

Hyper-MEGA工法による支持力の発現には、適切な設計や地盤、土質状況に合わせた施工機械等の選択が必要です。設計の際には、その点を十分ご配慮の上、下記をよくお読み頂き、ご了承の上、ご利用願います。

ご注意とお願い

- 設計にあたっては本カタログ及び弊社資料をよくお読み頂き、適切にご使用ください。
- 本工法はジャパンパイル株式会社及び日本コンクリート工業株式会社が開発した工法です。
- 本工法の施工については、ジャパンパイル株式会社、日本コンクリート工業株式会社及び両社が承認した施工会社が行います。
- 本工法及び記載された製品によって設計を行う場合、関連法規等を遵守して適切な設計をして頂きますようお願いいたします。
- 施工する敷地・搬入路の広さによって搬入できる施工機械に制限が発生する場合、使用できる杭径や杭長に制限がつく可能性があります。詳細な内容につきましては弊社までお問い合わせください。
- 施工される地域により地盤、土質状況が異なり、本工法、各製品で施工性能が均等に発揮できない場合がございます。
- 本カタログに記載している仕様に関して、施工現場や製造工場の条件等により、ご希望の仕様で施工できない場合がございます。
- 本カタログに記載した内容は平成30年4月1日現在のものです。掲載内容及び仕様は、予告なく変更することがありますので、あらかじめご了承ください。また、本カタログに関するご不明な点、詳細な内容につきましては弊社までお問い合わせください。

免責事項

本工法及び製品に関し問題が発生した場合は、弊社にて対応させていただきますが、下記の免責事項のご確認をお願い申し上げます。

- 本カタログに記載された事項に反した設計により問題が生じた場合。
- 標準仕様以外に使用者の指示した仕様、施工法、材料、部品などにより問題が生じた場合。
- あらかじめ定めた用途、部位以外に使用し、それにより問題が生じた場合。
- ジャパンパイル株式会社、日本コンクリート工業株式会社及び両社が承認した施工会社以外の会社によって施工され、それにより問題が生じた場合。
- 設置された杭基礎の使用者及び第三者の故意又は過失により問題が生じた場合。
- 杭基礎の引渡し後、構造、性能、仕様等の変更を行い、これにより問題が生じた場合。
- 重大な瑕疵を発見後、速やかに届けがなされず、これにより問題が生じた場合。
- 構造物の変形、老朽等の外部からの外力、製品以外の外的要因により問題が生じた場合。
- 開発、製造、販売、施工時に通常予想される環境(温度、湿度、地盤状況、その他)等の条件下以外における使用により問題が生じた場合。
- 設計時、施工時に想定された以上の不可抗力(天災、地震、地盤沈下、火災、爆発、その他予測できない自然現象と周辺環境に起因するもの)が原因となり問題が生じた場合。

日本コンクリート工業 株式会社

本 社: 〒108-8560 東京都港区芝浦4-6-14 (NC芝浦ビル) TEL.03-3452-1081 FAX.03-3452-1125
大 阪 支 店: 〒542-0081 大阪府大阪市中央区南船場4-11-28 (Daiwa南船場ビル) TEL.06-4963-6911 FAX.06-4963-6916
名古屋支店: 〒450-0003 愛知県名古屋市中村区名駅南1-11-5 エステート名古屋ビル TEL.052-581-0666 FAX.052-541-2530
九 州 支 店: 〒812-0013 福岡県福岡市博多区博多駅東1-16-8 ITビル TEL.092-411-2008 FAX.092-411-2024
四 国 支 店: 〒760-0022 香川県高松市西内町4-6 神原ビル TEL.087-897-2984 FAX.087-897-2986
岡山営業所: 〒700-0806 岡山県岡山市北区広瀬町3-3 (島本ビル) TEL.086-224-8201 FAX.086-224-8203
広島営業所: 〒730-0043 広島県広島市中区富士見町4-23 ロッコウマンション富士見302 TEL.082-247-8879 FAX.082-247-9079



日本コンクリート工業株式会社
NIPPON CONCRETE INDUSTRIES CO., LTD.
<http://www.ncic.co.jp/>



JIS Q 9001
JSAQ 825

Hyper MEGA

国土交通大臣認定(平成29年12月12日)
TACP-0530・0531・0532

先端技術と信頼の結集

「信頼性」と「自由度」を提供するHyper-MEGA工法は、
「最新型」にして「最終型」のプレボーリング系高支持力工法です。

近年の既製コンクリート杭の設計手法、材料強度
力を注いだ結果、設計の自由度が高く、かつ高支

面のめざましい技術革新に加え、施工設備、品質管理に
持力が得られる画期的な杭基礎工法が更に進化しました。



これまでの工法をはるかにしのぐ支持力性 能があり、 しかも、バリエーション豊かな設計ができる ようになりました。



- ▶長年にわたる豊富な経験の積み重ねから生まれた工法です。
- ▶豊富な経験・実績に導かれた高い信頼性を伴う施工をします。
- ▶全国各地の製造工場から杭材を供給できます。



- ▶適用杭径: $\phi 300 \sim 1200$
- ▶最大施工長: 砂・礫質地盤 最大68.0m
粘土質地盤 最大60.0m
- ▶拡大根固め部径: 倍率を1.0~2.0倍の範囲で設定できます。
- ▶上杭: あらゆる既製杭を継ぐことができ、水平力に対応した杭材の設定ができます。



