武蔵工業大学 学 日下部 澄音 正 末政 直晃 片田 敏行 産業安全研究所 正 豊澤 康男 伊藤 和也

## 1. はじめに

仮設構造物である土留めの設計・施工は経済的であるとと もに安全であることが要求される。このような土留め構造物 の危険な、または過大な設計・施工を避けるには、土留め矢 板に作用する壁面土圧や土留め矢板の変形を正しく把握する ことが重要である。本研究では、遠心場において矢板の変形 を高精度に制御することのできる可動土留め装置を用いて実 験を行い、崩壊に至るまでの地盤の挙動、地盤や矢板の変形 と壁面土圧発現の相互作用について検討を行った。模型地盤 は豊浦砂とシルト質土である CFP-100、2 種類の異なる試料で 作成し、矢板の変形を下端固定や上端固定などと変化させた。

## 2. 実験概要

実験では10段の切梁をそれぞれ独立して水平方向に変位さ せることによって土留めの変形モードを変えることができる 可動土留め装置(図-1)を用いた。切梁の先端部には分割式 矢板をそれぞれ装着している。この分割式矢板は中央部がヒ ンジによって取付けられており、地盤の変形に応じて回転し 土留めの連続性を保つ構造となっている。この背後には2方 向ロードセルが配置されており、分割式矢板に作用する水 平・鉛直荷重を計測している。実験に用いた CFP-100 の粒径 は豊浦砂のそれの約1/3であるが、それぞれの粒径加積曲線は 似た傾向を持っている<sup>1)</sup>。空中落下法により、土槽(幅 590mm、 高さ 400mm、奥行き 200mm) に一様な模型地盤を作成し、相 対密度は 45-50%となるよう調整した。なお、土槽側面には 20mm 間隔でメッシュを形成するよう線を引いたメンブレン を貼り付け、逐次の変形挙動を把握している。矢板の変形モ ードが下端固定と上端固定について比較・考察を行う。すべ ての実験は遠心加速度 50G 場において行った。

## 3. 実験結果と考察

水平土圧分布を図 - 2、3 に示す。なお X/L は矢板の傾き(模型地盤の中央部までの高さ:L、中央部の矢板の水平方向変位:X)である。また主働土圧は Rankine の土圧理論式より計



算した。CFP-100 地盤では最下段のロードセルが壊れていたため 9 段分の測定結果となっている。既往の研究<sup>2)</sup> より、下端固定で矢板を変位させると Rankine の主働土圧に近い土圧分布となることが分かっている。本実験にお

キーワード 遠心模型実験、土留め、土圧

連絡先 〒204-0024 東京都清瀬市梅園 1-4-6 独立行政法人 産業安全研究所 TEL0424-91-4512 E-mail: toyosawa@anken.go.jp

いても試料に関わらず、下端固定で矢板を変位させた場合の 土圧分布は図 - 2 に示すように、Rankineの主働土圧分布に近 くなることを確認した。また土圧分布の変化は X/L=0.004 と いう小さな変形で起こることが分かる。図 - 2(a)において地盤 下部の土圧が小さくなっている原因としては、壁面摩擦が完 全に低減できていなかったことが考えられる。図 - 3 は上端を 固定し、下端を主働側へ変位させる上端固定時の土圧分布で ある。このときの土圧分布はいずれの試料でも下端固定時と 大きく異なる形状となり、X/L=0.004において地盤下部の土圧 が静止土圧より小さくなる一方で、地盤上部の土圧が下部の それよりも大きくなるという結果を得た。これはアーチ作用 が原因であると考えられる。矢板の変形に伴い、地盤下部に おける土圧は Rankine の土圧分布となる。一方、地盤上部で は 2-3 箇所で静止土圧の約 3 倍の土圧が計測された。矢板の 変形が大きくなるにつれ、地盤が流れ出し、このことで上部 の地盤は相対的に見て矢板に押し付けられることになり、そ れ故に大きな土圧の計測に至ったと考えられる。

図 - 4 は矢板に働く主働全土圧と X/L の関係を、理論値と ともに示したものである。どちらの試料においても下端固定 では、Rankine の土圧理論式で計算した主働全土圧にすばやく 近づいているのに対し、上端固定では徐々に理論値と近くな っていくという違いが見られる。背面地盤の変形面積につい ては、上端固定時は下端固定時よりも大きいことが分かった が、このことが上端固定時は主働全土圧の理論値に計測値が 近くなるためには矢板の傾きを要するということを示してい る。

## 4. まとめ

遠心場において矢板の変形を高精度に再現することのでき る可動土留め装置を用いて実験をした結果以下の知見を得た。

矢板の変形により土圧分布に大きな差が見られた。下端固 定時は Rankine の土圧理論値とほぼ等しい土圧分布となる。 また上端固定時は上部地盤において大きな土圧が発生し、こ れはアーチ作用によるものと考えられる。

矢板に作用する主働全土圧は矢板が傾くにつれて理論値の 主働全土圧に近くなるが、その近づき方は下端固定ではすば やく理論値に収束するのに対し、上端固定ではやや時間がか かることが分かり、これは背面地盤の変形面積が関係してい ると考えられる。<参考文献>1)近藤ら:シルト質土の液状化特強 度、第38回地盤工学研究発表会、pp.365-366、2003 2)Y.Toyosawa et al., Lateral Earth Pressures with Wall Movements in Centrifuge Tests, Third International Symposium on Geotechnical Aspects of Underground Construction in Soft Ground-IS-TOULOUS 2002, pp.501-506

