ソイルセメント山留め壁の既往の鉛直載荷試験に基づく

# 先端支持力係数についての一考察

### 1.はじめに

逆打ち工法では根切りと共に地上部・地下部 の躯体を構築するため,躯体の荷重を負担する 構心柱杭が必要となる。建屋外周部には仮設の 山留め壁があり,構心柱杭に代わり山留め壁に 躯体荷重を負担させている。

一般に大規模工事では山留め壁としてソイ ルセメント壁(以下,SMW)が採用されることが 多い。SMWに躯体の荷重を負担させる場合, 躯体とH形鋼をつなぎ,H形鋼からソイルセメ ントを介して地盤に荷重が伝達される。SMW は,プレボーリングタイプの埋込み杭や深層混 合処理工法による柱状改良体と鉛直支持機構 は近いと考えられるが,ソイルセメントが低強 度のため,破壊のメカニズムは複雑でその支持 力機構を正確に把握しているとは言い難く,既 往の載荷試験データも限られている<sup>1)・5)</sup>。また, 山留め設計施工指針<sup>6)</sup>ではソイルセメント壁の 先端支持力係数として埋込み杭等の値が示さ れているが,断面積の取り方等を含め十分な知 見が無く設計者の判断にゆだねられている。

そこで本論文では,研究の第一段階として既 往の鉛直載荷試験データを収集し,先端支持力 係数について検討した結果を報告する。

## 2. 鉛直力に対するSMWの支持メカニズム

SMWの鉛直支持力は、地盤の強度から決ま る杭周面摩擦力と杭先端支持力だけではな く,H形鋼とソイルセメント間の付着抵抗およ びH形鋼先端でのソイルセメントの支圧抵抗 にも依存する。

図1に示すように、H形鋼とソイルセメント 間では、H形鋼周面での付着破壊またはH形鋼 を包絡する断面でのソイルセメントのせん断 破壊が生じる恐れがある。それぞれの抵抗力に H形鋼先端部でのソイルセメントの支圧抵抗

日大生産工(院)	○目時龍之介
日大生産工	下村修一

力を加えた値が鉛直力を上回ることの確認も 必要となる。

既往の研究では,地盤種別だけではなく, H 形鋼とソイルセメント間の付着破壊を防ぐた めに, ソイルセメント強度やスタッドの有無を パラメータとした実験が行われている。



⊓形婀/	司画 での	「形輌已給阻での
付着破	壊	せん断破壊
図 1	ソイルセ	メントとH形鋼間の破壊性状

#### 3. 既往の載荷試験データ

表1に検討に用いた試験データを示す。検討 に使用したデータは、地盤構成、N値、SMW の仕様、ソイルセメント強度、先端支持力、先 端変位が明らかなものとした。また、本検討で は先端荷重-先端変位関係に非線形性が確認 出来ないデータは除外した。SMW先端地盤は 7データが砂質土、3データが粘性土である。 多くの試験はH形鋼先端にスタッドが打設さ れている。また、単杭だけではなく、3本の杭 をラップ配置した連杭も検討対象とした。

表1 試験データ概要

<b>公一 武殿 / 一 / 帆安</b>								
case	ソイル径 × 杭本数	ソイルセメント長 (芯材長) (m)	芯材寸法, ピッチ	先端地盤種別	スタッド	参考 文献		
1-1	φ 600×単杭	11 (10.5)	H-400 × 200 × 8 × 13	シルト混じり細砂	兼	-		
1-2	φ 600×単杭	11 (10.5)	H-400 × 200 × 8 × 13	シルト混じり細砂	有	1		
2	φ 850×3連	12 (11)	H−588×300, @600	細砂	有	2		
3	φ 650×3連	15 (14)	H-500 $\times$ 200 $\times$ 10 $\times$ 16, @450	シルト質粘土	有	3		
4-1	φ 650×単杭	34.5 (32.9)	BH-300 × 300 × 22 × 32	細砂	有			
4-2	φ 650×3連	34.5 (32.9)	BH−300×300×12×25, @450	細砂	有			
4-3	φ 650×単杭	19.8 (18)	$H-400 \times 400 \times 13 \times 21$	シルト	有	4		
4-4	φ 650×3連	19.8 (18)	H-390 $\times$ 300 $\times$ 10 $\times$ 16, @450	シルト	有			
5-1	φ 600×単杭	14 (記載なし)	H-300 × 300 × 10 × 15	微砂	無	E		
5-2	φ 600×単杭	14 (記載なし)	H-300 × 300 × 10 × 15	微砂	無	5		

A consideration of end bearing capacity coefficient of SMW based on vertical load test data

Ryunosuke METOKI and Shuichi SHIMOMURA

1 - 7

図2に土質柱状図及びSMWの姿図を示す。H 形鋼の先端はソイルセメント先端から1~2m 上方にあり、この位置で先端荷重及び先端変位 が計測されている。このため、以後の検討にお ける先端支持力はソイルセメント下端の先端 面支持力ではなく、これにH形鋼下端までのソ イルセメントの周面摩擦力も含まれている。