従来の既製コンクリート杭工法に比べて大きな支持力を確保できるため、トータルコストが削減されます。

- ▶設計の自由度が広がるため、無駄の無い設計が可能となります。
- ▶杭本数が減少するため、工期を短縮することが可能となります。



- ▶掘削土砂と充填液を攪拌混合して杭周部を充填するため、排土量を縮減することが出来ます。
- ▶基礎築造における資機材が減少するため、CO₂削減に貢献します。
- ▶エコセメントを使用することができるので、資源の再利用によって循環型社会に寄与します。

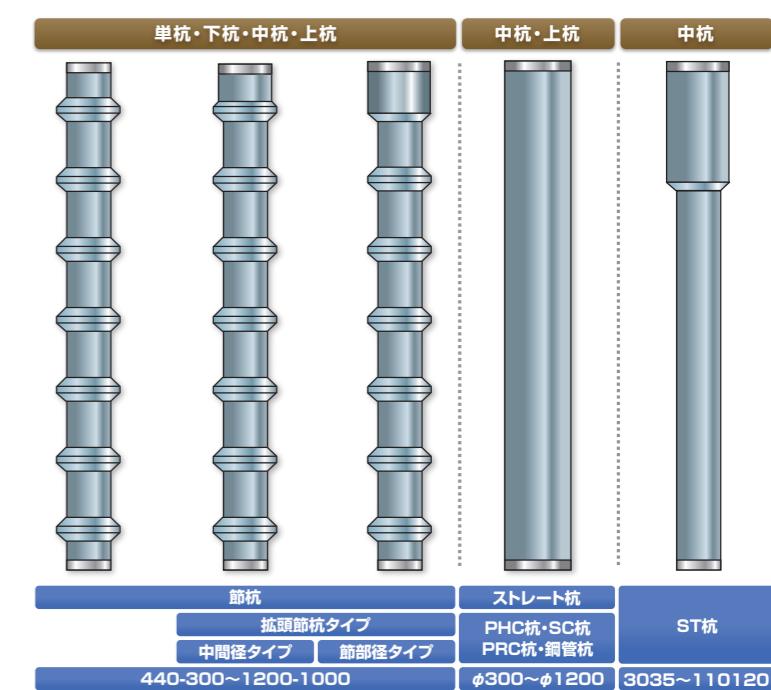
使用杭材

Hyper-MEGA工法は、用途に応じ、節杭、ストレート杭、ST杭を使い分け、様々な組み合わせで設計ができます。

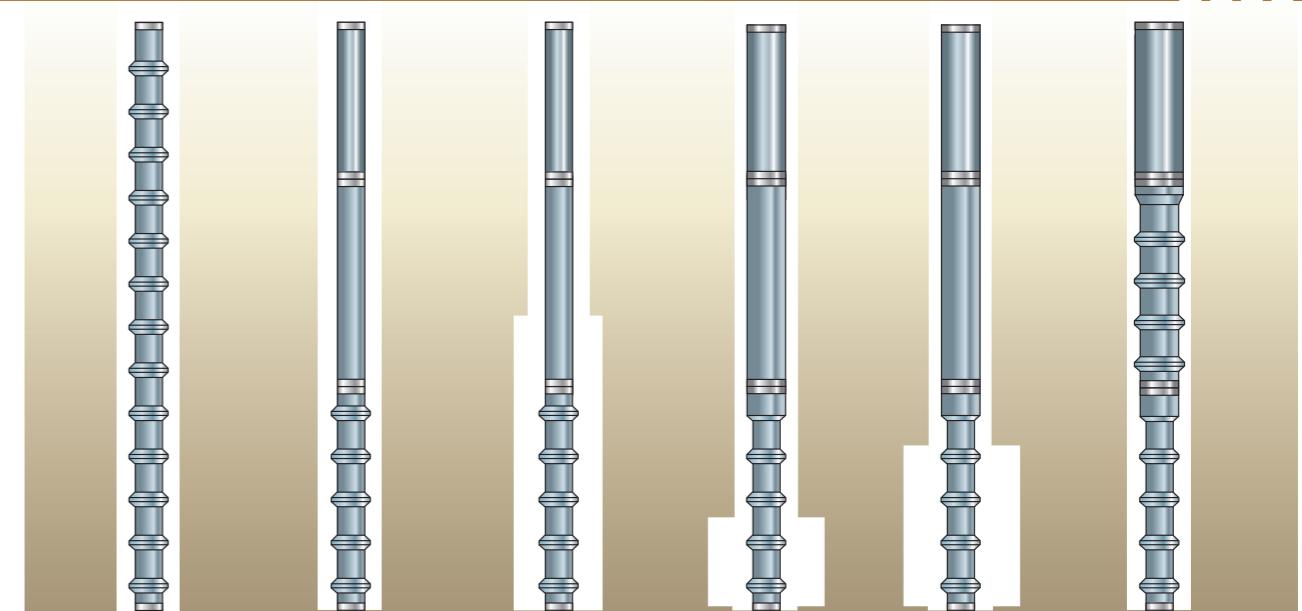


杭径の表示例

- 節杭 440-300 : 節部径440mm、輪部径300mm
- ST杭 3035 : 輪部径300mm、拡径部350mm



組合せ例



許容鉛直支持力

Hyper-MEGA工法は、同じ杭を使っても、**拡大比 ω** の選択により、最適な支持力を得ることができます。

拡大比 ω^{*1} (オメガ)	1.0	1.1	1.2	1.23	1.3	1.4	1.5	1.6	1.7	1.8	1.9	2.0
砂質地盤、礫質地盤の α	330	375	423	438	472	523	575	629	684	741	799	858
粘土質地盤の α	300	335	371	382	408	445	483	521	560	599	639	679

