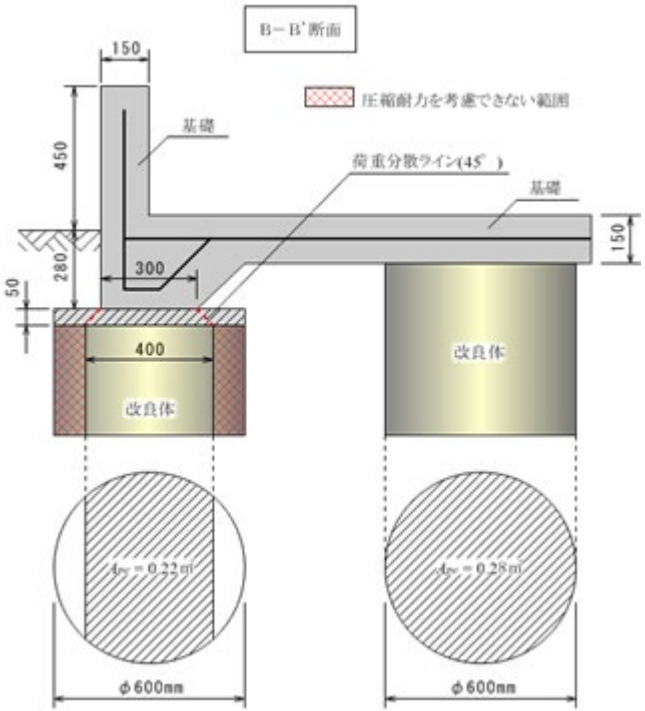
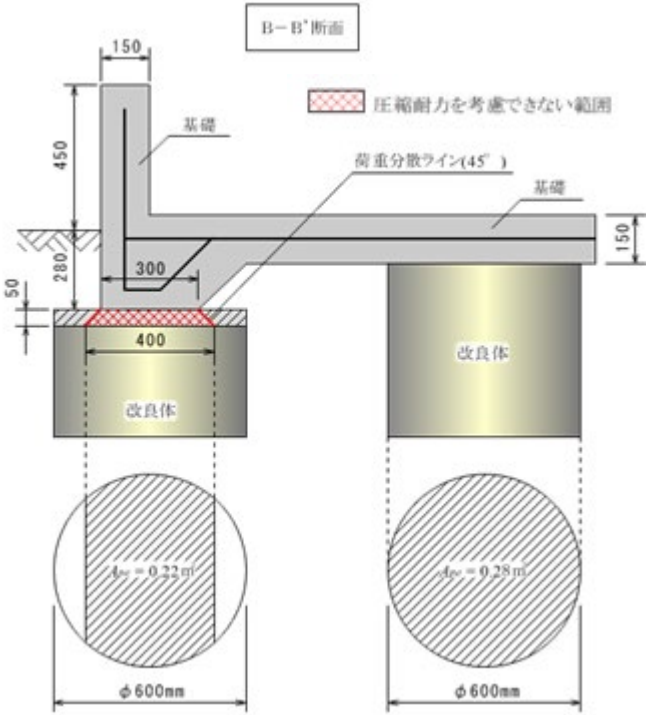
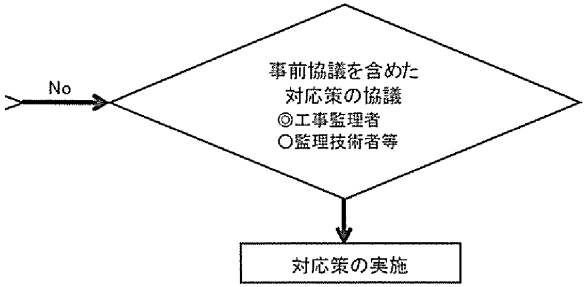
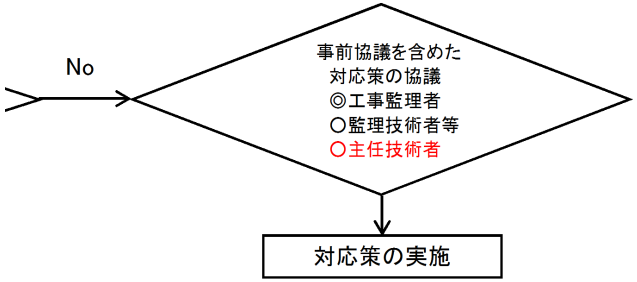
「2018 年版　建築物のための改良地盤の設計及び品質管理指針―セメント系固化材を用いた深層・浅層混合処理工法―」
正誤表（第 1 版第 1 刷、第 2 刷）

本書に誤り等がありましたので、以下に訂正し、お詫び申し上げます。
最新の正誤表については、（一財）日本建築センターホームページ／書籍販売（https://www.bcj.or.jp/）でご確認下さい。

