	エジ	法	名			Нур	er-NAKS.	工法	
F-1	工法(の種	類			中振	り拡大根固め工	法	
	杭の	種	類			既	製コンクリート杭	ī	
	概		要	掘削・排土す 削範囲)そし 注入(杭周固 根固め液を注	るとともに, ,て, 所定深度]定液注入部の	杭自重およる の拡大掘削の 範囲)しつ 攪拌しなが	び圧入力により村 立置から油圧式抗 つ掘削・攪拌した ら杭先端部に拡大	tを沈設する 太大ビットを抗 いがら杭を沈i	り, 杭先端の直下地盤を (一般部の通常中堀り掘 広翼して, 杭周固定液を 设する。その後引続き, し, 根固め部に杭先端部
施工法	施工	順	序	くい周固定液注入 根固め液注入 期か変注入 期か、変持層	400	3 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	液の注入 根圏の液の	○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○	を オーガの引上げ
	支持力夠	2.1111方	- 	油圧型		・トスセメン	トミルク杭国囲坊	大堀削及バボ	 亢先端拡大根固め
支持層									対着した土砂の確認
支持力	」 算 定	方	式	22°C,	$eta=1.5$ $q_u=15+0$ 杭周固定液 $eta=3.5$ $q_u=20+0$	¹ ≤60) 常中掘り掘削 0.125q _u を満 5注入部(拡力 0.400q _u を満	川部分)に位置する (5≦〕 たすγ (15≦ た据削部分)に位置	$\overline{N_s} \le 30$) $\overline{q_u} \le 200$ KN。 置する範囲 $\overline{N_s} \le 30$) $\overline{q_u} \le 200$ KN。	
+	施工	地	盤	流水の激しい	 地盤及び崩壊(のしやすい地	 盤は検討が必要		
・施 エ	施工	能	率	(800 <i>φ</i> −40m)120~150m/	日 (1200 <i>ϕ</i>	−40m)80 ~ 120m	/目	
工法の概ページの		るホ-	ーム	https://www.	ncic.co.jp/p	roducts/fou	ndation/hyperna	ks.html	
	会社名			認定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	指定施工会社
日本コン・ 03-3452-		工業体	‡)	TACP-0162 TACP-0161	H17. 2.8 H17. 2.8	500~ 1200	砂質地盤 礫質地盤	71m 以下 65m 以下	東海コンクリート工業㈱ 九州高圧コンクリート工業㈱ 東北ポール(株) ジャパンパイル(株) (株)トーヨーアサノ

	工 法 名			Hyper	一NAKSIエ法	-			
F-2	工法の種類			中掘り打	 広大根固め工法				
	杭 の 種 類			既製二	コンクリート杭				
	概要	掘削・排土する 削範囲) そして 注入(杭周固足	るとともに,材 た,所定深度の E液注入部の輩 人して掘削・攅	抗自重および圧 D拡大掘削位置 范囲)しつつ掘 覺拌しながら杭	入力により杭を決から油圧式拡大と 削・攪拌しながら 先端部に拡大球根	た設する(一般 ビットを拡翼し o 杭を沈設する	先端の直下地盤を 計部の通常中堀り掘 で、杭周固定液を 。その後引続き、 目め部に杭先端部		
施工法	施工順序	ル南 A 駅 A M A M A M A M A M A M A M A M A M	深度	くい周固定液の注入	根固め液の注入	くいの定着	## 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
	│ │支持力発現方式	油圧式技	削・沈設 拡大ビットの拡翼 くい周固定液の注入 根固め液の注入 くいの定着 オーガの引上げ 油圧式拡大ビットによるセメントミルク杭周囲拡大掘削及び杭先端拡大根固め						
支 持 層	 の確認方法	土質柱状図る	 ヒオーガ掘削師	 寺の積分電流値	 [との比較及び拡大	 :ビットに付着	した土砂の確認		
支持プ) 算 定 方 式	$R_a = \frac{1}{3} \{\alpha \overline{N} A_p + (\beta \overline{N_s} L_s + \gamma \overline{q_u} L_c) \phi\}$ (kN) ここで、 $\alpha = 424(30 \le \overline{N} \le 60)$ ①一般部(通常中掘り掘削部分)に位置する範囲 $\beta = 1.5$							
	施工地盤	流水の激しい地	盤及び崩壊の	しやすい地盤は	 は検討が必要				
施 エ 	施工能率	$(800 \phi - 40 \text{m}) 1$	20~150m/日	$1 (1200 \phi - 4)$	0m)80~120m/日				
工法の概ページの	要が分かるホーム アドレス	https://www.to	oyoasano. co.	jp/business/m	tion/hypernaks2. ethod/hyper_naks ldingtech/hyper-	. html			
	会社名	認定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	指定施工会社		
日本コンク 03-3452-	7リート工業(株) 1021	TACP-0319 TACP-0320	H21. 1.28	500~1200	砂質地盤 礫質地盤	71.5m 以下 75m 以下			
(株)ト―ヨー 03-3356-3		TACP-0321 TACP-0322	H21. 1.28	500~1200	砂質地盤 礫質地盤	71.5m 以下 75m 以下	東海コンクリートエ 業㈱		
ジャパン/ 03-5843-		TACP-0323 TACP-0324	H21. 1.28	500 ~ 1200	砂質地盤 礫質地盤	71.5m 以下 75m 以下			