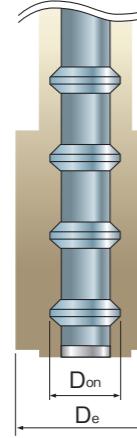
*1 $\omega > 1.5$ の採用にあたっては、別途ご相談ください。

 ω :拡大比

$$\omega = D_e / D_s$$

$$(\omega = 1.0 \sim 2.0)$$

D_e :拡大掘削径 (m)
 D_s : $D_{on} + 0.05$ (m)
 D_{on} :根固め部に位置する
 節部径 (m)

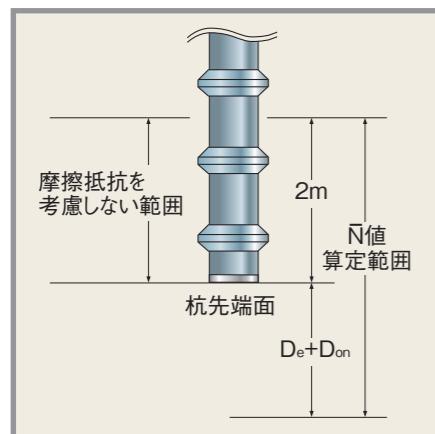


$$\alpha$$
 杭先端支持力係数
 砂質地盤、礫質地盤
 $\alpha = 240\omega^{1.5} + 90\omega$
 粘土質地盤
 $\alpha = 210\omega^{1.25} + 90\omega$

杭の許容鉛直支持力は次式で算定します。

$$R_a = 1/3 \times \{ \alpha \bar{N} A_p + (\beta \bar{N}_s L_s + \gamma \bar{q}_u L_c) \psi \}$$

R_a 長期許容鉛直支持力 (kN)
 【短期 R_a は、長期 R_a の2倍】



\bar{N} 杭先端部の平均N値
 杭先端地盤：砂質地盤、礫質地盤

$$\bar{N} = (N_u + 3N_l) / 4$$

\bar{N} は3以上とし、 $\bar{N} > 60$ は60とする

杭先端地盤：粘土質地盤

$$\bar{N} = (N_u + 2N_l) / 3$$

$\bar{N} > 58.3$ は58.3とする

A_p 杭先端面積 (m^2)

$$A_p = \pi D_{on}^2 / 4$$

N_u 杭先端面から上方に
 2mの間の平均N値

N_l 杭先端面から下方に
 $(D_e + D_{on})$ の間の平均N値

β 砂質・礫質地盤中の杭周面摩擦力係数

標準型

① ストレート杭部分

$$\beta = 5.0$$

② 節杭部分 ^{*2}

$$\beta \bar{N}_s = (30 + 5.5 \bar{N}_s) \omega$$
 を満たす β

膨張型

① ストレート杭部分

$$\beta = 8.0$$

② 節杭部分 ^{*2}

$$\beta = 9.5 \omega$$

γ 粘土質地盤中の杭周面摩擦力係数

標準型

① ストレート杭部分

$$\gamma = 0.7$$

② 節杭部分 ^{*2}

$$\gamma \bar{q}_u = (20 + 0.5 \bar{q}_u) \omega$$
 を満たす γ

膨張型

① ストレート杭部分

$$\gamma = 0.9$$

② 節杭部分 ^{*2}

$$\gamma = 1.0 \omega$$

*2 通常掘削部の範囲は $\omega = 1.0$ として β, γ を算定します。

\bar{N}_s 杭の周囲の地盤のうち
 砂質地盤のN値の平均値
 \bar{N}_s は1以上とし、
 $\bar{N}_s > 30$ は30とする

L_s 杭の周囲の地盤のうち
 砂質・礫質地盤に接する
 長さの合計 (m)
 (杭先端から2mは除く)

\bar{q}_u 杭の周囲の地盤のうち
 粘土質地盤の一軸圧縮強さの
 平均値 (kN/m^2)
 \bar{q}_u は $10kN/m^2$ 以上とし、
 $\bar{q}_u > 200kN/m^2$ は $200kN/m^2$ とする

※ \bar{q}_u を算出するときの個々の
 q_u 値は $16 \leq q_u \leq 535$ とし、
 $q_u < 16$ の場合は $q_u = 0$ 、
 $q_u > 535$ の場合は $q_u = 535$ とする。

ψ 杭の周長 (m)

$$\psi = \pi D$$

L_c 杭の周囲の地盤のうち
 粘土質地盤に接する
 長さの合計 (m)
 (杭先端から2mは除く)

D 杭径

節杭の場合は節部径
 ストレート杭 (拡頭杭を含む) の場合は軸部径

(注) α, β, γ の適用において、地震時に液状化するおそれのある地盤は除く。

引抜き方向の支持力

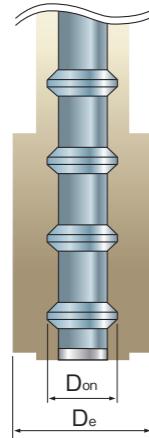
Hyper-MEGA工法は、節杭部分の大きな周面摩擦力と、**拡大比 ω** の選択により、最適な引抜き方向の支持力を得ることができます。

