

PIV を用いたアルミ棒積層体地盤における基礎の支持力実験に関する大変形解析

アルミ棒 支持力実験 PIV

早稲田大学 学生会員 ○船橋知希
 清水建設 (株) 国際会員 桐山貴俊
 早稲田大学 学生会員 今田耕太郎
 早稲田大学 学生会員 佐藤慶太

早稲田大学 国際会員 赤木寛一
 清水建設 (株) 本会員 齋藤亮
 早稲田大学 学生会員 江崎晃一

1.はじめに

本研究では、アルミ棒積層体を用いた支持力実験を対象として数値解析について検討している。数値解析の妥当性を評価するために、実験中の地盤の変形挙動を詳細に把握することが必要である。そこで高い精度で変形挙動を観察するために、相関法による画像解析手法である Particle Image Velocimetry (以下、PIV とする)を用いて変形解析を行い、ひずみや変位などといった支持力実験中の地盤の変形挙動を定量的に評価した。その結果、格子幅 5mm の精度で変形解析を完了し、支持力のピーク後の地盤の崩壊状況についても観察した。本稿では、最大せん断ひずみの詳細な分布状態や荷重変位曲線に対応する変形挙動について比較・検討を行った。

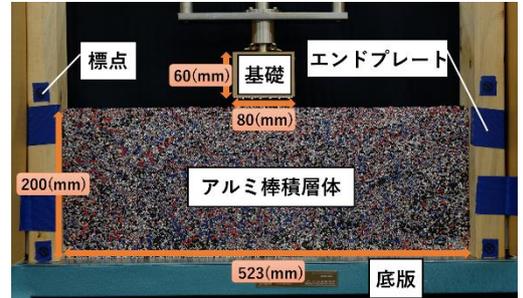


図 1. 変形前のアルミ棒積層体と基礎

2.実験装置および実験手順

基礎載荷実験装置は、高さ 60(mm)、幅 80(mm)、奥行き 50(mm)の真鍮製の剛体基礎および、高さ 200(mm)、幅 523(mm)の寸法で敷き詰められているアルミ棒積層体から構成されている。基礎部はハンドルにより鉛直変位が制御可能である。アルミ棒の寸法は、長さ 50(mm)の円形断面であり、直径 1.6(mm)、3.0(mm)の 2 種類をそれぞれ質量比 2:1 の割合で混合している。地盤構成後 3 色 (赤、青、黒)のペンを用いて 20(mm)幅の層状になるようにアルミ棒断面を着色し、その後着色がランダムになるようにアルミ棒を攪拌した。地盤作成時、画像解析に用いる標点を外枠に設置する。図 1 に実験実施前の擁壁とアルミ棒積層体の状況を示す。

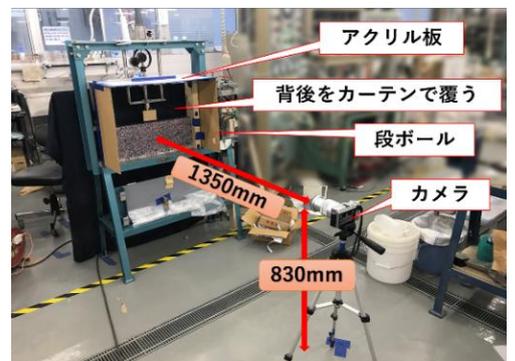


図 2. 実験装置概要

実験手順は次のとおりである。基礎を 1(mm/min)の速度で最大変位 25(mm)まで鉛直変位させる。基礎の鉛直変位 0.5(mm)ごとにそのときの状況を装置前方から撮影し、PIV 画像解析する際の画像データとして用いる。図 2 に撮影状況を示す。また、基礎載荷時、支持力を測定し荷重変位曲線の作成を行う。

表 1. 撮影条件

PIV では画像内に解析領域を指定し、その領域との一致度が最も高い領域へ変位したと判断する。撮影した画像について相関法を用いた画像解析 PIV により、地盤変位および変形増分から形状関数を用いることで最大せん断ひずみを算出する。相関法による画像解析で画像の変化を正確に追跡するため、外的要因による撮影条件の変化を最小限に抑えなければならない。周囲からの光の影響を防ぐため、地盤背後に黒色カーテンを、側面に段ボール、上面にアクリル板を設置した。また、カメラの撮影設定を固定し(表 1)、撮影時にはカメラのリモート機能を用いることでシャッター押下時のカメラのずれを抑えた。