	エ	ż	去	名		N e w-STJ工法						
F-3	ェ	法(の 種	類			中	掘り拡大根固め	工法			
	杭	の	種	類			B	既製コンクリー				
	概			要	部に挿入し, の沈設を止め 圧噴射して根	抗先端部の土), ビットを先	砂を掘削し 行させて拡 這しながら材	ながら杭を沈設 大翼を開き予備 tを所定深度まて	する。ビット 掘削を行 <mark>う</mark> 。	スパイラルオーガを杭中空 - が支持層手前に達したら杭 その後セメントミルクを高 亢定着後セメントミルクを高		
施工法	施	I	順	序	正転 逆転	転 正転 正転	選覧	正転正転正転	וורשו וורחו ושרוו	1.3DI2.E		
					※回転方向は構	まで正転で掘削	射	しながら球根部を築造	④逆転でミルクを高圧 射しながら球根部をさ 拡大築造			
	支持	力多	 我才	式		根固め液の硬化による、杭本体と拡大球根の一体化						
支 持 層	のる	隺 認	方	法		=	上質柱状図。	ヒオーガ掘削時の	の電流値の比	較		
支持力	算	定	方	式	但し,30≦	$\overline{N}A_{p}$ - $(\beta \overline{N})$ $\overline{N} \leq 60, \overline{N}_{s} \leq \beta - 2.5, \gamma = 0$	$\leq 30, \ \overline{q_u} \leq$	\mathbb{L}_c) ϕ } (kN)				
16	施	エ	地	盤	粘性の高い中	間層及び礫層	昼を有する地	盤では注意が必	必要である			
施工	施	エ	能	率	(Ø 800−70 m	n) 120~160m	n/日 (φ1200-70m) 80	0~120m/日			
エ法の概要				_		: https://w		ume.co.jp/pdf/	new-stj.pdf			
	会社名				認定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	備考 (指定施工会社)		
	日 本 ヒ ュ ー ム (株 03-3433-4114			. (株)	TACP-0234 TACP-0235	H18. 10. 16 H18. 10. 16	500~ 1200 500~ 1200	砂質地盤 礫質地盤	70m以下 65m以下	 日本高圧コンクリート (株) 児玉コンクリートエ業		
前 田 0234-23-5	製 111	<u></u>	管	(株)	TACP-0433 TACP-0432	H25. 7. 19 H25. 7. 19	500~ 1200 500~ 1200	砂質地盤 礫質地盤	70m以下 65m以下	(株) 三谷セキサン(株)		

	エ	注	<u></u>	名	N e w — S T J — II 工法						
F-4	エ	法 σ.) 種	類		#	掘り拡大根固め)工法			
	杭	の	種	類		j	既製コンクリー	ト杭			
	概			要	拡大翼, 噴射孔, エ 付けた連続スパイラ する。ビットが支持原 掘削を行う。その後 で沈設する。杭定着	ルオーガを杭中 를手前に達したら セメントミルク	空部に挿入し, ホ 。杭の沈設を止め を高圧噴射してホ	抗先端部の土砂を打 カ, ビットを先行さ 限固め部を築造し	掘削しながられ せて拡大翼を ながら杭を所?	流を沈設 開き予備 定深度ま	
施工法	施	I	順	序	手前に トを先 上端よ 転提削 ※上記	横が支持層の 違としたらピットを球根上 がうとは、球根 まで引き上げる を行うの の施工順序図は一例です。	②正転でミルクを高圧噴射 しながら基礎ぐいを10 定設 する	①ビット先端を最終深度 まで限削した後、逆転で 正転!	1,350以上	D 杭径	
	支持	 力角	現方	式		根固め液の硬化	による, 杭本体と	: 拡大球根の一体化	t		
支持層(か 確	認	方 法	.	土質柱状図とオーガ掘削時の電流値の比較						
支持力	算	定	方 式	•	$\begin{split} \mathbf{R}_{a} &= \frac{1}{3} \left\{ \alpha \overline{\mathbf{N}} \mathbf{A}_{b} + \right. \left(\beta \overline{\mathbf{N}}_{s} \mathbf{L}_{s} + \gamma \overline{\mathbf{q}}_{u} \mathbf{L}_{c} \right) \phi \right\} \\ \langle \mathbf{H} \mathbf{L}, 30 \leq \mathbf{N} \leq 60, \mathbf{N}_{s} \leq 30, \mathbf{q}_{u} \leq 200 \mathrm{kN/m^{2}} \\ \alpha &= 450, \beta = 2.5, \gamma = 0.3 \end{split}$						
 施 エ	施	エ	地	盤	粘性の高い中間層及	び礫質を有する	地盤では注意が』	必要である			
	施	エ	能	率	(φ800-70m) 120	0~160m/日	(φ1200-70m)	80~120m/日			
工法の概要が分かるホー ムページのアドレス				日本ヒューム: <u>https</u> 前田製管:https://v			new-stj-2.pdf				
	会社名				認定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	備考	
	日 本 ヒ ュ ー ム 傑 03-3433-4114				TACP-0478 TACP-0477	H27. 6. 26 H27. 6. 26	700~1200 700~1200	砂質地盤 礫質地盤	80m以下 71m以下		
前 田 0234-23-51	前 田 製 管 ㈱ 0234-23-5111				TACP-0476 TACP-0475	H27. 6. 26 H27. 6. 26	700~1200 700~1200	砂質地盤 礫質地盤	80m以下 71m以下		

	工法	名		SL	JPER-DAN	IK工法				
F-5	工法の種	類		4)工法				
	杭 の 種	類		j	既製コンクリー	卜杭				
	概	要	特殊ビットと杭中空報 設していき、支持層(ら杭を沈		
施工法	施工順	序	① 抗の規制を で、沈定制を で、沈定制を で、沈定制を で、沈定制を を が、定制を を が、定制を を が、定制を を が、定制を を が、定制を を が、定制を が、で、 を の、根が、 は、 が、ないまで、 で、の、 で、の、 で、の、 で、の、 で、の、 で、の、 で、の、 で、の、 で、の、 で、の、、、、、、、、、、	(1) (2) (2) (2) (3) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4	り 区間 区間	(4)	The second of th			
	支持力発現ス	式	拡大ビットにより機材	戒的に築造する	セメントミルク扌	拡大根固め				
支持層(の確認方	去	土質柱状図とオーガ	屈削時の積分電流	流値との比較及で	び拡大ビッドに付	着した土砂の砧	霍認		
支 持 力	算 定 方 🗄	±t	R _α = ¹ / ₄ {αNA _p + (βN _s) α: 425 β: 通常中堀り区間 β=0 又は 1.5 β: 通常中堀り区間 γ=0 又は 0.2 N̄: 先端平均 N 値 (杭 ただし、N 値が 1 D ₁ : 杭先端部径 (m) A _p : 杭の先端部の閉] ^{※1} 5] ^{※1} 2 先端より上方 2[00 以上のものに		月区間 ^{※2} のN値の平均値) 近 60 とする。				
施工	施工地	盤								
加 工	施工能	率	(700 <i>φ</i> −40m) 120~160m/日							
工法の概要 ムページの	が分かるホー アドレス		三谷セキサン株式会社	士(m-sekisan.o	co. jp)					
;	会社名		認定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用施工長	備考		
三谷セキサ 03-5821-11			TACP-0363 TACP-0364	H23.12.2 H23.12.2	600~1200 600~1200	砂質地盤 礫質地盤	70m 78m			

