工事概要

工 事 名 称 山田太郎・花子 様邸 新築工事

建 設 地 東京都中央区日本橋3-3-12

建 設 会 社 株式会社 ソイル

指定施工会社

RES-P工法 日本建築総合試験所 性能証明 第04-02号 改12

- 小規模建築物の基礎に用いる細径鋼管による地盤補強工法 -

【工法概要】

本技術は、地盤中に細径の鋼管(パイプ)を所定の間隔で鉛直に貫入した後、その上部に直接基礎を構築し、地盤とパイプの複合作用により、地盤の支持力増加と基礎の沈下低減を図るものである。工法区分は複合地盤補強工法である。本工法は、適正な設計施工品質を確保することを目的として、「RESーP工法技術委員会」の設計・施工監理指導に基づき運営されている。

【補強地盤の長期許容支持力 (q_{ra}) 算定式】

$$q_{ra} = \frac{1}{5}q_d + \frac{1}{2} \cdot \frac{P_d}{A}$$

 q_d : 原地盤の極限支持力度, P_d : パイプ耐力,A: パイプ1本当りの負担面積

【適用構造物と地盤】

・建物

階数地上2階建て基礎の種類べた基礎

基礎の設計荷重 20 kN/m² (長期)

・地盤

調査データ数 5P

(SWSデータ数: 5P, その他のデータ数: 0P)

Wsw 及び q d 値 (詳細は計算書参照)

	7 u ·				
測点	$W_{\rm sw}$	$q_{ m d}$	測点	$W_{\rm sw}$	$q_{ m d}$
1	0.97	158.7			
2	0.94	140.0			
3	1.00	159.6			
4	0.89	143.7			
5	0.95	150.9			

平均 $W_{\rm sw}$ 0.94 \geq 0.50 kN 平均 $q_{\rm d}$ 150.6 \geq 60.0 kN/m² ... OK

※基礎下2mの平均 W_{sw} 若しくは平均 q_d の少なくともどちらか一方が適用条件を満足する必要がある。

【設計仕様】

補強地盤の長期許容支持力度
設計パイプ耐力 P_d 20.0 kN/m²設計パイプ耐力 P_d 20 kNパイプ負担面積 A1.00 m²パイプ長6.0 m総本数42 本地盤のタイプ摩擦 タイプパイプ耐力の施工管理値6.0 kN以上

【補強地盤の許容支持力度の確認】

・ q ra の計算

 $q_{\rm ra} = 0.2 \times 150.6 + 0.5 \times 20 \div 1.00$ = 40.1 \geq 20 kN/m² ··· OK

【特記事項】

新規盛土なし

2025/1/14

工事名称 : 山田太郎・花子 様邸 新築工事

測定点 : 2

建設地 :東京都中央区日本橋3-3-12 調査日 : 2025/1/6

	SWS試験結果					原地盤の土質・強度特性				パイプ長計算					
	W_{SW}			$N_{ m SW}$			深度	荷重	回転数	土質	基礎下2m	極限支	せん断	パイプ	パイプ
	kN	0	50	100 150	200	250	Z	$W_{\rm SW}$	$N_{ m SW}$	S:砂	までの層厚	持力度	強さ	摩擦力	深度
0.	.0 0.5	1.0					m	kN		C:粘土	ΔL m	$q_{\rm d}$ kN/m ²	$\tau \text{ kN/m}^2$	$P_{\rm d}$ kN	z' m
							0.25	0.75	0	С	0.13	100	16.9	0.3	0.13
							0.50	0.75	0	C	0.25	100	16.9	1.0	0.38
1					1		0.75	1.00	20	C	0.25	179	30.0	2.1	0.63
m							1.00	1.00	12	C	0.25	161	27.0	3.2	0.88
							1.25	1.00	4	С	0.25	143	24.0	4.1	1.13
							1.50	1.00	0	C	0.25	134	22.5	4.9	1.38
2							1.75	1.00	8	C	0.25	152	25.5	5.9	1.63
m							2.00	1.00	8	C	0.25	152	25.5	6.9	1.88
					┸		2.25	0.75	0	C	0.12	100	16.9	7.5	2.13
							2.50	0.75	0	С			16.9	8.2	2.38
3							2.75	0.75	0	C			16.9	8.8	2.63
m							3.00	0.75	0	С			16.9	9.5	2.88
					4		3.25	0.75	0	С			16.9	10.1	3.13
,					4		3.50	1.00	0	С			22.5	11.0	3.38
4					4		3.75	0.75	0	C			16.9	11.6	3.63
m					_		4.00	1.00	0	С			22.5	12.5	3.88
					4		4.25	1.00	0	С			22.5	13.3	4.13
_					_ _		4.50	1.00	0	C			22.5	14.2	4.38
5					4		4.75	1.00	0	С			22.5	15.0	4.63
m					4		5.00	1.00	0	С			22.5	15.9	4.88
					4		5.25	1.00	0	C			22.5	16.8	5.13
6		\perp			4		5.50	1.00	24	C			31.5	18.0	5.38
		_			4		5.75	1.00	60	S			20.1	18.7	5.63
m		_			4		6.00	1.00	144	S			38.8	20.2	5.88
		_					6.25	1.00	132	S			36.1	21.6	6.13
7							6.50	1.00	80	S			24.5	22.5	6.38
m							6.75	1.00	68	S			21.9	23.4	6.63
					+		7.00 7.25	1.00	0	C C			22.5 22.5	24.2 25.1	6.88 7.13
					+		7.23	1.00	12	C			27.0	26.1	7.13
8							7.75	1.00	24	C			31.5	27.3	7.63
m					+		8.00	1.00	24	C			31.5	28.5	7.88
-					+		8.25	1.00	24	C			31.5	29.7	8.13
							8.50	1.00	28	C			33.0	31.0	8.38
9			Ч-				8.75	1.00	20	C			30.0	32.1	8.63
m							9.00	1.00	24	C			31.5	33.3	8.88
					+		9.25	1.00	28	C			33.0	34.6	9.13
			-		+		9.50	1.00	24	C			31.5	35.8	9.38
10							9.75	1.00	24	C			31.5	37.0	9.63
m							10.00	1.00	28	C			33.0	38.2	9.88
\vdash							10.00	1.00	20		L	L	33.0	30.2	7.00