 ω :拡大比

$$\omega = D_e / D_s$$

$$(\omega = 1.0 \sim 2.0)$$

D_e :拡大掘削径(m)
 D_s : $D_{on} + 0.05$ (m)
 D_{on} :根固め部に位置する節部径(m)



β 砂質・礫質地盤中の杭周面摩擦力係数

▼標準型・膨張型共通

① ストレート杭部分
 $\beta = 5.0$

② 節杭部分*
 $\beta \bar{N}_s = (30 + 5.5 \bar{N}_s) \omega$ を満たす β

γ 粘土質地盤中の杭周面摩擦力係数

▼標準型・膨張型共通

① ストレート杭部分
 $\gamma = 0.7$

② 節杭部分*

$\gamma \bar{q}_u = (20 + 0.5 \bar{q}_u) \omega$ を満たす γ

地盤から定まる引抜き方向の極限支持力

$$R_{tu} = (0.8 \beta \bar{N}_s L_s + 0.9 \gamma \bar{q}_u L_c) \psi + W_p$$

R_{tu} 引抜き力に対する地盤の極限支持力(kN)

\bar{N}_s 杭の周囲の地盤のうち砂質地盤のN値の平均値
 \bar{N}_s は1以上とし、 $\bar{N}_s > 30$ は30とする

許容支持力

●引抜き方向の長期許容支持力(kN)

$$R_{ta} = 1/3 \times (0.8 \beta \bar{N}_s L_s + 0.9 \gamma \bar{q}_u L_c) \psi + W_p$$

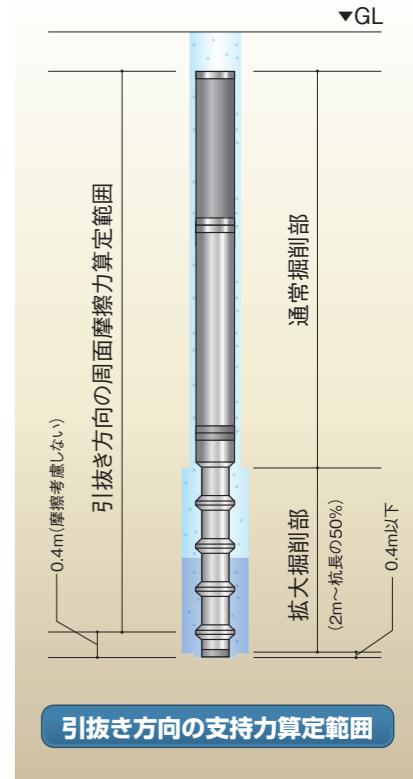
※ただし、 L_c には一軸圧縮強さ $q_u < 50 \text{ kN/m}^2$ の軟弱粘土質地盤など地盤のクリープの影響が大きいと考えられる範囲は除く。

●引抜き方向の短期許容支持力(kN)

$$R_{ta} = 2/3 \times (0.8 \beta \bar{N}_s L_s + 0.9 \gamma \bar{q}_u L_c) \psi + W_p$$