	工法	名		コン剛	 パイル工法(中排	 屈り方式)		
F-6	工法の種	類			中掘り拡大根固め	 工法		
	杭 の 種	類		既製	コンクリート杭、	鋼管杭		
	概	要	鋼管杭の管内の土砂を設する。支持層にてあ パイラル突起が取り付せ大支持力を発現する 頭部が一般部軸径に対 は、SKK400 および SK	幾械式に拡翼する すけられた鋼管れ る工法。なお、抗 対し 1.2 倍~1.!	る特殊ビットによ 抗を根固め球根に 広大径を有するロ 5 倍に拡大された	り拡大根固め球材回転圧入し、杭る ッドにて掘削・抗 拡頭タイプの施二	根を築造し、党 と根固め球根を 覺拌することに よも可能である。	た端部にス を一体化さ こより、杭
施工法	施工順	序	下杭建込み					がの定着
	支持力発現力	式	油圧式または機械式厂	こ拡翼する先端し	ビットによる杭径	の 1. 25 倍~2. 00)倍の拡大根固	国め
支持層	の確認方	法	土質柱状図とオーガ技	屈削時の電流値の	との比較			
支持力	算定方	式	D _p : 基礎 β : くい周固定 γ : くい馬固定 N : くい先端よ Ap : 基礎ぐいの Ns : くい周囲の cu : くい周囲の Ls : くい周囲の Lc : くい周囲の	を持力係数 α = め球根径 (m) ぐいの本体径 (を) を 所いない は で が で が で が で が で が で が で が で が で が で	194 (D _g /D _p) ² (m) 場合 β = 1.66, くい 場合 γ = 0.31, くい 上方に 1 D _p の範 積 (m²) A _p = π·D _p 便地盤の平均 N値 に質地盤の一軸圧緩 しまする有勢	い周固定液を用し い周固定液を用し 囲の平均N値(3 3 ² /4 (6≦ Ns ≦30) 縮強度の平均値(効長さの合計(m)	Nる場合 γ= 80≦ N ≦60) kN/m²) (22≦	0. 60
# T	施工地	盤	支持層中の地下水に流		固め部の形成に支	障がでる場合にに	は用いない	
施工	施工能	率	100~150m/日					
	要が分かるホ - のアドレス	_	https://www.jfe-ste	el.co.jp/produ	ucts/constructio	n/pile_foundati	i on/kongou. h	tm I
	会社名		認定・評定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	備考
1	スチール(株) 2507 4460		TACP-0582	U21 4 00	φ 600	砂質土	76m	既製杭
	-3597-4469		TACP-0583	H31. 4. 26	~1200	礫質土	76m	鋼管杭
	ンパイル(株) -5843-4191		ベターリビング CBL FP-025-18 号	H30. 12. 27	φ 1300 ~1500	砂質土 礫質土	76m	鋼管杭

	工 法 名		T N —	X工法(同時沈	設方式)					
F-7	工法の種類		中	掘り拡大根固め	工法					
	杭 の 種 類			鋼管杭						
	概要	鋼管の中空部に挿力より、鋼管先端部の当で杭を圧入する(中振合がある。中掘り工程定着する。 拡大根固め部の直径合は1.71倍まで)あを確実に一体化できる。	上砂を連続的に提 明り工程)。中掘 1終了後、油圧装 とは鋼管径の 1.2 り、また鋼管先!	屈削排土するとる り工程では、杭ル 置により掘削翼 5、1.50、1.75、 端部内面に設けだ	ともに油圧圧入装 制固定液を使用す を拡大し拡大根固 2.00 倍の 4 種類 た特殊な突起によ	置を用いて所 る場合と使用 め部を築造し (鋼管径 1400)	定深さま しない場 、鋼管を mm の場			
施工法	施工順序	杭芯セット 杭周固定部築造 釒	1000 元 元 一 次 掘削	拡翼根固め部築造	根固め終了 鋼管の定着 7	サーガヘッド 施工完了の引抜き	根固め部			
	支持力発現方式		セメントミルクによる拡大根固め							
支持層	の確認方法	土質村	土質柱状図とオーガ掘削時の電流値(積分電力値)との比較							
支持力	力 算 定 方 式	Ra= $\frac{1}{3}$ $\{\alpha\cdot \overline{N}\cdot A_p +$ Ra:長期に生ずる力に対す α :くい先端支持力係数 β :砂質地盤におけるくい、くい周固定液なりの場 くい周固定液なしの場 D_p =0.6~1.2の場 D_p =1.3,1.4の場 Q_p =1.3,1.4の場 Q_p =1.3,1.4の場 Q_p =1.3,1.4の場	る地盤の許容支持力(k] $a=198(D_c/D_p)^2$ 周面摩擦抵抗力係数合 $\beta=3.74$ 合 $\beta\cdot \bar{N}_s=15$ k 合 $\beta\cdot \bar{N}_s=12$ k い周面摩擦抵抗力係数合 $\gamma\cdot \bar{q}_u=15$ k 1 分 $\gamma\cdot \bar{q}_u=15$ k 1 合 $\gamma\cdot \bar{q}_u=12$ k 1 合 $\gamma\cdot \bar{q}_u=12$ k 1	N/m ² を満たすβ N/m ² を満たすβ N/m ² を満たすγ N/m ² を満たすγ	\overline{N} :基礎ぐいの先端より 標準買入試験による: ただし \overline{N} ≤60とする。 A_P :基礎ぐい先端の閉塞 \overline{N}_S :基礎ぐいの周囲の地 標準買入試験による: ただし \overline{N}_S ≤30とする。 L_S :基礎ぐいの周囲の地 有効長さの合計(m) \overline{q}_{u} :基礎ぐいの周囲の地 一軸圧縮強度の平均 ただし \overline{q}_{u} 至00(kN/ L_C :基礎ぐいの周囲の地 有効長さの合計(m) Ψ :基礎ぐいの周長(m) D_C :拡大根固め部直径(m) D_C :基礎ぐい直径(m)	打撃回数の平均値(E 断面積(m²) 盤のうち砂質地盤の 打撃回数の平均値(E 。 盤のうち砂質地盤(こ 盤のうち粘土質地盤 値(kN/m²) 'm²)とする。 盤のうち粘土質地盤	国) 接する の に接する			
 施 エ	施工地盤	支持層中の地下水に流	れがあり、根固と	か部築造に支障を	ききたす恐れがある	場合には用い	ない。			
	施工能率	30~100m/日								
	要が分かるホー のアドレス	TN-X 工法 (中掘り拡z TN-X 工法 株式会社	<u>大根固め杭工法)</u> :テノックス(te		品情報 日本製鉄	t (nipponstee	el.com)			
	会社名	認定・評定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	備考			
03-68 (株)テン	製鉄㈱ 867-6861 ノックス 455-7790	TACP-0171 TACP-0172 CBL FP003-08 CBL FP002-10 CBL SS001-14 CBL FP001-14	H17.6 .9 H17.6. 9 H21.3.31 H22.8.31 H27.2.27 H27.2.27	φ600 ~ 1400	砂質地盤 礫質地盤	最大 75m	適用杭長谷による			

