

建築基礎構造設計指針(2019年11月刊行) 正誤表

整理番号 1-1から1-48まで:2020年4月8日更新

整理番号	頁	訂正箇所	誤	正																																																																																																												
1-1	5	用語の定義に、「 <b>極限[鉛直]支持力</b> 」を追加	接地圧:上部構造からの荷重が基礎スラブや耐圧版の底面を介して地盤に作用するときの圧力。 負の摩擦力:周囲の地盤が沈下することにより、杭周面に下向きに作用する摩擦力。	接地圧:上部構造からの荷重が基礎スラブや耐圧版の底面を介して地盤に作用するときの圧力。 <b>極限[鉛直]支持力</b> :構造物を支持しうる最大の鉛直方向抵抗力。基礎形式に応じて、直接基礎の極限[鉛直]支持力、杭の極限[鉛直]支持力などという。杭の極限[鉛直]支持力を載荷試験より求める場合には、杭先端径の10%の沈下量を生じるときの支持力を指すこともある。 負の摩擦力:周囲の地盤が沈下することにより、杭周面に下向きに作用する摩擦力。																																																																																																												
1-2	34	参考文献 2.7.4)	武山謙三郎	竹山謙三郎																																																																																																												
1-3	36	24行目	ソイル柱列山留め壁	ソイル <b>セメント</b> 柱列山留め壁																																																																																																												
1-4	44	最下行	正規圧密状態の粘性土の場合	正規圧密 <b>または圧密未了</b> 状態の粘性土の場合																																																																																																												
1-5	45	式3.1.4	$S = \sum \left\{ \frac{C_{ci} H_i}{1 + e_{oi}} \log_{10} \frac{\sigma_{2zi}'}{\sigma_{1zi}'} \right\} \quad (3.1.4)$ ここに、 $C_{ci}$ : $i$ 層の圧縮指数、 $\sigma_{1zi}'$ (kN/m <sup>2</sup> ): $i$ 層中心での <b>建設前の鉛直有効応力</b> 、 $\sigma_{2zi}'$ (kN/m <sup>2</sup> ): $i$ 層中心での <b>建設後の鉛直有効応力</b>	$S = \sum \left\{ \frac{C_{ci} H_i}{1 + e_{oi}} \log_{10} \frac{\sigma_{2zi}'}{p_c} \right\} \quad (3.1.4)$ ここに、 $C_{ci}$ : $i$ 層の圧縮指数、 $p_c$ (kN/m <sup>2</sup> ): <b>圧密降伏応力</b> 、 $\sigma_{2zi}'$ (kN/m <sup>2</sup> ): $i$ 層中心での <b>建設後の鉛直有効応力</b>																																																																																																												
1-6	48	図3.1.7(d)																																																																																																														
1-7	58	図3.2.13	横軸最小値: <b>記述無</b>	横軸最小値: <b>0</b>																																																																																																												
1-8	59	4行目	図3.1.14	図3.2.14																																																																																																												
1-9	93	17行目	Zhang et al.(張ら)	張ら(Zhang et al.)																																																																																																												
1-10	93	図4.3.10	受働土圧に至る <b>相対変位</b> $D_p$ (0.1 <b><math>D_p</math></b> )	受働土圧に至る <b>相対変位</b> $\Delta_p$ (0.1 <b><math>\Delta_p</math></b> )																																																																																																												
1-11	94	式4.3.20	$K_p = \tan^2 \left( \frac{\pi}{4} + \frac{\phi}{2} \right) \quad (4.3.20)$	$K_p = \tan^2 \left( 45^\circ + \frac{\phi}{2} \right) \quad (4.3.20)$																																																																																																												
1-12	94	式4.3.22	$P_p = c(z_b - z_a) B \sqrt{K_p} + \frac{1}{2} \gamma B (z_b^2 - z_a^2) K_p \quad (4.3.22)$	$P_p = 2c(z_b - z_a) B \sqrt{K_p} + \frac{1}{2} \gamma B (z_b^2 - z_a^2) K_p \quad (4.3.22)$																																																																																																												
1-13	94	下から9行目	低減値 $\beta_L$ (図3.2.13)	低減値 $\alpha_L$ (図3.2.13の $\beta_L$ と等しいとする)																																																																																																												
1-14	95	参考文献 4.3.15)	pp.115~2121, 2012.12	pp.2115~2121, 2011.12																																																																																																												
1-15	95	参考文献 4.3.16)	pp.749~1758	pp.1749~1758																																																																																																												
1-16	106	参考文献 4.4.11)	Schnabel, P.B.	Schnabel, P.B.																																																																																																												
1-17	111	参考文献 4.5.6)	Schnabel, P.B.	Schnabel, P.B.																																																																																																												
1-18	154	表5.3.6	最下段、すべての地盤の限界値について、Wの標準値とSの最大値が逆 (単位:mm) <table border="1" style="width:100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th rowspan="2">支持地盤</th> <th rowspan="2">構造種別 基礎形式</th> <th colspan="4">RC・RCW</th> </tr> <tr> <th>布</th> <th>独立</th> <th>布</th> <th>べた</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">圧密層</td> <td>標準値</td> <td>10</td> <td>15</td> <td>20</td> <td>20~30</td> </tr> <tr> <td>最大値</td> <td>20</td> <td>30</td> <td>40</td> <td>40~60</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">風化花崗岩 (まさ土)</td> <td>標準値</td> <td>—</td> <td>10</td> <td>12</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>最大値</td> <td>—</td> <td>20</td> <td>24</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">砂層</td> <td>標準値</td> <td>5</td> <td>8</td> <td>—</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>最大値</td> <td>10</td> <td>15</td> <td>—</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">洪積粘性土</td> <td>標準値</td> <td>—</td> <td>7</td> <td>—</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>最大値</td> <td>—</td> <td>15</td> <td>—</td> <td>—</td> </tr> </tbody> </table>	支持地盤	構造種別 基礎形式	RC・RCW				布	独立	布	べた	圧密層	標準値	10	15	20	20~30	最大値	20	30	40	40~60	風化花崗岩 (まさ土)	標準値	—	10	12	—	最大値	—	20	24	—	砂層	標準値	5	8	—	—	最大値	10	15	—	—	洪積粘性土	標準値	—	7	—	—	最大値	—	15	—	—	(単位:mm) <table border="1" style="width:100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th rowspan="2">支持地盤</th> <th rowspan="2">構造種別 基礎形式</th> <th colspan="4">RC・RCW</th> </tr> <tr> <th>布</th> <th>独立</th> <th>布</th> <th>べた</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="2">圧密層</td> <td>標準値</td> <td>10</td> <td>15</td> <td>20</td> <td>20~30</td> </tr> <tr> <td>最大値</td> <td>20</td> <td>30</td> <td>40</td> <td>40~60</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">風化花崗岩 (まさ土)</td> <td>標準値</td> <td>—</td> <td>10</td> <td>12</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>最大値</td> <td>—</td> <td>20</td> <td>24</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">砂層</td> <td>標準値</td> <td>5</td> <td>8</td> <td>—</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>最大値</td> <td>10</td> <td>15</td> <td>—</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td rowspan="2">洪積粘性土</td> <td>標準値</td> <td>—</td> <td>7</td> <td>—</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>最大値</td> <td>—</td> <td>15</td> <td>—</td> <td>—</td> </tr> </tbody> </table>	支持地盤	構造種別 基礎形式	RC・RCW				布	独立	布	べた	圧密層	標準値	10	15	20	20~30	最大値	20	30	40	40~60	風化花崗岩 (まさ土)	標準値	—	10	12	—	最大値	—	20	24	—	砂層	標準値	5	8	—	—	最大値	10	15	—	—	洪積粘性土	標準値	—	7	—	—	最大値	—	15	—	—
支持地盤	構造種別 基礎形式	RC・RCW																																																																																																														
		布	独立	布	べた																																																																																																											
圧密層	標準値	10	15	20	20~30																																																																																																											
	最大値	20	30	40	40~60																																																																																																											
風化花崗岩 (まさ土)	標準値	—	10	12	—																																																																																																											
	最大値	—	20	24	—																																																																																																											
砂層	標準値	5	8	—	—																																																																																																											
	最大値	10	15	—	—																																																																																																											
洪積粘性土	標準値	—	7	—	—																																																																																																											
	最大値	—	15	—	—																																																																																																											
支持地盤	構造種別 基礎形式	RC・RCW																																																																																																														
		布	独立	布	べた																																																																																																											
圧密層	標準値	10	15	20	20~30																																																																																																											
	最大値	20	30	40	40~60																																																																																																											
風化花崗岩 (まさ土)	標準値	—	10	12	—																																																																																																											
	最大値	—	20	24	—																																																																																																											
砂層	標準値	5	8	—	—																																																																																																											
	最大値	10	15	—	—																																																																																																											
洪積粘性土	標準値	—	7	—	—																																																																																																											
	最大値	—	15	—	—																																																																																																											
1-19	185	図6.1.3(c), (d)	<b>摩擦</b> ばね (2か所)	<b>周面</b> ばね (2か所)																																																																																																												
1-20	194	参考文献 6.1.9)	高野 <b>信</b> 一郎	高野 <b>真</b> 一郎																																																																																																												

