

## IT株式会社トーヨーアサノ

## 抗允端支持力你数 $\alpha=363 / a=341$ <br>  プレボーリング拡大根固め工法の進化形•Hyper－ストレート工法の龍逃

Hyper－ストレート工法は，オーガにより地盤を先行掘削した後に，根固め液•杭周固定液を注入し，杭を自沈をたは回転により所定の支持層に1D以上挿入する工法です。

オーガヘッド，スクリユウ，撹抖ロッド及び連結ロッドなどで構成される掘削縄挟装置を使用し
杭挿入設置までの施工手順で施工します。

また，高精度で効率的に施工をサポートする施工管理システムを導入することで，根固め球根部の築造管理や支持層管理をリアルタイムで行い，品質確保に努めています。


低コストて㱜実な支持力を供給できる，
時代の要請にマッチしたオンリーワン技術の提案です。
［シンプルな施工］
期も短綃されます。
［標準既製コンクリート杭を使用］
高支持力を得るための専用下松か不要で，楟漼の既製コンクリート枋を使用することが可能です。PHC



## ［低コストで高支持力］




## ［施工管理］

Hyper－ストレート工法での施工時には，「施工管理嶅置 1 を活用することで，根固め球根部の等造管理や支持庿管理をリアルタイムムに行い，工事品質管理と信頼性の高い施工が可能です。施工管理者が操作ボ ックスのモニターを操作•礶認しなから確実に施工管理ができます。（䞍分電流計，流量計など）

地盤の許容支持力及び適用範囲
本工法により施工される基礎ぐいの許容支持力を定める際に求め る長期並びに短期に生ずる力に対する地盤の許容支持力
1）長期に生ずる力に対する地盤の許容支持力

$$
R_{a}=\frac{1}{3}\left\{Q \bar{N} A_{p}+\left(\beta \bar{N}_{s} L_{s}+\gamma \overline{q u} L_{c}\right) \psi\right\}(\mathrm{kN}) \cdots(i)
$$

2）短期に生ずる力に対する地盤の許容支持力
$R_{a}=\frac{2}{3}\left\{\alpha \bar{N} A_{p}+\left(\beta \bar{N}_{s} L_{s}+\gamma \overline{q u} L_{c}\right) \psi\right\}(\mathrm{kN}) \cdots$（ii ）
ここで，（i），（ii）式において，
$a$ ：基礎ぐいの先端付近の地盤（地震時に液状化するおそれ＂ のある地艦を除く）における支持力係数 $(a=363)$
$\beta$ ：基礎ぐいの周囲の地盤（地震時に液状化するおそれ＂のあ る地盤を除く）のうち砂質地盤におけるくい周面摩擦力係数 $(\beta=6.2)$
$r$ ：基礎ぐいの周囲の地盤（地震時に液状化するおそれ＂のあ る地盤を除く）のうち粘土質地盤におけるくい周面摩擦力係数 $(\boldsymbol{y}=0.62)$


くい先端適用範囲
$\overline{\mathrm{N}}:$ ：最下端くい下面より下方に1．0D，上方に1．0D区間の地盤の標準貫入試験による打撃回数の平均值（回）但し， $29 \leqq \bar{N} \leq 60$（個々の $N$ 値： $12 \leqq N \leqq 100$ ） また，くい先端下方の地盤は，N以上のN値を有する地盤があるものとする。
D：軸部のくい径（ m ）
$A_{p}$ ：〈い先端閉塞断面積（m） $A p=\pi \cdot D^{2} / 4$
$\bar{N}_{\mathrm{s}}$ ：基礎ぐいの周囲の地艦のうち砂質地艦の標準貫入試験による打擊回数の平均値（回）但し， $\bar{N}_{s} \leqq 30$
$\mathrm{L}_{\mathrm{s}}$ ：基礎ぐいの周囲の地盤のうち砂質地盤に接する有効長さの合計 $(\mathrm{m})$
वu：基礞ぐいの周囲の地盤のうち粘土質地盤の一軸圧縮強度の平均値（ $\mathrm{kN} / \mathrm{m}$ ）
但し，$\overline{\mathrm{qu}} \leqq 200\left(\mathrm{kN} / \mathrm{m}^{2}\right)$
$\mathrm{L}_{\mathrm{c}}$ ：基礎でいの周囲の地盤のうち粘土質地盤に接する有効長さの合計 $(\mathrm{m})$
$\psi$ ：基礎くいの周囲の有効長さ（ m ）
$\psi=\pi \cdot \mathrm{D}$
但し，拡径部においても，Dは軸部のくい径とする。
※液状化判定方法は，建築基礎構造設計指針 （日本建築学会：2001改定）に示されている方法による。