	工 法 名		Supe	r-KINGI	法(IB方式)					
F-8	工法の種類			中掘り拡大根固と	 カエ法					
	 杭の種類			鋼管杭						
	概 要	鋼管杭の管内の土砂 設する。支持層にて パイラル突起が取り せ大支持力を発現す 頭部が一般部軸径に は、SKK400 および Sh	機械式に拡翼する 付けられた鋼管を る工法。なお、打 対し 1.2 倍~1.!	る特殊ビットに。 抗を根固め球根! 広大径を有する! 5 倍に拡大され/	より拡大根固め球根 こ回転圧入し、杭と コッドにて掘削・攪 に拡頭タイプの施工	₹を築造し、先 根固め球根を ま おすることに も可能である	端部にス 一体化さ こより、杭			
施工法	施工順序	①下杭産込み ・杭芯セット ・振削技力		争上抗施工 ・振削推弁 ②④の工程:	球根築造	②抗の定着 キャラ ることもある。				
	支持力発現方式	機械式に拡翼する Su								
支 持 層	の確認方法	土質柱状図とオーガ	に拡翼する Super KING ビットによる杭径の 1.25 倍~2.00 倍の拡大根固め 状図とオーガ掘削時の電流値との比較							
 支持層の確認方法 土質柱状図とオーガ掘削時の電流値との比較 長期許容鉛直支持力 Ra = 1/3 { α N Ap + (β Ns Ls + γquLs) ψ} (kN) 但し、α : 〈い先端支持力係数 α=196 β : 杭周固定液を用いない場合β=1.82 杭周固定液を用いる場合β=4.11 γ : 杭周固定液を用いない場合γ=0.36 杭周固定液を用いる場合γ=0.61 N : 杭先端から下方に2Dp, 上方に1Dpの間の平均N値 (N≤60) Ap: 杭先端の有効断面積 (m²) Ap = (6.4 Dw - 5.2 Dp)²π/4 × (Dp/Dw)² Dp; 杭の外径 (m) Dg/Dw=1.25 仕様の時、Dw=1.008 Dp Dg/Dw=1.55 仕様の時、Dw=1.047 Dp Dg/Dw=1.55 仕様の時、Dw=1.086 Dp Dg/Dw=2.00 仕様の時、Dw=1.125 Dp Ds: 根固め球根径 (m) Ns: 杭周面地盤のうち砂質地盤の平均N値 (Ns≤30) Ls: 杭周面地盤のうち砂質地盤に接する有効長さ (m) qu: 杭周面地盤のうち粘土質地盤の一軸圧縮強度の平均値 (kN/m²) (qu≤200))			
	ψ : 杭の周長(m) ψ =D $_{ m p}\pi$ 施 エ 地 盤 支持層中の地下水に流れがあり、根固め部の形成に支障がでる場合には用いない									
施工	施工能率	100~150m/日								
工法の概	*** 要が分かるホーム	https://www.jfe-ste	eel.co.jp/produ	ucts/constructi	on/pile_foundation	on/s_king_k.	html			
	会社名	認定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	備考			
1	スチール(株) 2507 4460	TACP-0344	H22. 3. 3	φ 400	砂質土	65m				
03-	-3597-4469	TACP-0345		~1200	礫質土	65m				