2019/09/25
（2022/12/20 p227 青字部分修正）

頁	行	誤	正
p53	式 (5. 1. 6) 12 行目	$q_d = i_c \alpha c N_c + i_r \beta \gamma_1 B_b N_\tau + i_q \gamma_2 D'_f N_q$ N_c, N_τ, N_q：地盤の内部摩擦角に応じた支持力係数，…	$q_d = i_c \alpha c N_c + i_r \beta \gamma_1 B_b N_\gamma + i_q \gamma_2 D'_f N_q$ N_c, N_γ, N_q：地盤の内部摩擦角に応じた支持力係数，…
p61	式 (6. 1. 1)	$Q_p = \Sigma Q_s \cdot (N_s / \Sigma N_s) + k_{base} \cdot W_f$ ΣQ_s：フーチングなどの地下部分を除いた建物水平力（kN） N_s：水平荷重による変動軸力を常時鉛直荷重に加算した荷重（kN） ΣN_s：地下部分重量を除いた全鉛直荷重（kN） k_{base}：地下部分の地震震度（中地震動時＝0.1 相当） W_f：フーチングなどの地下部分の重量（kN）	$Q_p = \left(Q_s + k_{base} \cdot W_f\right) \times \dfrac{N_s}{\sum N_s}$ Q_s：建物の地上部分の水平力（kN） W_f：フーチングなど地下部分の重量（kN） k_{base}：地下部分の震度（中地震動時 0.1 相当） N_s：改良体頭部に作用する常時鉛直荷重＋変動軸力（kN） ΣN_s：改良体頭部に作用する常時鉛直荷重の総和＋変動軸力の総和（kN）
p86	式 (6. 2. 5)	$p_{v1} = q_d \dfrac{\psi}{A} + \cdot \tau_i \cdot \left(L - L_y\right)$	$p_{v1} = q_d + \dfrac{\psi}{A} \cdot \tau_i \cdot \left(L - L_y\right)$　　*第 1 版第 2 刷では修正済
p143	5～8 行目	2）水平荷重（改良体天端に作用する水平力） 中地震動時（上部構造 C_0=0.2，基礎部 K_{base}=0.1） Q_l=1F 柱脚層せん断力+（1F 床及び GL より下部の基礎梁・基礎重量×0.1）=1567+3717×0.1=1939（kN）	2）水平荷重（改良体天端に作用する水平力） 中地震動時（上部構造 C_0=0.2，基礎部 k_{base}=0.1） Q_s：1F 柱脚層せん断力=1567（kN） W_f：1F 床及び GL より下部の基礎梁・基礎自重，全フーチング重量=3717+1740=5457（kN） $Q_s + k_{base} \cdot W_f$=1567+0.1×5457=2113（kN）
p148	8 行目	中地震動時水平力 Q_l を	中地震動時水平力（$Q_s + k_{base} \cdot W_f$）を