（1）拡復部無しの場合
4算定時におけるくい径

地盤の許容支持力及び適用範囲
本工法により施工される基礎でいの許容支持力を定める際に求め る長期並びに短期に生じる力に対する地盤の許容支持力
1）長期に生ずる力に対する地盤の許容支持力

$$
\mathrm{Ra}_{\mathrm{a}}=\frac{1}{3}\left\{a \bar{N} A_{p}+\left(\beta \bar{N}_{s} L_{s}+\gamma \overline{\mathrm{qu}} \mathrm{~L}_{\mathrm{c}}\right) \psi\right\}(\mathrm{kN}) \cdots(\mathrm{i})
$$ 2）短期に生ずる力に対する地盤の許容支持力

$\mathrm{Ra}_{\mathrm{a}}=\frac{2}{3}\left\{a \overline{\mathrm{~N}} \mathrm{~A}_{p}+\left(\beta \overline{\mathrm{N}}_{\mathrm{s}} \mathrm{L}_{\mathrm{s}}+\gamma \overline{\mathrm{qu}} \mathrm{L}_{\mathrm{c}}\right) \psi\right\}(\mathrm{kN}) \cdots$（ii）
ここで，（i），（ii）式において，
$a:$ 基碡ぐいの先端付近の地盤（地震時に液状化するおそれ のある地盤＂を除く）における支持力係数（ $\alpha=341$ ）
$\beta$ ：基䃠ぐいの周囲の地盤（地震時に液状化するおそれのあ る地盤＂を除く）のうち砂質地盤におけるくい周面摩擦力係数 $(\beta=6.93)$
$\gamma$ ：基碮ぐいの周囲の地盤（地震時に液状化するおそれのあ る地艦普を除く）のうち粘土質地盤におけるくい周面摩緊力係数 $(\boldsymbol{y}=0.71)$


くい先端適用範囲
$\bar{N}$ ：最下端くい下面より下方に1．0D，上方に1．0D区間の地盤の標準費入試験による打撃回数の平均値（回）但し， $20 \leqq \bar{N} \leqq 60$
また， $\bar{N}<20$ の場合は本工法を適用しないものとする。
D：軸部のくい径（ m ）
$A_{p}$ ：＜い先端閉塞断面積 $\left(\mathrm{m}^{3}\right)$
$\mathrm{Ap}=\pi \cdot D^{2} / 4$
$\bar{N}_{\mathrm{s}}$ ：基硴ぐいの周囲の地盤のうち砂質地盤の標準貫入試験による打撃回数の平均値（回）
但し， $\bar{N}_{s}$ の範囲は $0 \leqq \bar{N}_{s} \leq 30$ とし， $\bar{N}_{s}>30$ の場合は $\bar{N}_{\mathrm{s}}=30$ とする。
$\mathrm{L}_{\mathrm{s}}$ ：基礎ぐいの周囲の地盤のうち砂質地盤に接する有効長さの合計（ m ）
au：基碮ぐいの周囲の地盤のうち粘土質地盤の一軸圧縮強度の平均値（ $\mathrm{kN} / \mathrm{m}^{3}$ ）
但し，可の範囲 $0 \leqq \overline{q u} \leqq 200$ とし，$\overline{q u}>200$ の場合は वu＝200とする。
$\mathrm{L}_{\mathrm{c}}$ ：基碮ぐいの周囲の地盤のうち粘土質地盤に接する有効長さの合計（ m ）
$\psi$ ：基礎くいの周囲の有効長さ（m）
$\psi=\pi \cdot \mathrm{D}$
但し，拡径部においても，Dは軸部のくい径とする。
※液状化判定方法は，建築基硔構造設計指針 （日本建築学会：2001改定）に示されている方法による。