(注) β 、 γ の適用において、地震時に液状化するおそれのある地盤は除く。

※ 通常掘削部の範囲は $\omega = 1.0$ として β 、 γ を算定します。



引抜き方向の支持力算定範囲

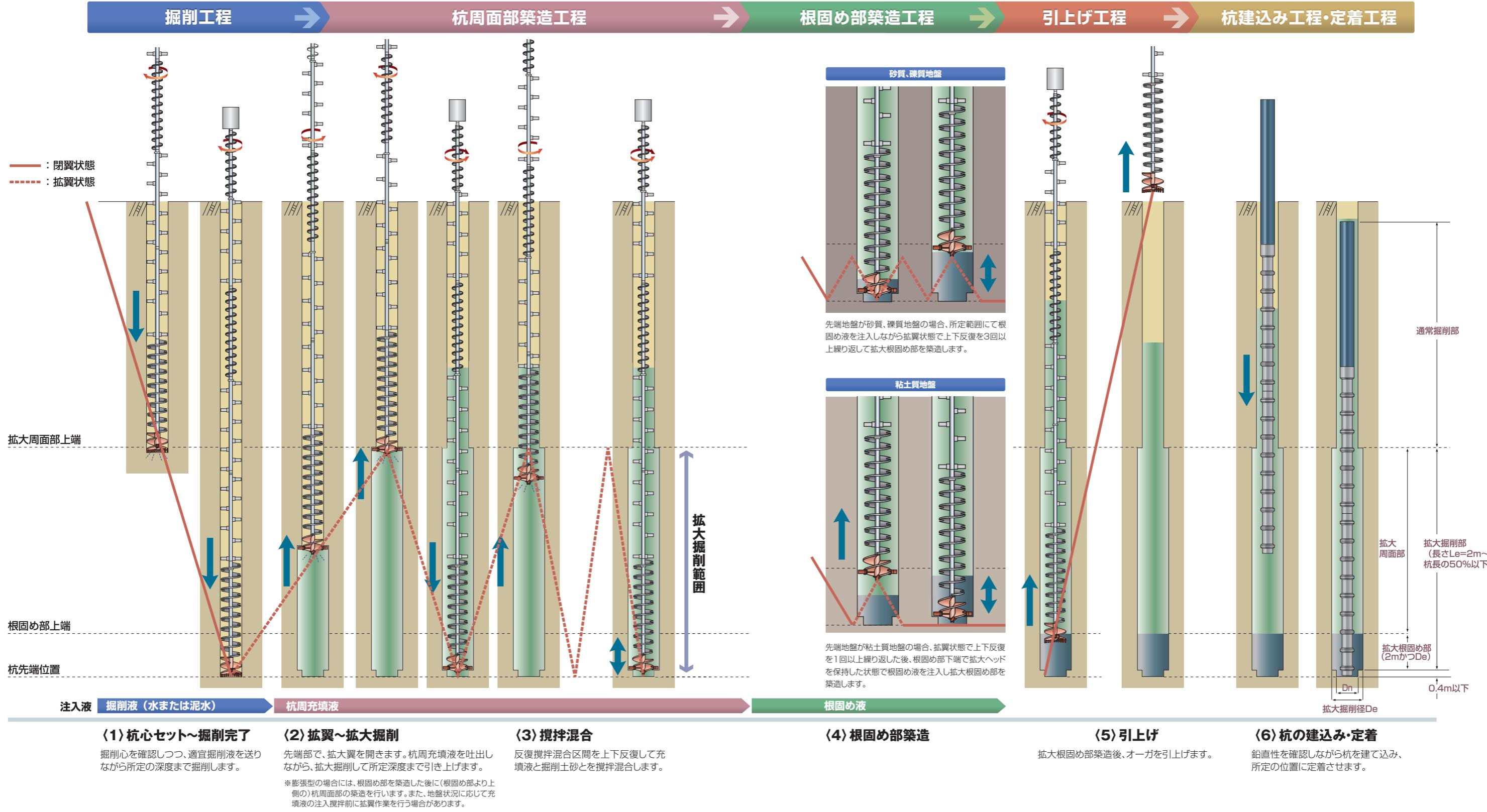
建築技術性能証明書
 GBRC性能証明第08-11号 改2



Hyper-MEGA工法の引抜き方向の支持力については(財)日本建築総合試験所の性能証明を取得しております。

施工手順 (標準型による模式図)

Hyper-MEGA工法は、確実な施工を行うために、あらゆる地盤に応じた施工パターンを開発しています。



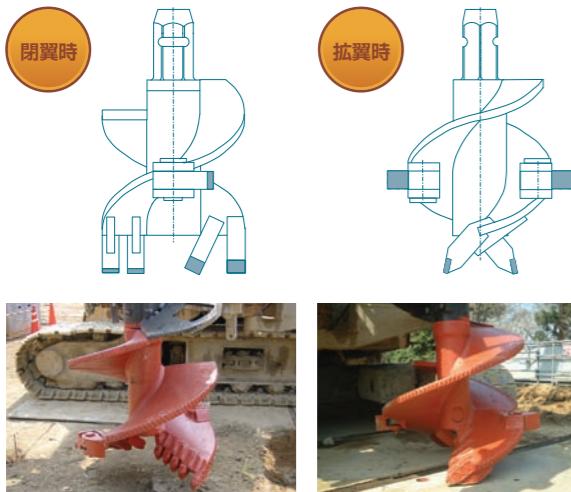
施工設備

地盤に合わせた掘削ヘッドを使用することにより、確実な根固め部を築造することができます。

拡大ビット例

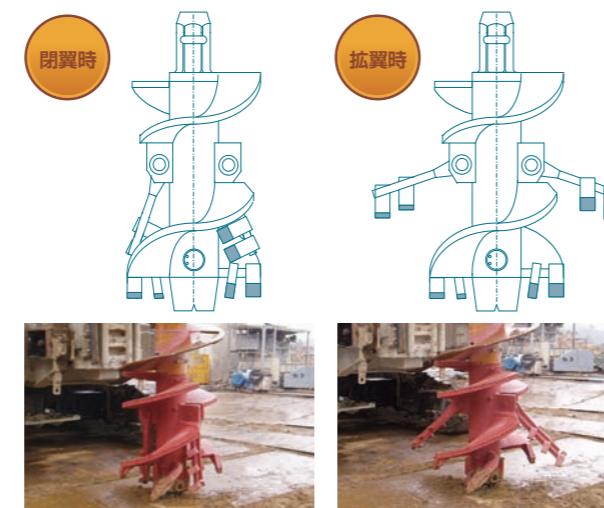
●機械式

機械式はオーガの正逆転により拡大翼の開閉を行うことができます。



●油圧式

油圧式は油圧力により拡大翼の開閉を行うことができます。



掘削径の仕様

節部径 $\phi 440$ から $\phi 1200$ まで幅広い杭種を備え、あらゆる条件に合わせた対応が可能です。

(単位:mm)

節部径 D_o, D_{on}	通常掘削径 D_n ※	拡大掘削径 D_e
$\phi 440$	500	500~1000
$\phi 450$	500	500~1000
$\phi 500$	550	550~1100
$\phi 550$	600	600~1200
$\phi 600$	650	650~1300
$\phi 650$	700	700~1400
$\phi 700$	750	750~1500
$\phi 800$	850	850~1700
$\phi 900$	950	950~1900
$\phi 1000$	1050	1050~2100
$\phi 1100$	1150	1150~2300
$\phi 1200$	1250	1250~2500