設定項目	単位	値
画像サイズ	pixel	6000×4000
ISO感度	-	200
シャッタースピード	sec	1/8
絞り値	-	F8.0
カメラ高さ	mm	830
実験装置からの水平距離	mm	1350

3.実験結果および解析結果

本実験における荷重変位曲線と PIV による画像解析結果(最大せん断ひずみの最大値を 0.1 で固定)を図 3 および図 4 に示す。図 3 より、基礎の鉛直変位 $d=0\sim 3.5$ (mm)の範囲では、荷重の増加傾向がみられ $d=3.5$ (mm)において支持力が低下したため極限支持力と判断した。荷重が増加傾向にある $d=1.0\sim 1.5$ (mm)間ですべり線の候補が観察され、極限支持力をむかえた $d=3.5\sim 4.0$ 間で明瞭なすべり線が観察された。また、図 4 より、 $d=3.5\sim 5.0$ (mm)の範囲では荷重の変化は見られず、 $d=5.0$ (mm)以降の範囲では荷重の増加、減少を繰り返しながら、徐々に荷重が増加していくことが確認できる。画像解析結果を、荷重が減少傾向にある範囲について増加傾向にある範囲と比較すると、地盤全体として最大せん断ひずみの値が大きくなっている。このことから、荷重の減少傾向において地盤全体の変形量が増加していることがわかる。

Large deformation analysis of bearing capacity experiment of foundation on aluminum bar model laminated ground by using PIV.

Tomoki, Funahashi Waseda University
 Hirokazu, Akagi Waseda University
 Takatoshi, Kiriya SHIMIZU CORPORATION
 Akira, Saito SHIMIZU CORPORATION
 Koutaro, Imada Waseda University
 Koichi, Esaki Waseda University
 Keita, Sato Waseda University

また、支持力理論に対するすべり線と、 $d=18.5\sim 19.0(\text{mm})$ における最大せん断ひずみの分布図(最大値を0.1で固定)を重ね合わせたものを図5に示す。すべり線形状は理論曲線と酷似したものとなった。本実験は基礎幅80(mm)で行っている一方で、図5に示した理論曲線は基礎幅60(mm)におけるものであり、基礎幅を80(mm)に、内部摩擦角を $\varphi = 20^\circ$ に設定すると理論曲線の範囲はより大きくなった。このことから、本実験で観測されたすべり線は理論曲線と比べて小さくなっていることがわかる。

以上の結果より、本実験について考察を行う。

本実験における、荷重の増加・減少傾向はアルミ棒積層体の変形挙動と相関関係にあると考えられる。荷重が増加傾向にあるときは、応力が地盤内に蓄積されるため、地盤全体の変形が小さく、最大せん断ひずみは小さい値を示す。その後、基礎の鉛直変位が増加し、やがてすべり線が形成される。荷重が減少傾向にあるときは、蓄積された応力が解放されるため、大きな変形が発生し、最大せん断ひずみは大きい値を示す。以上より、応力の解放とともにアルミ棒積層体の再構成が行われ、再び以上の行程が繰り返されることによって荷重の値が変動するものと考えられる。

また、すべり線の範囲が小さく観測された原因として、基礎の両端部ではアルミ棒の移動が起こりやすく応力が十分に伝達されないことが考えられる。基礎の中心部では拘束圧が大きく、応力が十分に伝達されるため、基礎の両端部を除いた基礎幅60(mm)における支持力理論に基づいたすべり線と、観測されたすべり線が範囲・形状ともに酷似したと考えられる。