【計算に使用した地盤定数の推定式】

$$q_{\rm d} = \begin{cases} 5.1 \times \alpha \times (45W_{\rm sw} + 0.75N_{\rm sw})/2 & (粘性土) \\ (30W_{\rm sw} + 0.64N_{\rm sw}) \times 3 & (砂質土) \end{cases} \quad P_{\rm d} = \Sigma \, (\Delta L_{\rm p} \cdot \tau \cdot \varphi) \\ \alpha = \begin{cases} 1 & (ক基礎) \\ 1 + 0.2B/L & (ベた基礎) \\ \text{建物短辺} \quad B = 4,550 \,\, {\rm mm} \end{cases} \quad \Delta L_{\rm p} : 区間パイプ長 \,\, (m) \\ \tau = \begin{cases} (45W_{\rm sw} + 0.75N_{\rm sw})/2 & (粘性土) \\ 10 \cdot (2W_{\rm sw} + 0.067N_{\rm sw})/3 & (砂質土) \end{cases}$$
建物長辺 $L = 5,460 \,\, {\rm mm}$

$$P_{1} = \sum_{i} \left(\Lambda L_{i} \cdot \tau \cdot \phi \right)$$

$$\Delta L_p : 区間パイプ長 (m)$$

$$\tau = \begin{cases}
 (45W_{sw} + 0.75N_{sw})/2 & (粘性土) \\
 10 \cdot (2W_{sw} + 0.067N_{sw})/3 & (砂質土)
 \end{cases}$$

新規盛土(計算用): なし

基礎根入深(計算用): 0.12 m

※ 基礎下2mまでの W_{sw}≤0.50kN層 の摩擦力と先端支持力を無視し ています。

 $%N_{sw}$ の上限を150としています。

W_{sw} (基礎下2 mまでの平均値)

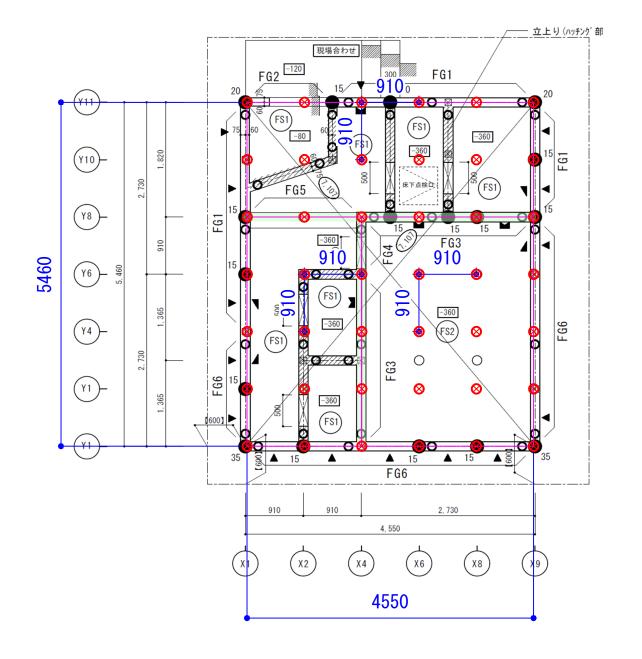
 $= \Sigma (\angle L_p \times W_{sw}) / 2 = 0.94 \text{ kN}$

q_d (基礎下2 mまでの平均値)

 $= \Sigma (\angle L_p \times q_d) / 2 = 140.01 \text{ kN/m}^2$

 P_d =15kN可能な長さ: 4.62 m以上, P_d =20kN可能な長さ: 5.85 m以上

※ 上記パイプ長は、パイプの周面摩擦力だけで見た必要長で、圧密沈下 や地盤タイプ(硬質層の傾斜等)の考慮は含んでいません。



■注意事項■

- ・計画変更の場合はパイプ本数変更の可能性あり。
- ・パイプの位置ずれは計画位置から100mm以内とする。 100mmを超える場合は、移動した付近のパイプが負担面積 以下であることを確認するか、増し打ちにて対応する。
- ・パイプの位置ずれは、建設会社による規定がある場合は、100mm以下の範囲で規定に従うこと。
- ・支持タイプの場合は頭部処理を要する可能性あり。
- ・工事着工前に設計書を確認すること。

■設計仕様■

補強地盤の長期許容支持力度	20 kN/m²		
地盤のタイプ	摩擦タイプ		
パイプ耐力	20 kN		
パイプ耐力の施工管理値	6 kN		

■パイプの仕様■

口径[mm]	φ 48. 6					
肉厚[mm]	2. 4					
長さ[m]	14.0以下(継手2箇所以内)					
材質および 防錆処理	RES-P工法 日本建築総合試験所 性能証明 第04-02号 改12 に依る					

■パイプリスト■

凡例	基礎の種類	長さ[m]	本数	負担面積[㎡]
8	べた基礎	6. 0	42	≦1.00
	合計		42	

 RES-P 工法 配置図
 工事名称
 建設会社
 指定施工会社
 CHECK
 縮尺
 承認番号
 作成日

 以田太郎・花子 様邸 新築工事
 株式会社 ソイル
 印
 1/60
 00-250001
 2025/01/14