極限先端支持力は先端荷重-先端変位関係 を宇都ら<sup>7</sup>による(1)式からワイブル分布曲線 を用いて非線形最小二乗法により近似しその 値を評価した。

$$P = P_{max} \{ 1 - e^{-(S / \delta s)} \}$$
(1)

Pmax:極限荷重

S:変位量

δs:降伏荷重に対応する変位量

e:自然対数の底



#### 4. 既往データに基づくSMWの先端支持力度q。

図4に図3より得られるソイルセメント径の 10%の変位時の先端支持力度と平均N値また は平均qu値との関係を,断面積をソイルセメン ト径及びH形鋼の包絡形状として先端支持力 度を求めて,分けて示す。砂質土は平均N値, 粘性土は平均qu値で整理した。平均N値及び平 均qu値はソイルセメント下端より上1D下 1D(D:ソイルセメント下端より上1D下 1D(D:ソイルセメント下端より上1D下 1D(D:ソイルセメント下端より上1D下 1D(D:ソイルセメント下端より上1D下 1D(D:ソイルセメントになりの範囲の平均 とした。比較として図中には建築基礎構造設計 指針<sup>8)</sup>に極限先端支持力度qpとして示されてい る場所打ち杭工法のqp=100Nと埋込み杭工法 のqp=200N,粘性土ではqp=6cu(cu=qu/2)として 算出)の関係を併記した。また図4にはソイルセ メントの一軸圧縮強さをプロットしたデータ 付近に併記した。括弧内は目標強度である。

砂質土地盤において,先端支持力をH形鋼の 包絡面積で除した場合,先端支持力度qpは 139.3~457.8Nとなった。これは場所打ち杭の 先端支持力度 $q_p$ =100Nを上回り, case5-2を除 き告示 $^{9}$ に示される場所打ち杭工法の  $q_p$ =150Nを上回っている。またcase1-1, 5-2 を除き,埋込み杭相当以上の先端支持力度が得 られている。ソイルセメント径で除した場合は, 先端支持力度 $q_p$ は43.6~128.1Nとなった。また case2, 4-1, 4-2のみが $q_p$ =100Nを上回った。 下回ったデータはソイルセメント強度が小さ く,地盤ではなく,ソイルセメントとH形鋼間 の付着破壊または,H形鋼先端の支圧破壊が生 じている可能性がある。

粘性土では、先端支持力度q<sub>p</sub>は、断面積にH 形鋼包絡形状で用いた場合は8.6~11.9qu、ソイ ルセメント径で用いた場合は3.1~4.8quとなっ た。断面積にどちらの値を採用した場合でも、 先端支持力度は指針に示されている値を上回 る結果となった。



図4 先端支持力度-平均N値またはqu値関係

### 5.おわりに

本論文では既往の鉛直載荷試験データを収 集し先端支持力度について検討した。限られた データ数であるが,以下の知見が得られた。

- 砂質土地盤では、先端支持力度をH形鋼の 包絡形状で求めると場所打ち杭工法相当 以上であった。ソイル径で求めると、ソイ ルセメント強度が高いデータは同様に場 所打ち杭工法相当以上であった。
- 2) 粘性土地盤では、先端支持力度はH形鋼の 包絡形状、ソイル径のどちらで求めても場 所打ち杭工法相当以上であった。ただし、 データ数は限られており、ソイルセメント 強度の影響については砂質土地盤と同様 となる可能性がある。

#### 謝辞

データの分析にあたり貴重なご意見を頂き ました鹿島建設技術研究所の實松俊明氏,太田 宏氏に深く感謝の意を表します。

#### 参考文献

- 1)渡邊康司,石井雄輔,榎本浩之,佐藤眞弘: ソイルセメント柱列壁の実大載荷試験(その 1:静的載荷試験結果),日本建築学会大会学 術講演梗概集,構造I,pp.487-488,2013
- 2)田屋祐司,佐藤英二,青木雅路,土屋富男: ソイルセメント壁の杭利用に関する研究(その1 砂質土地盤での鉛直載荷試験結果), 日本建築学会大会学術講演梗概集,構造 I, pp.667-668, 2009
- 3)吉岡典哉,田屋祐司,佐藤英二,山下清:ソ イルセメント壁の杭利用に関する研究(その 2 粘性土地盤での鉛直載荷試験結果),日本 建築学会大会学術講演梗概集,構造 I, pp.669-670, 2009
- 4)尻無濱昭三,根本恒,竹内博幸,森本敏幸: H形鋼を芯材とするソイルセメント杭に関する研究(その3),土木学会第58回年次学術 講演会講演概要集,第3部,第58巻, pp.607-608,2003
- 5)古賀翔平,渡邊康司,山本忠久,北出啓一郎: ソイルセメントH形鋼杭の支持力・沈下特性 に関する検討,第50回地盤工学研究発表会 講演集,pp.1397-1398,2004
- 6)日本建築学会:山留め設計施工指針, pp.177-178, 2002
- 7) 宇都一馬, 冬木衛, 桜井学: 杭の載荷試験 結果の整理方法, 基礎工, Vol.10, No.9 , pp.21-30,1982
- 8)日本建築学会:建築基礎構造設計指針,

pp.207-211, 2001

9)平成13年7月2日国土交通省告示第1113号