4算定時におけるくい得

## 



| No． | 名 称 | 仕 様 |
| :---: | :---: | :---: |
| 1 | 枌打機本体 | クローラ型杭打機賏垂式杭打機 ラフター型杭打機 |
| 2 | 才ーが歌動装置 | 容量30～180kw |
| 3 | 掘削敃汼装置 |  |
| 4 | 杭倳入装置 | 杭回転駆動装置 <br> 回転キャップ <br> 連結口ッド |
| 5 | モルタルブラント | $\begin{aligned} & \text { グラウトボンブ } \\ & \text { クララウトミキサ- } \\ & \text { セメントサイロ } \end{aligned}$ |
| 6 | 排土設備 | 油圧ショベル油圧ハッックウ |
| 7 | 電力設備 | 発雨機 |
| 8 | 給水設備 | 水道水 $(\phi 13 \mathrm{~mm}$ 以上）水中ポンブ 水槽 |



## 注 入 液

■注入液種類及び使用量 Hyper－ストレート工法に使用する
 セメント，早強ポートランドセメント，高炬セメントシリカカメント，エコセ メントを用いる。

## ■根固め液

杭と支持地盤を一体化し，先端支持力を碓保するための注入液で W／C＝60\％のセメントミルクです。

## ■杭周固定液

杭と周辺地盤を一体化し，周面摩擦及び水平抵抗を確保するため の注入液で，W／C＝60\％のセメン トミルクです。

根固め液標準配合表

| 机全 $\mathrm{D}_{1}$ | （ma） | 300 | 350 | 400 | 450 | 500 | 600 | 700 | 800 | 900 | 1000 |
| :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- |

砂监 |  | 2 +20 mm | （m） | 420 | 470 | 520 | 620 | 670 | 770 | 920 | 1020 | 1170 |
| :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- |






 | 水 | $(\ell)$ | 105 | 151 | 209 | 331 | 427 | 670 | 1110 | 1551 | 2287 | 2985 |
| :--- | :--- | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: |
| 縺上り量 | $(\ell)$ | 160 | 230 | 319 | 506 | 652 | 1024 | 1695 | 2369 | 3493 | 4559 |
| W／C | $(\%)$ | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 |
| 枋㪀 $D_{1}$ | $(m)$ | 300 | 350 | 400 | 450 | 500 | 600 | 700 | 800 | 900 | 1000 |

 \begin{tabular}{llllllllllll}
<br>
球根径 $\mathrm{D}_{2}$ \& $(\mathbf{m})$ \& 400 \& 450 \& 500 \& 600 \& 650 \& 750 \& 900 \& 1000 \& 1150 \& 1250 <br>
\hline $\mathrm{D}_{2}+20 \mathrm{mom}$ \& $(\mathrm{m})$ \& 420 \& 470 \& 520 \& 620 \& 670 \& 770 \& 920 \& 1020 \& 1170 \& 1270 <br>
\hline

 

$\mathrm{D}_{2}+20 \mathrm{~mm}$ \& （m） \& 420 \& 470 \& 520 \& 620 \& 670 \& 770 \& 920 \& 1020 \& 1170 \& 1270 <br>
\hline

 

\hline 球根長 $3.2 \mathrm{D}_{1}$ \& （m） \& 960 \& 1120 \& 1280 \& 1440 \& 1600 \& 1920 \& 2240 \& 2560 \& 2880 \& 3200 <br>
\hline $3.2 D_{1}+100 \mathrm{~m}$ \& （m） \& 1060 \& 1220 \& 1380 \& 1540 \& 1700 \& 2020 \& 2340 \& 2660 \& 2980 \& 3300 <br>
\hline