建築基礎構造設計指針(2019年11月刊行) 正誤表

整理番号 1-1から1-48まで:2020年4月8日更新

整理番号	頁	訂正箇所	誤	正
1-21	198	3行目	Vesic'	Vesic' (cの上に「'」)
1-22	201	25～26行目	75%超過係数は1.4	75%超過係数は1.2
1-23	206	図6.2.7 タイトル	中掘り法	中掘り <b>工</b> 法
1-24	207	図6.2.8 タイトル	摩擦力度	杭周面 <b>抵抗</b> 力度
1-25	213	図6.2.16 凡例	基礎指針	旧 <b>指針(2001)</b>
1-26	221	参考文献 6.2.46)	cray	clay
1-27	221	参考文献 6.2.57)	建築基礎設計のための～	建築基礎 <b>構造</b> 設計のための～
1-28	221	参考文献 6.2.63)	杭土圧構造物	杭土圧構造物
1-29	227	9行目	杭周面 <b>摩擦</b> ばね	杭周面 <b>抵抗</b> ばね
1-30	233	参考文献 6.3.27)	若命 <b>喜</b> 雄	若命 <b>善</b> 雄
1-31	247	図6.5.4	$\tau_t = \frac{2}{3} \tau_t$	$\tau_t = \frac{2}{3} \tau_p$
1-32	254	参考文献 6.5.7)	井上 波	井上 波 <b>彦</b>
1-33	254	参考文献 6.5.8)	尾 <b>子</b> 健太郎	尾 <b>古</b> 健太郎
1-34	255	参考文献 6.5.16)	日本建築学会 <b>構造系構造系</b> 論文集	日本建築学会 <b>構造系</b> 論文集
1-35	267	図6.6.9	杭周面 <b>摩擦</b> ばね (2か所) 杭先端 <b>抵抗</b> ばね (2か所)	周面 <b>抵抗</b> ばね (2か所) 杭先端 <b>抵抗</b> ばね (2か所)
1-36	267	8行目	杭の極限周面 <b>摩擦</b> 力度	杭の極限周面 <b>抵抗</b> 力度
1-37	267	9～10行目	杭周面 <b>摩擦</b> ばね	周面 <b>抵抗</b> ばね
1-38	277	2行目	ベシック(Vesic)	べーシック(Vesic) (cの上に「'」)
1-39	295	図7.2.3 凡例	— · · — 摩擦杭(強度一定の粘性土) - - - 摩擦杭(強度が深度で線形に増加する粘性土)	— · · — 摩擦杭(強度一定の粘性土) - - - 摩擦杭(強度が深度で線形に増加する粘性土)
1-40	299	図7.3.2 (b) (c)	Depth	深さ
1-41	302	式7.3.13	$K_b = \frac{E_b d_{eq}}{1 + \nu_s^2} I_h$ (7.3.13)	$K_b = \frac{E_b d_{eq}}{1 - \nu_s^2} I_h$ (7.3.13)
1-42	303	1行目	$K_{rs}$ (kN/m <sup>2</sup> )	$K_{rs}$
1-43	312	4行目	事例 <sup>7.4.17)</sup>	事例 <sup>7.4.14)</sup>
1-44	338	18行目	地下外壁の自重による慣性力	立上り壁の自重による慣性力
1-45	441	参考文献 付3.2)	泉 浩蔵	有泉 浩蔵
1-46	441	参考文献 付3.10)	稲村 <b>敏</b> 男	稲村 <b>利</b> 男
1-47	441	参考文献 付3.11)	稲村 <b>敏</b> 男	稲村 <b>利</b> 男
1-48	453	例表2.2 (d)～(f)列	<a href="#">例表2.2【誤】と【正】.xlsx を参照ください.</a>	