「杭頭縁切り工法」における杭頭部摩擦材と砂との摩擦性状に関する実験

杭、摩擦、室内実験

関西大学 学生会員 方田公章 国際会員 伊藤淳志 ジャパンパイル 正会員 小林恒一 国際会員 小椋仁志 エービーシー建材研究所 野瀬貴弘

1.はじめに

杭基礎における杭頭部の設計としては、主に剛結合とピン結合の二種類がある。剛結合では杭頭部に発生する応力が 大きくなり、ピン結合ではその構造や施工が複雑になる。そこで杭と基礎スラブとの縁を切り、その間に砂や砂利、捨 てコンクリートなどを介在する方式が考えられる。この方式では、杭頭部に装着する摩擦材料を調整することで、杭に 発生する水平力を制御することが可能となる。このような方式の工法を、筆者らは「杭頭縁切り工法」と呼んでいる。 この接合工法を開発するための基礎実験として、既に中型単純せん断試験機を用いた杭頭部の摩擦材と砂との摩擦せん 断実験を行い、その結果は文献^{1,2)}において報告した。今回は、摩擦係数をより低減させるべく、これまでに使用した 摩擦材に改良を加えたものについて、砂との単調および繰り返し摩擦実験を行ったので、その結果を以下に報告する。

2.実験概要

実験に使用した摩擦試験機の主要部を図1に示す。せん断箱は、内法 の幅 200mm、奥行き 300mm、高さ 60mm の鋼製フレームであり、供試体作 製時にフレーム下部にスペーサーを仮設し、供試体作製後にこれを取り 除くことで、拘束圧負荷時およびせん断中の圧縮に対応できるようにし ている。また、鋼製フレームの下部より砂が漏れないようスポンジを装 着してある。この結果、拘束圧負荷後の供試体高さは約 72mm となってい る。

使用した試料砂は、粒径 75 μm~1.2mm に調整した気乾状態の淀川砂で あって、その諸元を表 1 に示す。供試体はせん断箱内に 3 層に分けて砂 をタンピングして作製した。結果として、全試験における相対密度 D, の 平均値は71%となっている。摩擦材は、表2に示したごとく、文献2)と 同様、FRP を下地とし、さらに摩擦係数を低減させるため摩擦材表面に加 工を加えたものの使用を計画した。

拘束圧 は、供試体に先行してかかるフレームやローラーなど の自重 8.3kN/mのほか,50,100,300 および 500kN/mの 4 通りを加 えた。単調実験は、供試体に設定拘束圧を加えた後、定圧状態で 毎分 1mm の速度で一方向へ加力し、変位量が 20mm 以上となるよ うにした。また繰り返し実験においては、摩擦材 B および D を使 用し、加力開始から変位量が±10mm に達するまでそれぞれ加力 した後、再度変位量が±0mm になるまでを 1 サイクルとし、これ を連続して3サイクル行うこととした。

3.実験結果

図 2 は、摩擦材 D についてせん断応力比 / - 変位量 S 関係 / のピーク時の値は との間に明確な を示したものである。

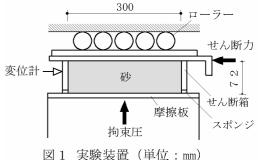


表 1 淀川砂の諸元

2.63 g/cm³
0.517 mm
2.08
0.735
71%

表 2 摩擦材

記号	材質	表面硬度	硬化方法
Α	変性ビニルエステル樹脂	9H	UV
В		> 9H	UV
С	変性ポリザラシン	4H ~ 5H	常乾
D	(シリコン樹脂)	> 9H	常乾
Е	変性フッ素樹脂	HB	华华
	(テフロン樹脂)	TID	常乾

傾向は見られないが、ピーク時の S は の増加に伴って増大しており、またピークまでの曲線の勾配が緩やかになって いることが分かる。図 3 は各摩擦材の =50kN/m²の場合の / - S 関係を比較して示したものであり、材料によりピー ク値に違いが見られる。 の大きさが異なる場合は、それぞれの摩擦材のピーク値の大小関係に違いが見られた。全実 験について、ピーク時のせん断応力 $_{_{V}}$ および変位量 $S_{_{V}}$ と との関係をそれぞれ図 4 および図 5 に示した。図 4 におい て、 $_{\text{v}}/$ の値は概ね $0.3\sim0.5$ の範囲にあり、ばらつきはあるものの、 が大きいほど $_{\text{v}}/$ が大きくなる傾向が見ら 加に伴って増大していることが分かる。ただし、全て3mm以下の比較的小さな値であった。