 

\hline $3.2 \mathrm{D},+100 \mathrm{~mm}$ \& $(\mathrm{~mm})$ \& 1060 \& 1220 \& 1380 \& 1540 \& 1700 \& 2020 \& 2340 \& 2660 \& 2980 \& 3300 <br>
\hline 玨根体棈 \& （m） \& 0.1468 \& 02116 \& 02930 \& 0.4648 \& 0.5991 \& 0.9402 \& 15548 \& 21725 \& 32023 \& 41789 <br>
\hline
\end{tabular}



 | セメント | （ks） | 194 | 279 | 386 | 610 | 786 | 1233 | 2037 | 2846 | 4195 | 5472 |
| :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- | :--- |
| 水 | $(\ell)$ | 116 | 166 | 230 | 365 | 471 | 739 | 1222 | 1707 | 2516 | 3283 |
| 練上リ量 | $($（ ） | 177 | 254 | 352 | 558 | 719 | 1129 | 1866 | 2607 | 3843 | 5014 |
| W／C | （\％） | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 | 60 |

## 杭周固定液標準配合表



 \begin{tabular}{ll|cccccccccc}
セメント \& （kg） \& 24 \& 350 \& 400 \& 450 \& 500 \& 600 \& 700 \& 800 \& 900 \& 1000 <br>
\hline セメ \& 24 \& 51 \& 59 \& 78 \& 110 \& 135 \& 178 \& 209 <br>
\hline

 

\hline 水 \& （2） \& 14 \& 18 \& 21 \& 30 \& 35 \& 46 \& 66 \& 81 \& 106 \& 124 <br>
\hline 練上リ量 \& （ ） \& 21 \& 27 \& 32 \& 46 \& 53 \& 70 \& 100 \& 123 \& 162 \& 190

 

\hline 練上リ量 \& （8） \& 21 \& 27 \& 32 \& 46 \& 53 \& 70 \& 100 \& 123 \& 162 \& 190 <br>
\hline W／C \& （\％） \& 60 \& 60 \& 60 \& 60 \& 60 \& 60 \& 60 \& 60 \& 60 \& 60 <br>
\hline
\end{tabular}


砂質地盤，碟質地盤の場合

砂質士 $\left(\bar{N}_{5}\right)$ 杭周面库控力

|  | $\begin{gathered} \Phi \\ (\mathrm{m}) \end{gathered}$ | $\overline{\mathrm{N}}$ ，值 |  |  |  |  |  |
| :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: |
|  |  | 5 | 10 | 15 | 20 | 25 | 30 |
| 300 | 0.94 | 9.7 | 19.4 | 29.2 | 38.9 | 48.6 | 58.4 |
| 350 | 1.10 | 11.3 | 22.7 | 34.0 | 45.4 | 56.8 | 68.1 |
| 400 | 1.26 | 12.9 | 25.9 | 38.9 | 51.9 | 64.9 | 77.9 |
| 450 | 1.41 | 14.6 | 29.2 | 43.8 | 58.4 | 73.0 | 87.6 |
| 500 | 1.57 | 16.2 | 32.4 | 48.6 | 64.9 | 81.1 | 97.3 |
| 600 | 1.88 | 19.4 | 38.9 | 58.4 | 77.9 | 97.3 | 116.8 |
| 700 | 2.20 | 22.7 | 45.4 | 68.1 | 90.8 | 113.6 | 136.3 |
| 800 | 2.51 | 25.9 | 51.9 | 77.9 | 103.8 | 129.8 | 155.8 |
| 900 | 2.83 | 29.2 | 58.4 | 87.6 | 116.8 | 146.0 | 175.3 |
| 1000 | 3.14 | 32.4 | 64.9 | 97.3 | 129.8 | 162.3 | 194.7 |