※ $D_n = \text{節部径} + 0.05\text{m}$ ただし、節部径=0.44mの場合は $D_n=0.5\text{m}$

拡翼確認

根固め部形状を適切に確保するために、拡翼確認を行います。

拡翼確認は、オーガ駆動装置の負荷電流(掘削抵抗)の増大でリアルタイム確認する他、以下の方法を併用する事で拡翼確認の確実性が向上します。



出来形調査事例

施工した杭を掘り出し、拡大根固め部の形状及び搅拌混合状況が良好であることを確認しています。また採取したコアもFEMによる根固め強度を満たしていることも確認しています。



地盤から決まる杭の設計支持力一覧表

①杭先端支持力(長期) R_{pa} (kN)

●先端地盤 砂質土・礫質土

拡大掘削倍率	杭先端支持力係数 α	先端平均N値N	節部径 Don (mm)									
			φ440 (φ440-300)	φ500 (φ500-400)	φ600 (φ600-450)	φ650 (φ650-500)	φ700 (φ700-500)	φ800 (φ800-600)	φ900 (φ900-700)	φ1000 (φ1000-800)	φ1100 (φ1100-900)	φ1200 (φ1200-1000)
$\omega=1.00$	330	10	167	215	311	365	423	552	699	863	1,045	1,244
		20	334	431	622	730	846	1,105	1,399	1,727	2,090	2,488
		30	501	647	933	1,095	1,269	1,658	2,099	2,591	3,136	3,732
		40	669	863	1,244	1,460	1,693	2,211	2,799	3,455	4,181	4,976
		50	836	1,079	1,555	1,825	2,116	2,764	3,498	4,319	5,226	6,220
		60	1,003	1,295	1,866	2,190	2,539	3,317	4,198	5,183	6,272	7,464
$\omega=1.20$	423	30	643	830	1,196	1,403	1,627	2,126	2,691	3,322	4,019	4,784
		40	857	1,107	1,594	1,871	2,170	2,834	3,588	4,429	5,359	6,378
		50	1,071	1,384	1,993	2,339	2,713	3,543	4,485	5,537	6,699	7,973
		60	1,286	1,661	2,392	2,807	3,255	4,252	5,382	6,644	8,039	9,568
$\omega=1.23$	438	30	665	860	1,238	1,453	1,685	2,201	2,786	3,440	4,162	4,953
		40	887	1,146	1,651	1,937	2,247	2,935	3,715	4,586	5,549	6,604
		50	1,109	1,433	2,064	2,422	2,809	3,669	4,644	5,733	6,937	8,256
		60	1,331	1,720	2,476	2,906	3,371	4,403	5,572	6,880	8,324	9,907
$\omega=1.30$	472	30	717	926	1,334	1,566	1,816	2,372	3,002	3,707	4,485	5,338
		40	956	1,235	1,779	2,088	2,421	3,163	4,003	4,942	5,980	7,117
		50	1,196	1,544	2,224	2,610	3,027	3,954	5,004	6,178	7,475	8,896
		60	1,435	1,853	2,669	3,132	3,632	4,745	6,005	7,414	8,971	10,676
$\omega=1.40$	523	30	795	1,026	1,478	1,735	2,012	2,628	3,327	4,107	4,970	5,914
		40	1,060	1,369	1,971	2,313	2,683	3,505	4,436	5,476	6,626	7,886
		50	1,325	1,711	2,464	2,892	3,354	4,381	5,545	6,846	8,283	9,858
		60	1,590	2,053	2,957	3,470	4,025	5,257	6,654	8,215	9,940	11,829
$\omega=1.50$	575	30	874	1,129	1,625	1,908	2,212	2,890	3,657	4,516	5,464	6,503
		40	1,165	1,505	2,167	2,544	2,950	3,853	4,877	6,021	7,285	8,670
		50	1,457	1,881	2,709	3,180	3,688	4,817	6,096	7,526	9,107	10,838
		60	1,748	2,258	3,251	3,816	4,425	5,780	7,315	9,032	10,928	13,006
$\omega=2.00$	858	30	1,304	1,684	2,425	2,847	3,301	4,312	5,458	6,738	8,153	9,703
		40	1,739	2,246	3,234	3,796	4,402	5,750	7,277	8,984	10,871	12,938
		50	2,174	2,807	4,043	4,745	5,503	7,187	9,097	11,231	13,589	16,172
		60	2,609	3,369	4,851	5,694	6,603	8,625	10,916	13,477	16,307	19,407

$R_{pa} = \alpha \bar{N}Ap/3$ (長期支持力)

$\alpha = 240\omega^{1.5} + 90\omega$ $Ap = Don^2 \times \pi / 4$ (m²)

●先端地盤 粘性土

拡大掘削倍率	杭先端支持力係数 α	先端平均N値N	節部径 Don (mm)									
			φ440 (φ440-300)	φ500 (φ500-400)	φ600 (φ600-450)	φ650 (φ650-500)	φ700 (φ700-500)	φ800 (φ800-600)	φ900 (φ900-700)	φ1000 (φ1000-800)	φ1100 (φ1100-900)	φ1200 (φ1200-1000)
$\omega=1.00$	300	10	152	196	282	331	384	502	636	785	950	1,130
		20	304	392	565	663	769	1,005	1,272	1,570	1,900	2,261
		30	456	589	848	995	1,154	1,507	1,908	2,356	2,850	3,392
		40	608	785	1,130	1,327	1,539	2,010	2,544	3,141	3,801	4,523
		50	760	981	1,413	1,659	1,924	2,513	3,180	3,926	4,751	5,654
		58.3	886	1,144	1,648	1,934	2,243	2,930	3,708	4,578	5,540	6,593
$\omega=1.20$	371	30	564	728	1,048	1,231	1,427	1,864	2,360	2,913	3,525	4,195
		40	752	971	1,398	1,641	1,903	2,486	3,146	3,885	4,700	5,594
		50	940	1,214	1,748	2,051	2,379	3,108	3,933	4,856	5,876	6,993
		58.3	1,096	1,415	2,038	2,392	2,774	3,624	4,586	5,662	6,851	8,154
$\omega=1.23$	382	30	580	750	1,080	1,267	1,470	1,920	2,430	3,000	3,630	4,320
		40	774	1,000	1,440	1,690	1,960	2,560	3,240	4,000	4,840	5,760
		50	96									

