.132  | L1                                     | (1行追加)   | 極脆性柱の終局変形角やエネルギー吸収性能は、せん断壁や標準的なせん断柱と比較   |
| P.154* | 解表 3.3.3-1<br>(h項の数値の修正)               | R1i項 : 0.5、q1i項 : 1.1~1.0<br>R2i項 : 0.5、q2i項 : 1.1~1.0<br>SD1に対して : 9.1<br>SD2に対して : 9.1 | R1i項 : <u>1.0</u> 、q1i項 : <u>1.2~1.0</u><br>R2i項 : <u>1.0</u> 、q2i項 : <u>1.2~1.0</u><br>SD1に対して : <u>16.7</u><br>SD2に対して : <u>16.7</u> |

耐震改修設計指針・同解説 正誤表

| ページ    | 行   | 誤  | 正   |
|--------|---|--|---|
| P.80   | 表 2.2.3-3<br>SS41、<br>H-250×250×9×<br>14の欄  | L=4.0mのアンカー : <u>1</u> -D19@175<br>L=6.0mのアンカー : <u>1</u> -D19@200<br>L=8.0mのアンカー : <u>1</u> -D19@250<br>L=10.0mのアンカー : <u>12</u> -D19@250 | L=4.0mのアンカー : <u>2</u> -D19@175<br>L=6.0mのアンカー : <u>2</u> -D19@200<br>L=8.0mのアンカー : <u>2</u> -D19@250<br>L=10.0mのアンカー : <u>2</u> -D19@250 |
|        | 表 2.2.3-3<br>SM50、<br>H-200×204×12<br>×12の欄 | L=8.0mのアンカー : <u>2-16φ</u> @175  | L=8.0mのアンカー : <u>1-D19</u> @175   |
|        | 表 2.2.3-3<br>SM50、<br>H-250×250×9<br>×14の欄  | L=4.0mのアンカー : <u>1</u> -D19@125<br>L=6.0mのアンカー : <u>1</u> -D19@150<br>L=8.0mのアンカー : <u>2-19φ</u> @175                                      | L=4.0mのアンカー : <u>2</u> -D19@125<br>L=6.0mのアンカー : <u>2</u> -D19@150<br>L=8.0mのアンカー : <u>2-D19</u> @175                                     |
| P.241* | L18   | 「建築基礎構造設計基準・同解説」   | 「建築基礎構造設計指針」  |
| P.268* | 下L3、下L8                                     | 295N/mm <sup>2</sup>   | 294N/mm <sup>2</sup>  |

適用の手引 正誤表

| ページ  | 行                 | 誤  | 正   |
|------|-------------------|--|---|
| P.59 | 下 L3              | 0.00106                                    | 0.0008  |
|      | 下 L2、下 L1         | 680.3 kN                                   | 656.3 kN  |
| P.60 | L7                | $0.00106 \times 343$                       | $0.0008 \times 294$                                     |
|      | L8、L9             | 629.3 kN                                   | 591.0 kN  |
|      | L11               | 5098                                       | 5079  |
|      | L11、下 L4、<br>下 L2 | 0.676                                      | 0.674   |
|      | 下 L9              | 当該柱は曲げ柱であるが、圧縮軸力比が0.4以上であるので第2種構造要素と判断される。 | 当該柱は曲げ柱であるが、圧縮軸力比が0.4以上であり、長期軸力を再配分できないので第2種構造要素と判断される。 |

\* は4刷では修正済