## 粘性土（au）杭周面摩㧲力

|  | $\stackrel{\Phi}{(\mathrm{m})}$ | 可值 |  |  |  |  |  |
| :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: |
|  |  | 15 | 30 | 50 | 100 | 150 | 200 |
| 300 | 0.94 | 2.9 | 5.8 | 9.7 | 19.4 | 29.2 | 38.9 |
| 350 | 1.10 | 3.4 | 6.8 | 11.3 | 22.7 | 34.0 | 45.4 |
| 400 | 1.26 | 3.8 | 7.7 | 12.9 | 25.9 | 38.9 | 51.9 |
| 450 | 1.41 | 4.3 | 8.7 | 14.6 | 29.2 | 43.8 | 58.4 |
| 500 | 1.57 | 4.8 | 9.7 | 16.2 | 32.4 | 48.6 | 64.9 |
| 600 | 1.88 | 5.8 | 11.6 | 19.4 | 38.9 | 58.4 | 77.9 |
| 700 | 2.20 | 6.8 | 13.6 | 22.7 | 45.4 | 68.1 | 90.8 |
| 800 | 2.51 | 7.7 | 15.5 | 25.9 | 51.9 | 77.9 | 103.8 |
| 900 | 2.83 | 8.7 | 17.5 | 29.2 | 58.4 | 87.6 | 116.8 |
| 1000 | 3.14 | 9.7 | 19.4 | 32.4 | 64.9 | 97.3 | 129 |

回認定書



缺である。


```
        *)
```



```
        2)<い先証最大施工深む
```




```
        *)
        MM, %
        \*)
        アサノまたば林式会
```


## 「「株式会社トーヨーアサノ

| 本 |  | 社 | 〒410－0312 |
| :--- | :--- | :--- | :--- |
| 営 | 業 | 本 | 部 | 〒160－0022

静岡県沼津市原315－2
東京都新宿区新宿5－13－9 太平洋不動産新宿ビル5F東京都新宿区新宿5－13－9 太平洋不動産新宿ビル5F千葉県千葉市中央区弁天1－8－10 田中ビル202神奈川県横浜市神奈川区台町11－30 台ビルB2号埼玉県さいたま市大宮区大門町3－59 第二小沢ビル3F茨城県土浦市富士㟢1－3－18 カトレアハイツ203宮城県仙台市青葉区本町2－5－14 加藤ビル2F静岡県沼津市原315－2 1F
静岡県静岡市駿河区南町4－35 オリエントハイツ202静岡県浜松市中区曳馬5－24－36 グレースヤマカビル2F愛知県名古屋市中区丸の内3－10－20クラシタイヤー丸の内603東京都新宿区新宿5－13－9 太平洋不動産新宿ビル5F東京都新宿区新宿5－13－9 太平洋不動産新宿ビル6F東京都新宿区新宿5－13－9 太平洋不動産新宿ビル5F東京都西多摩郡瑞穗町富士山栗原新田161－1

TEL 055－967－3535 FAX 055－966－2524 TEL 03－3356－3171 FAX 03－3352－7973 TEL 03－3356－3171 FAX 03－3352－7973 TEL 043－284－5511 FAX 043－284－8608 TEL 045－311－0318 FAX 045－411－2844 TEL 048－644－7431 FAX 048－644－0609 TEL 0298－24－7998 FAX 0298－24－7855 TEL 022－395－7601 FAX 022－395－7602 TEL 055－966－1515 FAX 055－967－1463 TEL 054－285－8200 FAX 054－285－8155 TEL 053－475－2500 FAX 053－475－2455
TEL 052－212－7797 FAX 052－212－7798
TEL 03－3356－3172 FAX 03－3350－8776
TEL 03－3356－3335 FAX 03－3350－8683
TEL 03－3356－3173 FAX 03－3356－3269
TEL 042－557－3983 FAX 042－557－3977
http：／／www．toyoasano．co．jp