	工法名	TBSR工法(同時埋設方式)	
F-9	工法の種類		
	 杭 の 種 類		
	概要	TBSR工法は、要求される支持力に応じ、杭径の1.25 倍、1.50 倍、1.75 代 ら最適な拡大根固め球根の外径を選択出来る杭先端拡大根固め工法である。 同時埋設方式の施工は、地盤掘削と同時に鋼管杭を所定深度まで回転させなが後、支持層内に拡大根固め球根を築造し、そこに鋼管杭を根入れして杭と根固めを図ることで大きな支持力を確保する。掘削時に掘削水を使用する方法と、鋼管掘削し、杭周固定液を使用する方法がある。いずれの方法も、拡大根固め球根で掘削ロッドの先端に拡大翼を有する専用のTBSRへッドを取り付けて施工す。 同時埋設方式の場合は鋼管杭のみの適用となるが、プレボーリング方式の場合適用も可能である。	ら沈設した との一体化 らより外側を D構築には、 る。
施工法	施工順序	が花セット 一般部掘削 ヘッド拡大 根固め液 鋼管杭井	ち止め
	支持力発現方式	拡大根固め球根(杭径の 1.25~2.00 倍) 及び 周面摩擦	J
支持層	の確認方法	土質柱状図とオーガ掘削時の掘削抵抗値の比較	
		$Ra = \frac{1}{3} \left\{ \alpha \ \overline{N} A_p + \left(\beta \ \overline{N}_s L_s + \gamma \ \overline{q}_u L_c \right) \psi \right\}$	
支持プ	力 算 定 方 式	ただし、 $18 < \overline{N} \le 60$ 、 $\overline{N_s} \le 30$ 、 $\overline{q_u} \le 200 \text{kN/m}^2$ $\alpha = 316$ ただし、拡大根固め球根部の拡径率選択により先端有効断面積 A_ρ は変化杭の先端部面積に対し、換算 α 値は下表の通りとなる。	ける為、
	力 算 定 方 式	lpha =316 ただし、拡大根固め球根部の拡径率選択により先端有効断面積 $A_{ ho}$ は変化がの先端部面積に対し、換算 $lpha$ 値は下表の通りとなる。 拡径率 1.25 1.50 1.75 2.0 換算 $lpha$ 値 316 428 554 692	ける為、
支 持 ブ		$lpha$ =316 ただし、拡大根固め球根部の拡径率選択により先端有効断面積 $A_{ ho}$ は変化がの先端部面積に対し、換算 $lpha$ 値は下表の通りとなる。 $ 拡径率 & 1.25 & 1.50 & 1.75 & 2.0 \ \hline 換算 lpha 値 \boxed{ 316 & 428 & 554 & 692 \ \hline 杭周固定液を用いる場合 eta =4.2、 \gamma =0.51 $	ける為、
施工工法の概	施 エ 地 盤 施 エ 能 率 要が分かるホーム	α = 316 ただし、拡大根固め球根部の拡径率選択により先端有効断面積 A_{ρ} は変化がの先端部面積に対し、換算 α 値は下表の通りとなる。 拡径率 1.25 1.50 1.75 2.0 換算 α 値 316 428 554 692 杭周固定液を用いる場合 β = 4.2、 γ = 0.51 杭周固定液を用いない場合 β = 1.8、 γ = 0.33 流水の激しい地盤及び崩壊し易い地盤は検討が必要	ける為、
施 エ エ法の概ページの	施 エ 地 盤 施 エ 能 率 要が分かるホーム アドレス 会社名	α = 316 ただし、拡大根固め球根部の拡径率選択により先端有効断面積 A_{ρ} は変化がの先端部面積に対し、換算 α 値は下表の通りとなる。 拡径率 1.25 1.50 1.75 2.0 換算 α 値 316 428 554 692 杭周固定液を用いる場合 β = 4.2、 γ = 0.51 杭周固定液を用いない場合 β = 1.8、 γ = 0.33 流水の激しい地盤及び崩壊し易い地盤は検討が必要 $(\phi$ 800-40m) 100~150m/日(拡径率 1.5 倍径)	· 描述
施 エ エ法の概 ページの 0 (株)	施 エ 地 盤 施 エ 能 率 要が分かるホーム アドレス 会社名 日本製鉄㈱ 3-6867-6861 高脇基礎工事 48-541-2653	α = 316 ただし、拡大根固め球根部の拡径率選択により先端有効断面積 A _ρ は変化が 税の先端部面積に対し、換算α値は下表の通りとなる。	· 描述
施 エ エ法の概 ページの 0 (株) 0	施 エ 地 盤 施 エ 能 率 要が分かるホームアドレス 会社名 日本製鉄(株) 3-6867-6861 高脇基礎工事48-541-2653 本ヒューム(株)	α=316 ただし、拡大根固め球根部の拡径率選択により先端有効断面積 A _ρ は変化がの先端部面積に対し、換算 α値は下表の通りとなる。	· 描述
施 エ エ法の概 ページの 0 (株) 0 日 0	施 エ 地 盤 施 エ 能 率 要が分かるホーム アドレス 会社名 日本製鉄㈱ 3-6867-6861 高脇基礎工事 48-541-2653	α=316 ただし、拡大根固め球根部の拡径率選択により先端有効断面積 A _ρ は変化が	· 描述

	工法名			DANK	 工法		
G-1	工法の種類				 固め工法		
	杭 の 種 類			既製コンクリ			
	概要	特殊ビットと杭中3 設していき、支持履 は特殊ビットとス/ 掘削、攪拌・練付に	層に達するとビッ ペイラルオーガ	ットを拡大させ を用いて行 <mark>う</mark> フ	:拡大球根を築造す 5法(Version-N)と	ナる工法である : 特殊なロッド	。本工法に とビットで
		Φ v	arsion—N 据削 沈改設	拡大振制	根固め液注入	杭の定着	・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
施工法	施工順序	@ v	arsion 一K 固定液を注入するエ				
	支持力発現方式	拡大ビットにより機			•		
支持層の	」 の確認方法	土質柱状図とオーカ	が掘削時の積分電	 電流値との比較	 及び拡大ビッドに	二付着した土砂	の確認
支持力	算 定 方 式	①Version-N $R_a = \frac{1}{3} \left(\alpha \overline{N} A_p + 1 \right)$ ②Version-K $R_a = \frac{1}{3} \left(\alpha \overline{N} A_p + F \right)$	$5L\varphi$) (kN)	$lpha=25$ F_1 :杭周固定 π 区間の杭周 π	液を使用しない	$F_1 = \left(\frac{10}{5}\overline{N_s}L_s\right)$	
# -	施工地盤	粘性の高い中間層及	ひ礫層を有する	地盤では検討が	が必要		
施 エ 	施工能率	(500 φ −40m) 120 ~ 1	60m/日				
	が分かるホー アドレス等	三谷セキサン株式会	è社 (m-sekisan	. co. jp)			
;	会社名	旧 38 条認定工法 評定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用施工長	備考
三谷セキサ 03-5821-11		BCJ-F762(追 1)	H9.10.22	400~1000 700~1000	砂質·礫質土 硬質粘性土	80m 以下 70m 以下	110D 以下 "