4.まとめ

本研究ではアルミ棒積層体を用いた基礎載荷実験を行い、荷重変位曲線とPIVによる画像解析結果の比較・検討を行った。得られた結果は以下の通りである。

- 1) 荷重変位曲線より、基礎載荷の鉛直距離に応じて初期変形および荷重増加・減少傾向が観察できた。特に極限支持力をとった以降は荷重の増加・減少を繰り返しながら、徐々に荷重が増加した。
- 2) 荷重の増加・減少が発生する理由として、アルミ棒積層体の崩壊及び再構成が発生しているためと考えられる。この現象は画像解析結果の最大せん断ひずみの変化より確認できる。
- 3) 画像解析結果より、すべり線の形成は支持力理論に対するすべり線と酷似した形状となっていることが確認できたが、影響範囲については理論曲線より小さな範囲が確認できた。
- 4) 影響範囲が理論曲線より小さく観測された理由として、基礎の両端部での応力の伝達が不十分であることが考えられる。

今後の課題として、数値解析によるシミュレーションを行い、解析結果の妥当性の評価を行うことが挙げられる。

<謝辞>

本研究にあたり、日本工営株式会社のソッキアン博士より画像解析ソフトを提供していただきました。記して謝意を表します。

<参考文献>

- 1) 上野勝利, スレンソッキアン: 隣接基礎による砂地盤の変形と支持力, 土木学会応用力学論文集, Vol7, pp. 65-74, 2004.
- 2) Plandtl, L.: "On the penetrating strength (hardness) of a plastic construction materials and the strength of cutting edges", Zeit angew. Math. Mech., 1. No. 1, 1921.

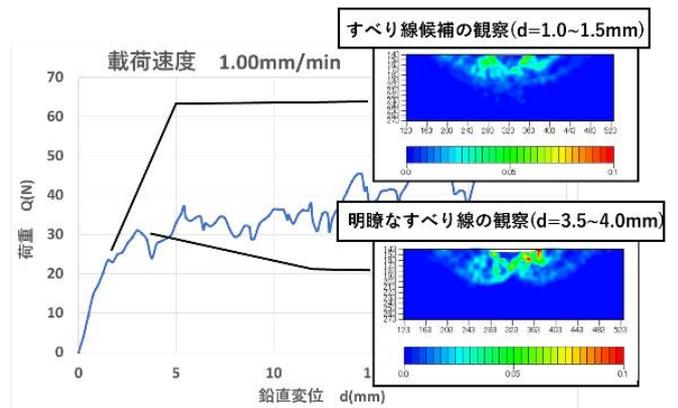


図3. すべり線の観察

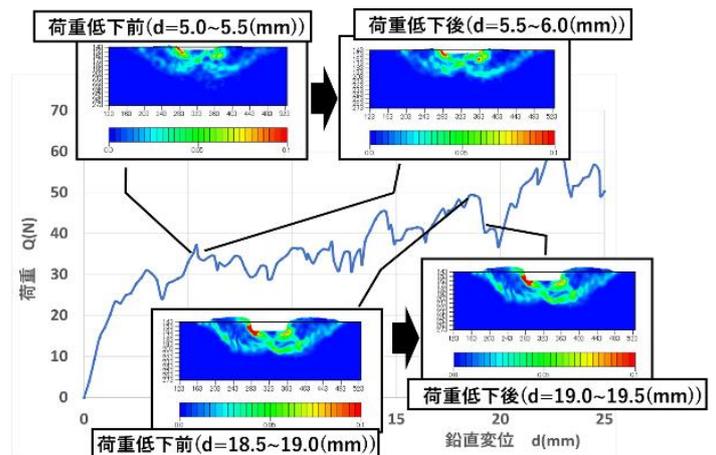


図4. 荷重の増加・減少

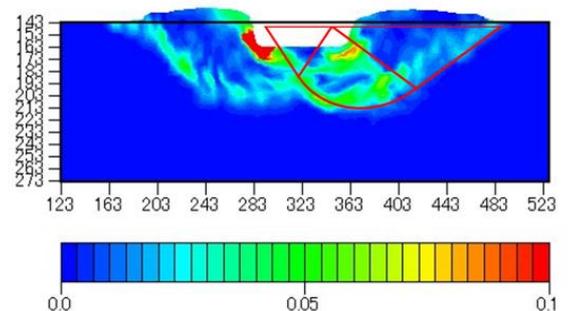


図5. 最大せん断ひずみの分布図と支持力理論曲線($d=18.5\sim 19.0(\text{mm})$ の場合について抜粋)