地盤から決まる杭の設計支持力一覧表

②杭周面摩擦力(長期) Rfa (kN) ※標準型

●ストレート部(節杭を使わない範囲)

●砂質土1mあたりの杭周面摩擦力 Rfsa (kN/m)

砂質土 N値	ストレート部 杭径 D (mm)										
	φ300	φ350	φ400	φ500	φ600	φ700	φ800	φ900	φ1000	φ1100	φ1200
N _s =5	7.8	9.1	10.4	13.0	15.7	18.3	20.9	23.5	26.1	28.7	31.4
10	15.7	18.3	20.9	26.1	31.4	36.6	41.8	47.1	52.3	57.5	62.8
15	23.5	27.4	31.4	39.2	47.1	54.9	62.8	70.6	78.5	86.3	94.2
20	31.4	36.6	41.8	52.3	62.8	73.3	83.7	94.2	104.7	115.1	125.6
30	47.1	54.9	62.8	78.5	94.2	109.9	125.6	141.3	157.0	172.7	188.4

Rfsa = $(\beta N_s L_s) \psi / 3$ (長期支持力)

$\beta = 5$

$\psi = D \times \pi$

$L_s = 1(m)$ として計算

③杭周面摩擦力(長期) Rfa (kN) ※膨張型

●ストレート部(節杭を使わない範囲)

●砂質土1mあたりの杭周面摩擦力 Rfsa (kN/m)

砂質土 N値	ストレート部 杭径 D (mm)										
	φ300	φ350	φ400	φ500	φ600	φ700	φ800	φ900	φ1000	φ1100	φ1200
N _s =5	12.5	14.6	16.7	20.9	25.1	29.3	33.5	37.6	41.8	46.0	50.2
10	25.1	29.3	33.5	41.8	50.2	58.6	67.0	75.3	83.7	92.1	100.5
15	37.6	43.9	50.2	62.8	75.3	87.9	100.5	113.0	125.6	138.2	150.7
20	50.2	58.6	67.0	83.7	100.5	117.2	134.0	150.7	167.5	184.3	201.0
30	75.3	87.9	100.5	125.6	150.7	175.9	201.0	226.1	251.3	276.4	301.5

Rfsa = $(\beta N_s L_s) \psi / 3$ (長期支持力)

$\beta = 8$

$\psi = D \times \pi$

$L_s = 1(m)$ として計算

●粘性土1mあたりの杭周面摩擦力 Rfca (kN/m)

粘性土 q _u (kN/m ²)	ストレート部 杭径 D (mm)										
	φ300	φ350	φ400	φ500	φ600	φ700	φ800	φ900	φ1000	φ1100	φ1200
q _u =10	2.1	2.5	2.9	3.6	4.3	5.1	5.8	6.5	7.3	8.0	8.7
50	10.9	12.8	14.6	18.3	21.9	25.6	29.3	32.9	36.6	40.3	43.9
100	21.9	25.6	29.3	36.6	43.9	51.3	58.6	65.9	73.3	80.6	87.9
150	32.9	38.4	43.9	54.9	65.9	76.9	87.9	98.9	109.9	120.9	131.9
200	43.9	51.3	58.6	73.3	87.9	102.6	117.2	131.9	146.6	161.2	175.9

Rfca = $(\gamma \bar{q}_u L_c) \psi / 3$ (長期支持力)

$\gamma = 0.7$

$\psi = D \times \pi$

$L_c = 1(m)$ として計算

●節部

●砂質土1mあたりの杭周面摩擦力 Rfsa (kN/m)

砂質土 N値	節部径 Do (mm)										
	φ440	φ500	φ550	φ600	φ650	φ700	φ800	φ900	φ1000	φ1100	φ1200
N _s =5	26.4 × w	30.1 × w	33.1 × w	36.1 × w	39.1 × w	42.1 × w	48.1 × w	54.1 × w	60.2 × w	66.2 × w	72.2 × w
10	39.1 × w	44.5 × w	48.9 × w	53.4 × w	57.8 × w	62.3 × w	71.2 × w	80.1 × w	89.0 × w	97.9 × w	106.8 × w
15	51.8 × w	58.9 × w	64.7 × w	70.6 × w	76.5 × w	82.4 × w	94.2 × w	106.0 × w	117.8 × w	129.5 × w	141.3 × w
20	64.5 × w	73.3 × w	80.6 × w	87.9 × w	95.2 × w	102.6 × w	117.2 × w	131.9 × w	146.6 × w	161.2 × w	175.9 × w
30	89.8 × w	102.1 × w	112.3 × w	122.5 × w	132.7 × w	142.9 × w	163.3 × w	183.7 × w	204.2 × w	224.6 × w	245.0 × w