摩擦材 D の =100kN/m²の場合の繰り返し実験における / および垂直ひずみ と S との関係をそれぞれ図 6 および

Friction Tests on Method of Pile Head Joint with Sliding Mechanism

HOUDA Kimiaki, ITO Atsushi (Kansai Univ.),

KOBAYASHI Koichi, OGURA Hitoshi (JAPAN PILE Corp.),

NOSE Takahiro (ABC Research Laboratory for Building Materials Co., Ltd.)

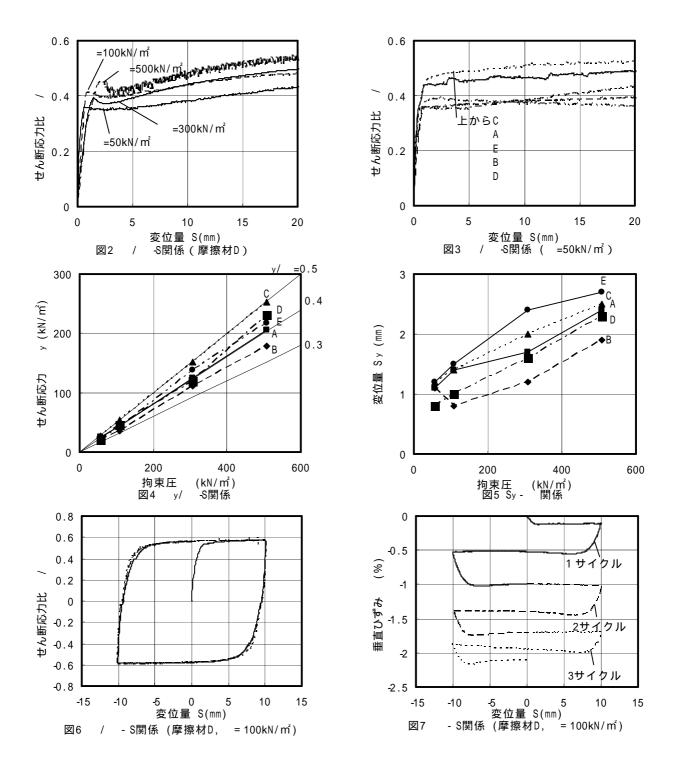


図7に示した。図6において、サイクル数が増すにつれて / は僅かに増大する傾向が認められるが、この傾向は他の拘束圧および他の摩擦材の場合もほぼ同様であった。その増加量は1サイクルあたり0.01~0.04程度であり、サイクル数を重ねるにつれて減少した。図7より、加力開始と同時に砂が圧縮(<0)し始め、 / のピークあたりより緩やかな膨張に転じていることが分かる。この傾向は逆方向に加力を加える度に見られるが、その圧縮量の増分はサイクル数を重ねるにつれて減少している。

4. おわりに

以上、杭頭縁切り工法に関する研究の一環として、文献 ^{1,2})に引き続き、杭頭部摩擦材と砂との摩擦実験の結果を報告した。繰り返し摩擦特性については、今後さらに検討を加える予定である。最後に今回の実験を行うにあたり多大のご協力をいただいた関西大学卒業研究生の山本茂雄、井上雅史、射場真一郎の諸氏に謝意を表する。

〔参考文献〕

- 1)伊藤淳志,小林恒一,小椋仁志,野瀬貴弘:「杭頭縁切り工法」における杭頭部鋼板と砂との摩擦性状に関する基礎実験, 第 40 回地盤工学研究発表会,pp1667~1668,2005.7
- 2)方田公章,伊藤淳志,小林恒一,小椋仁志,野瀬貴弘:「杭頭縁切り工法」における杭頭部摩擦材と砂との摩擦せん断実験,第41回地盤工学研究発表会,pp1435~1436,2006.7