<table>
<tr><th>頁</th><th>行</th><th>誤</th><th>正</th></tr>
<tr><td>p149</td><td>4～10
行目</td><td>$M_{max}=(Q_p/2\beta)\cdot R_{Mmax}=16.80$kN・m
$M_0=(Q_p/2\beta)\cdot R_{M0}=12.03$kN・m
ここで，Q_p：1 本の改良体が負担する水平荷重
$Q_p=Q_{p1}/n=245/6=41$kN/本
Q_{p1}：F1 フーチングで負担する水平力
$Q_{p1}=Q_1\cdot(N_s/\Sigma N)+k_{base}\cdot W_f$
$=1939\times(1190/10202)+0.10\times180$
$=245$kN</td><td>$M_{max}=(Q_{pn}/2\beta)\cdot R_{Mmax}=16.80$kN・m
$M_0=(Q_{pn}/2\beta)\cdot R_{M0}=12.03$kN・m
ここで，Q_{pn}：1 本の改良体が負担する水平荷重
$Q_{pn}=Q_p/n=243/6=41$kN/本
Q_p：F1 フーチングで負担する水平力
$Q_p=(Q_s+k_{base}\cdot W_f)\times(N_s/\Sigma N_s)$
$=(1567+0.1\times5457)\times((1133+180+57)/(10202+1740))$
$=243$kN</td></tr>
<tr><td>p149</td><td>26～27
行目</td><td>$\tau_{max}=\kappa\cdot\tau=\kappa\cdot(Q_p/A_p)$・・・・
ここで，$f_\tau=2/3F_\tau=2/3\cdot\min(0.3F_c+(Q_p/A_p)\tan\varphi,\ 0.5F_c)$</td><td>$\tau_{max}=\kappa\cdot\tau=\kappa\cdot(Q_{pn}/A_p)$・・・・
ここで，$f_\tau=2/3F_\tau=2/3\cdot\min(0.3F_c+(Q_{pn}/A_p)\tan\varphi,\ 0.5F_c)$</td></tr>
<tr><td>p150</td><td>表 12. 1. 4</td><td>
<table>
<tr><td colspan="2">フーチング符号</td><td>F1</td><td>F2</td><td>F3</td><td>F4</td></tr>
<tr><td colspan="2">改良体本数 n</td><td>6 本</td><td>4 本</td><td>2 本</td><td>1 本</td></tr>
<tr><td rowspan="5">基礎ごと
負担外力</td><td>最大軸力 N_{max} (kN)</td><td>1190</td><td>969</td><td>616</td><td>337</td></tr>
<tr><td>基礎自重 W_f (kN)</td><td>180</td><td>120</td><td>60</td><td>30</td></tr>
<tr><td>基礎負担水平力 Q_{p1} (kN)</td><td>245</td><td>197</td><td>124</td><td>68</td></tr>
<tr><td>改良体負担水平力 Q_p (kN)</td><td>41</td><td>50</td><td>62</td><td>68</td></tr>
<tr><td>改良体鉛直荷重 W_p (kN)</td><td>229</td><td>273</td><td>338</td><td>367</td></tr>
<tr><td rowspan="3">中地震時時
発生応力</td><td>曲げ圧縮 (kN/m^2) σ_{max}/f_c</td><td>463/800</td><td>557/800</td><td>690/800</td><td>756/800</td></tr>
<tr><td>曲げ引張 (kN/m^2) σ_{min}/f_c</td><td>120/-160</td><td>139/-160</td><td>171/-160</td><td>179/-160</td></tr>
<tr><td>せん断 (kN/m^2) τ_{max}/f_τ</td><td>70/260</td><td>85/265</td><td>105/270</td><td>116/273</td></tr>
</table>
</td><td>
<table>
<tr><td colspan="2">フーチング符号</td><td>F1</td><td>F2</td><td>F3</td><td>F4</td></tr>
<tr><td colspan="2">改良体本数 n</td><td>6 本</td><td>4 本</td><td>2 本</td><td>1 本</td></tr>
<tr><td rowspan="5">基礎ごと
負担外力</td><td>最大軸力 N_{max} (kN)</td><td>1190</td><td>969</td><td>616</td><td>337</td></tr>
<tr><td>フーチング自重 w_f (kN)</td><td>180</td><td>120</td><td>60</td><td>30</td></tr>
<tr><td>基礎負担水平力 Q_p (kN)</td><td>243</td><td>193</td><td>120</td><td>65</td></tr>
<tr><td>改良体負担水平力 Q_{pn} (kN)</td><td>41</td><td>49</td><td>60</td><td>65</td></tr>
<tr><td>改良体鉛直荷重 W_p (kN)</td><td>229</td><td>273</td><td>338</td><td>367</td></tr>
<tr><td rowspan="3">中地震時時
発生応力</td><td>曲げ圧縮 (kN/m^2) σ_{max}/f_c</td><td>463/800</td><td>553/800</td><td>681/800</td><td>743/800</td></tr>
<tr><td>曲げ引張 (kN/m^2) σ_{min}/f_c</td><td>120/-160</td><td>143/-160</td><td>180/-160</td><td>192/-160</td></tr>
<tr><td>せん断 (kN/m^2) τ_{max}/f_τ</td><td>70/260</td><td>83/264</td><td>102/269</td><td>110/272</td></tr>
</table>
</td></tr>
<tr><td>p186</td><td>表 12. 4. 3</td><td>「F_l値の計算」の「液状化抵抗比」 $\tau_l\sqrt{\sigma'_z}$
「F_l値の計算」の「繰返しせん断応力比」$\tau_d\sqrt{\sigma'_z}$</td><td>「F_l値の計算」の「液状化抵抗比」 τ_l/σ'_z
「F_l値の計算」の「繰返しせん断応力比」 τ_d/σ'_z</td></tr>
</table>

頁	行	誤	正
p204	図 12.5.8		
p225	下から 4 行目	底版幅　B＝2.825m　　擁壁延長＝2.700m	底版幅　D＝2.825m　　擁壁延長＝2.700m
p226	8～10 行目	有効根入れ深さ　　L_e＝2.500m 基礎側面幅　　L_e/B＝2.825m 基礎根入れ長　　5.900m	有効根入れ深さ　L_e＝5.900m 基礎側面幅　　D＝2.825m （削除）
p227	3 行目 ～ 7 行目	B_e＝B−0.2・b_1＝2400−0.20×0.800＝2200 ㎜＝2.20m D_e＝D−0.2・b_1＝2825−0.20×0.800＝2625 ㎜＝2.625m 以上より， B_H＝B_e＝2.20m≦下式より 3.603m　∴OK $\sqrt{B_e \cdot L_e}$＝（2.200×5.900）$^{1/2}$=3.603m	B_e＝B−0.2・b_1＝2400−0.20×800＝2240 ㎜＝2.24m D_e＝D−0.2・b_1＝2825−0.20×800＝2665 ㎜＝2.665m 以上より， B_H＝B_e＝2.24m≦下式より 3.635m　∴OK $\sqrt{B_e \cdot L_e}$＝（2.240×5.900）$^{1/2}$=3.635m

頁	行	誤	正
p231	11 行目	μ_1'＝1－0.3（3－R_1）＝1.00 とする。	μ_1'＝1－0.2（3－R_1）＝1.00 とする。
P320	2 行目	現場／室内強度比 α_{fl},	現場／室内強度比 α_{fl} は,
P320	22 行目	（X_{fl}＝X_l/（q_{ul28}/q_{ul7}））が必要であり,	（q_{ul28}＝q_{ul7}×（q_{ul28}/q_{ul7}））が必要であり,
P332	図 5.2.2 下部