Rfsa = $(\beta N_s L_s) \psi / 3$ (長期支持力)

$\beta N_s = (30+5.5N_s) w$

$\psi = Do \times \pi$

$L_s = 1(m)$ として計算

●粘性土1mあたりの杭周面摩擦力 Rfca (kN/m)

粘性土 q _u (kN/m ²)	ストレート部 杭径 D (mm)										
	φ300	φ350	φ400	φ500	φ600	φ700	φ800	φ900	φ1000	φ1100	φ1200
q _u =10	2.8	3.2	3.7	4.7	5.6	6.5	7.5	8.4	9.4	10.3	11.3
50	14.1	16.4	18.8	23.5	28.2	32.9	37.6	42.4	47.1	51.8	56.5
100	28.2	32.9	37.6	47.1	56.5	65.9	75.3	84.8	94.2	103.6	113.0
150	42.4	49.4	56.5	70.6	84.8	98.9	113.0	127.2	141.3	155.5	169.6
200	56.5	65.9	75.3	94.2	113.0	131.9	150.7	169.6	188.4	207.3	226.1

Rfca = $(\beta N_s L_c) \psi / 3$ (長期支持力)

$\beta = 0.9$

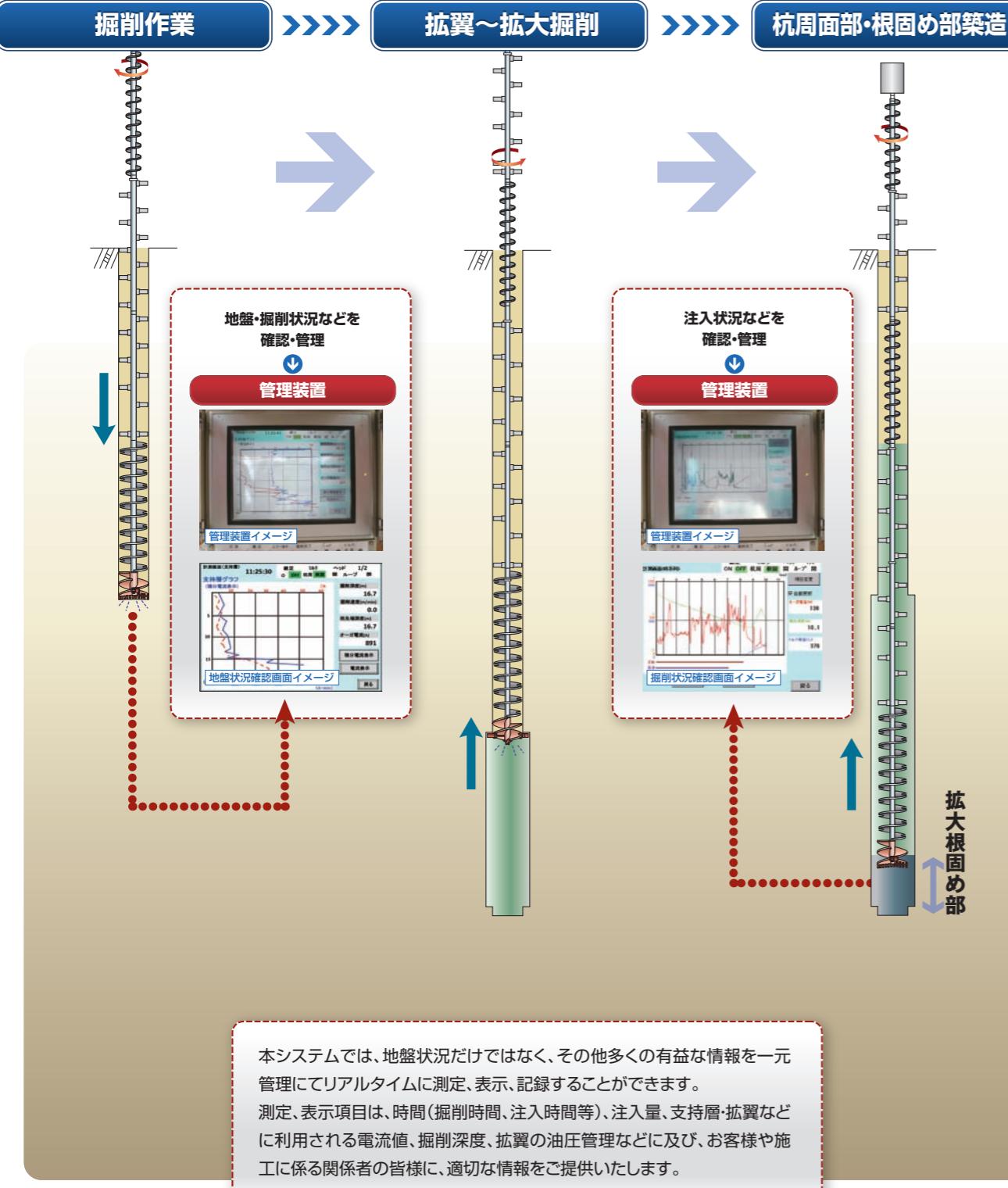
$\psi = Do \times \pi$

$L_c = 1(m)$ として計算

●粘性

※認定工法での管理規定対象外の事項のため、ご要望の際は事前に相談をお願い致します。

管理装置を用いた施工管理例



根固め部の品質確認方法例