	工治	<u> </u>	名			KDE	S工法			
G-2	工法の	D 種	類			中掘り拡大	:根固め工法			
	杭の	種	類			既製コンク	クリート杭			
	概		要	杭の中空部に挿入する。支持層の手前で 固め球根を築造するこ	で特殊ビットを額					
施工法	施 工	順	序	① 一次掘削 支持層 計画最終掘削深度	② 拡翼 先行拡大掘	③ 補則 根	助液 固め液注入	4 杭の圧入 定着	⑤ 閉翼 オーガ	引上げ
	支持力針	発現方	式	特殊拡大	大ビットによりホ	機械的に築	造するセメ	ントミルク抗	大根固め	
支持層	の確認	方	法	=	土質柱状図と掘削	削深さの比	・較及び掘削	時の電流値変	E化	
支持力	」 算 定	方	式	$Ra = \frac{1}{3} \{ \alpha \dot{N} A_p + (A_p + A_p) \}$			$\alpha = 2$ $\beta \overline{N_s} = \gamma \overline{q_u} = 0$	$50 - \frac{10}{4}(l/D - 15)$ = 15		
佐 工	施工	地	盤	支持層中の地下水に流	流れがあり、根固	め部の形成	붗に支障がて	る恐れがある	場合は用いな	い
・施 エ	施工	能	率	(500 <i>φ</i> −40m) 120m ²	~150m (1000	φ-40m) 4	10m~60m			
工法の概		るホー	-ム	Htt://www.nnets.co.	qį					
	会社名			旧 38 条認定工法 評定番号	取得年月日	適用杭	径 適用	月先端地盤	適用杭長	備考
	ットワ <i>ーク</i> -7506-964			BCJ-F993	H10.10.21	450~60 700~10	1 砂質	土、礫質土	110D かつ 50m以下 110D かつ 70m以下	

	エ	法	名			NΑ	KS工法		
G-3	エ氵	法の種	重類			中掘り拡	大根固め工法		
	杭	の種	類			既製コン	ノクリート杭		
	概		要				って,杭先端地盤を 拡大球根を築造する	:掘削するとともに, 杭: 6工法である。	を連続
施工法	施	工順	序		大径に開翼	根固め液注入	オーガー上下反復	定着・ビット閉翼 完 了	<u> </u>
	支持	力発現ス	方式	拡大ビ	シトにより	機械的に築造す	するセメントミルク 1	こよる拡大根固め	
支持層	の確	窜認 方	法	土質柱状図と	オーガ掘削	時の電流値との	D比較及び拡大ビッ	トに付着した土砂の確認	2
支持力	〕算	定方	式	$\mathbf{R}_a = \frac{1}{3} \{ \alpha \ \overline{\mathbf{N}} \mathbf{A}_p +$	$(oldsymbol{eta}\overline{ ext{N}_s} ext{L}_s\!+\!\gamma$	$\{\overline{\mathbf{q}_u}\mathbf{L}_c\}$ ϕ } (k	250 10		110D)
<i>tt</i> -	施	工 地	盤	粘性の高い中間層	及び礫層を有	する地盤では	倹討が必要		
施工	施	工能	率	(500 φ −40m)120 c	~160m/日	(1000 <i>φ</i> −40r	n)120~160m/日		
エ法の概念			_	https://www.ncic	.co.jp/prod	ucts/foundati	on/naks. html		
	会社	名		旧 38 条認定工法 評定番号	取得 年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	備考
日本コン 03-3452-		-ト工業	(株)	BCJ-F209 (追5)	H6. 12. 9	450~1000	砂質土,礫質土	1100かつ80m以下	
東海コン 052-587-2			(株)	BCJ-F209(追7)	H9. 3. 28	*450~600 700~1000	*砂質土 *礫質土 砂質土・礫質土	*110D かつ 50m 以下 *110D かつ 60m 以下 110D かつ 80m 以下	

	工法の種		名			S T	 - J 工法					
G-4			種 類	中掘り拡大根固め工法								
	杭	の ね	重 類	既製コンクリート杭								
	概		要	先端部に高圧噴射孔を持つSTJビットを取付けた連続オーガを杭中空部に挿入し, 杭先端部の土砂を掘削しながら杭を沈設し, 杭が支持層に達したのち, STJビットから セメントミルクを高圧噴射して拡大球根を築造する一工程の工法である。								
施工法	施	工 川	頁 序	から注	# + + + + + + + + + + + + + + + + + + +							
	支持	寺力発 理	見方式	セメントミルク高圧噴射による杭先端拡大根固め								
支 持 層	の i	確認:	方 法	土質柱状図とオーガ掘削時の電流値との比較及びSTJビットに付着した土砂の確認								
支持力	支持力算定方式			$R_{a} = \frac{1}{3} \left\{ \alpha \overline{N} A_{p} + (\beta \overline{N_{s}} L_{s} + \gamma \overline{q_{u}} L_{c}) \phi \right\} \text{(kN)} \qquad \begin{array}{l} \alpha = 250 \dots \dots \dots (1 \leq 90 D) \\ \alpha = 250 - 10/4 (1/D - 90) \dots \dots (90 D < 1 \leq 110 D) \\ \beta \overline{N_{s}} = 15 \\ \gamma \overline{q_{u}} = 15 \end{array}$								
ж т	施	그 均	也盤	粘性の高い中間層及び礫層を有する地盤では検討が必要。								
施工	施	工 쉵	も 率	(φ800-40m)120~160m/日 (φ1000-40m)120~160m/日								
工法の概点			ホー	https://www.toyoasano.co.jp/business/method/stj.html								
	会社	名		旧 38 条認定工法 評定番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	備考			
	(株)ト―ヨ―アサノ 03-3356-3172			BCJ-F652	H3.12.12	450~1000	砂質土,礫質土	1100かつ80m以下				
日本高圧:	コンク	リート体	朱)	BCJ-F652	H3.12.12	450~1000	砂質土,礫質土	1100かつ80m以下				
日本ヒュー03-3433				BCJ-F652	H3.12.12	450~1000	砂質土, 礫質土	1100かつ80m以下				
前田製管㈱ 0234-23-5111				BCJ-F653	H3.12.12	450~1000	砂質土,礫質土	1100かつ80m以下				
三谷セキサン(株) 03-5821-1122				BCJ-F653	H3.12.12	450~1000	砂質土, 礫質土	1100かつ80m以下				
児玉コンクリート工業(株) 03-3971-7195				BCJ-F652	H3.12.12	450~1000	砂質土, 礫質土	1100かつ80m以下				
ジャパンパイル(株) 03-5843-4191				BCJ-F653	H3.12.12	450~1000	砂質土, 礫質土	1100かつ80m以下				
山崎パイル(株) 0250-47-3277				BCJ-F945	H9.11.26	450~600 700~1000	砂質土, 礫質土 砂質土 礫質土	110Dかつ66m以下 10Dかつ80m以下 110Dかつ60m以下				
マナック(株) 052-501-5351				BCJ-F945	H9.11.26	450~600 700~1000	砂質土, 礫質土 {砂質土 礫質土	110Dかつ50m以下 f10Dかつ80m以下 t10Dかつ60m以下				

	エ 法 名 工 法 の 種 類		名	TAIP工法							
G-5			類	中掘り拡大根固め工法							
	杭 の 種 類			既製コンクリート杭、鋼管杭							
	概 要			杭中空部に挿入した特殊オーガヘッドとシャフトを用いて、杭先端部より掘削水を噴出しながら地盤を掘削し、同時に杭体を回転させて地盤中へ貫入する。支持層へ根入れ後、セメントミルクを噴出撹拌することにより拡大根固め球根を築造し、杭と拡大根固め球根と地盤との一体化を図り、支持力を発現させる工法である。							
施工法	施工	. 順	序	① オーガシャフト ② 杭回転施工 ③ 支持層確認 ④ オーガシャフト ⑤ 施工完了 ・ヘッドの引抜 (運転別) ・ヘッドの引抜 (逆転引抜) 振進用 アースオーガ (送水管) ボ ボ オーガシャフト (送水管) ボ ボ ボ オーガシャフト (送水管) ボ ボ ボ オーガシャフト (送水管) ボ ボ ボ オーガシャフト (鉱大刃) カ ボ ボ 東持層: マ ボ ボ 東持層: マ ボ ボ オーガシャフト (鉱大刃) マ ボ ボ 東持層: マ ボ ボ オーガシャフト (ジェアントミルク注入 拡大球根造成) ・・・ヘッドの引抜 (逆転引抜)							
	支持力発現方式 特殊ヘッドにより機械的に築造するセメントミルク拡大根固め										
支持層	の確	認方	法	土質柱状図とオーガ掘削時の電流値との比較							
支持が	支持力算定方式			$R_a = \frac{1}{3} (\alpha \overset{-}{N} A_p + 15 L_f \psi)$ (kN) 但し、 $\alpha: 250$ ·············($\ell \leq 90D$) $\alpha: 250 - \frac{10}{4} (\ell/D - 90) \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot (90D < \ell \leq 110D)$ $\overset{-}{N}: 杭の先端から下方に 1D、上方に 4Dの間の平均N値 (\overset{-}{N} \leq 60) Ap:杭先端の閉塞断面積 Ap=\piD^2/4 Lf:杭の周面摩擦力を考慮する長さ \psi:杭の周長 \psi = \piD D:杭の外径$							
施工	施工	地	盤	支持層中の地下水に流	流れがあり、根固	め部の形成に支障	がでる恐れがある	る場合には用い	ない		
/IE	施工	能	率	(500 <i>φ</i> −40m) 150~	200m/日						
工法の概			_	TAIP工法協会 http://www.taipkouhou.com/							
	会社名			旧 38 条認定工法 通達番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	備考		
ジャパンパイル(株) 03-5843-4196				建設省阪住指発 第 6 号	H11. 1. 20	既製コンクリート杭	砂質土, 礫質土 砂質土, 礫質土	110D かつ 50m 以下 110D かつ 80m 以下			

	工 法	名	TN工法						
G-6	工法の種	類	中掘り拡大根固め工法						
	杭 の 種	類							
	概	要	鋼管杭の中空部に により、杭先端部の 圧入する。所定深さる 高圧噴射(20Mpa 以上 根固め球根の一体化を	上砂を連続的に排 まで圧入後、スク)して回転引き」	到排土する フリュー先端 こげすること	こ装着したノズルロ こより拡大根固め球	置を用いて支 よりセメント	持層まで ミルクを	
施工法	施工順	序	①オーガ・スクリ ・ハット* の オーガ駆動装置	在 入	セルトミルが噴射	カリュー引上げ ⑤オーガ スクリュー 拡大根固め ・ヘット の引抜 ・ハット の引抜 ・ハット の引抜 ・ベット の引抜	⑥施工完了		
	支持力発現力	方式		高圧噴出にる	こるセメント	ミルク拡大根固め			
支持層	の確認方	法	土質	主状図とオーガ排	屈削時の電流	直(積分電力値)との	の比較		
支持力	1 算 定 方	式	Rau 23	RaL:長期許容 α:先端支持 10≤L/D 90 <l ap:杭(鋼管)="" d="" n:杭先端よ="" td="" ψ:杭の周長<="" 平均n値=""><td>鉛直支持力 力係数 p≤90の場合(p p≤110の場合 り下方に1Dp、 。(ただし、N≤ 先端の閉塞断 し、中エ・Dp 原擦力を考慮</td><td>(r する長さ (r (r</td><td>n²)))) /0.4 盤の</td><td></td></l>	鉛直支持力 力係数 p≤90の場合(p p≤110の場合 り下方に1Dp、 。(ただし、N≤ 先端の閉塞断 し、中エ・Dp 原擦力を考慮	(r する長さ (r (r	n ²)))) /0.4 盤の		
施 工 地 盤 施 工 能 率			120~170m (φ400~600), 100~150m (φ700~800), 75~120m (φ900~1200)						
工法の概要が分かるホー ムページのアドレス 			TN 工法 (中掘り杭工 TN 工法 株式会社ラ	法) 建材 氧 -ノックス (tend		1本製鉄(Nipponste	<u>el.com)</u>		
会社名			H 38 条認定工法 認証・通達番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	 備考	
03-686 (株)テノ	製鉄㈱ 67-6861 'ックス 55-7790		t) 建築研究振興協会 および 設省東住指発第 35 号	H16. 4. 13 (最新取得日)	φ 400 ~ 1219. 2	砂質地盤 礫質地盤	80mかつ 110D以下		

	工 法 名	KING工法							
G-7	工法の種類	中掘り拡大根固め工法							
	杭の種類								
	概 要	機械式に拡翼する 入して回転させなが 時には必要に応じて 開いて拡大掘削を行 先端拡大根固め球根 体化させ支持力を発	ら、杭先端部の二 圧縮空気を使用で い、杭先端部にも を築造する。注2	上砂を連続的に持 する。 その後、 K セメントミルク 8	非土し、杭を所定》 INGビットを材 を噴出しながら支	深度まで沈設す i径D+100~i 持層地盤を攪掉	rる。沈設 200mm に #混合し、		
施工法	施工順序	① KING ピット、スパ イラルオーガ、鋼管 杭の建て込み	② 掘削・排土しながら 杭の沈設 (エアー使用)	③正回転で水掘削I 切り替え先行掘削	- Z - TAIC 6 7 1/A	ル 入後、スパ・ 一ガ引上げ	イラルオ		
	│ 支持力発現方式 │ 機械式に拡翼する KING ビットによる拡大根固め								
支持層	の確認方法	土質柱状図とオーガ掘削時の電流値及び積分電流値との比較							
支持力	〕 算 定 方 式	長期許容鉛直支持力 Ra = 1/3 (α N A _p + 15 L _f ψ) (kN) 但し、α : 10≦L/D≦90 の場合 250 (ただし L≧5m) 90 < L/D≦110 の場合 250-5/2・(L/D-90) N : 杭先端から下方に 1D, 上方に 4D の間の平均 N値 (N≦60) A _p : 杭先端の閉塞断面積 (m²) A _p = π D²/4 L _f : 杭の周面摩擦を考慮する長さ (m) ψ : 杭の周長 (m) ψ=π D D : 杭の外径 (m)							
 施 エ	施工地盤	支持層中の地下水に流れがあり、根固め部の形成に支障がでる場合には用いない							
	施工能率	100~150m/日							
	要が分かるホー のアドレス	https://www.jfe-steel.co.jp/products/construction/pile_foundation/king_k.html							
	会社名	評定番号 旧 38 条認定工法 通達番号	取得年月日	適用杭径	適用先端地盤	適用杭長	備考		
03-	スチール(株) -3597-4469 ンパイル(株)	ベターリビング CBL FP020-06 号	H19. 3. 30	φ 400 ~1200	砂質地盤、 礫質地盤	110D かつ 80m 以下			
ノザ	-5843-4191 キ建工(株) 3-243-0606	建設省阪住指発 第 179 号	H11. 9. 28	φ 400 ~1016	砂質地盤、 礫質地盤	110Dかつ 80m 以下			

	工 法 名	TBS工法						
G-8	工法の種類	中掘り拡大根固め工法						
	杭の種類	鋼管杭						
	概要	特殊拡翼機構をもつしながら杭を所定の深 ミルクを噴出撹拌混合 D)だけ圧入するセメ	関度まで沈設 よして拡大根	した後、支 固め球根を	持層を機械的 ・築造し、杭	を根固め球根部に杭谷	端にセメント eの長さ(1.0	
施工法	施工順序	支持層 🗸	刺沈設 支 次 次 次 次 次 次 次 の の の の の の の の の の の の	寺層掘削 ************************************	セメントミルク注 球根繁造	オーが引上げ 1.0 ₁ 1.0 ₁	D	
	支持力発現方式	特殊拡大ビットによる機械的に築造するセメントミルク拡大球根						
支持層の	の確認方法	土質柱状図とオーガ掘削時の掘削抵抗値の比較						
支 持 力	算 定 方 式	長期許容鉛直支持力 $Ra=rac{1}{3}(lpha \overline{N} imes Ap+$ $Ra:$ 杭の長期許容 $lpha$: 先端支持力係 $lpha$ =250 (10 $lpha$ =250-10/4 L : 杭長(m) D : 杭外径(m) \overline{N} : 杭先端より下 Ap : 杭先端の閉: Lf : 杭の周面摩打 ψ : 杭周長(m)	設置支持力(数) 0≦L/D≦90(L(L/D-90)(下方に1.00、 塞断面積(m²)	kN) ただしL≧ 0 <l d≦1<br="">上方に 4. 0</l>	10 DD の間の地 ^盤	&平均 N 値 (N≦60)		
施 エ 地 盤 支持層中の地下水に流れがあり、根固め部の形成に支障がでる恐れがある場合には 施 エ 能 率 杭径、施工地盤、施工環境により異なるが、約100~150m/日						には用いない		
	が分かるホー アドレス等	http://takawaki.co.jp/tbs						
	会社名	旧 38 条認定工法 通達番号、 認証番号	取得 年月日	適用 杭径	適用 先端地盤	適用杭長	備考	
/14\ 	· - +	建設省玉住指発第 1号	H6. 1. 10	φ 400 ~ 800	砂地盤、 砂礫地盤	1100かつ70m以下		
(株)高脇基礎 048-541-26		国土技術研究センタ 一技術審査証明第 3 号	H14. 5. 31	φ 400 ~ 1000	砂地盤、砂礫地盤	400≦D≦800: 110Dかつ80m以下 800 <d≦1000: 51m以下</d≦1000: 	支持力算定 方法は道路 橋示方書に よる。	