本牧粘土の採取試料の品質に及ぼすチューブ形状の影響

1.はじめに

チューブサンプリング(TS)による試料攪乱の メカニズム解明を目指して,豊浦砂¹⁾と本牧粘土 ²⁾を用いた一連のモデル試験を行っている.これら のモデル試験では,チューブ刃先角度 90°が6° のそれらより採取試料の品質が高く,この傾向は, チューブ内径 45-mm(以降,45-mm と表記)と 75-mm(同,75-mm)の半割チューブやチューブ貫 入速度 *S*pに依存しないことが示された.チューブ 内壁面近傍に形成される塑性領域は,チューブに 刃先角度を付与しない方が,採取試料の品質に有 効に働くことも明らかにした^{1),2)}.

本稿は、本牧粘土の再構成土に対するモデル試験²⁾で採取した試料に対する一軸圧縮試験と標準 圧密試験から、試料の品質を定量的に検討する.

2.供試土と試験方法

供試土は、本牧粘土の再構成土である.土粒子 密度 2.613g/cm³、液性限界 will4、塑性指数 69 の高塑性粘土(CH)である.直径 46.8 cm, 高さ 70 cmの圧密土槽に WLの2倍程度の含水比のスラリ ー状の本牧粘土を投入して, 20kPaの初期圧密圧 力から数段階で84kPaの最終圧力で圧密した試料 である.図-1は、35-mm、45-mm、75-mm サンプラー をモデル地盤に貫入した図を示している.また、チュ ーブで採取した試料と塩ビパイプの外側からブロッ クで採取した試料に対する一軸圧縮試験と標準圧密 試験の供試体位置も併せて示している.一軸の供試 体寸法は、d15mm、h35mmの小型供試体であり、サ クション So 測定を伴う一軸圧縮試験 3)を行う.また, 圧密供試体は、d30mm、h10mmの小型供試体で ある.これらと通常寸法のそれらの強度・圧密特性は 同等であることを確認している 4).チューブとブロッ クで得た試料の供 試体に対しては、同じ含水比下 の練返し土の供試体を作成して同様の強度・圧密特 性試験を行う.

3.一軸圧縮強度特性に及ぼすチューブ形状の影響 図-2は、モデル地盤表面からの深度 z として 3 cm

防衛大学校 〇(学)吉津 考浩・(学)奥田 大史・(正)正垣 孝晴



図-2 応力,間隙水圧とひずみの関係(z=3 cm)

に位置するチューブとブロックで採取した試料か ら得た供試体の応力 σ ,間隙水圧 uと軸ひずみ ε_a の関係である.ブロックと練返し試料の σ とuの挙 動は、チューブのそれらと大きく異なるが、チュ ーブで得た供試体の強度特性は同等である.同様に z=19cmの供試体の結果を図-3に示す.ブロックと 練り返し土の強度特性が他と異なるのは、図-2 と 同様であるが、土層下部のz=19cmでは、刃先角度 6°の45-mmと75-mmの q_u が小さい.また、これ らの q_u の小さい供試体は、せん断前の S_0 (図-2と3 の $\varepsilon_a=0\%$ のuの絶対値)も小さいことから、試料の 乱れに起因していることが推察される.ブロックの q_u が小さいのは、塩ビパイプの貫入による排土効 果による乱れに起因している.

図・4 は、図・2 と 3 で示した一軸圧縮試験結果と、 チューブ貫入によって移動したターゲットの変化 量から求めたチューブ内の試料の体積ひずみ εvo を併せて示している.また、一軸試験の練返し土の 結果は、上・下部試料の中間位置として z=13cm に プロットしている.チューブ試料の wn は、供試体 の zに関係なく 89%で変動も 2%と小さく、均質性



図-3 応力,間隙水圧とひずみの関係(z=19 cm)



図-4 一軸試験結果とチューブ貫入によるターゲットの体積ひずみ





の高いモデル地盤が形成されていることがわかる. εvo が大きいと試料の乱れは大きいが, 負の εvo は ターゲットの位置の読み取り誤差に起因している. したがって, 2<10cm の領域ではチューブ貫入によ る試料の変形は認識できないと判断できる.これは, 図-2 で述べた強度特性にチューブ径が影響していな いことと整合している.

ー方,図-4 に示す *z*=19cm の下部試料に相当する ε_{v0}は,75-mm 以外の35-mm と45-mm の値が大 きい.このような試料は,*S*₀ と *E*₅₀が小さく試料の乱 れが大きいことがわかる.しかし,この乱れは 75-mm の貫入による地盤の乱れに起因していると



考えている.75-mmの貫入によるチューブ外側のターゲットが水平移動して、45-mmと35-mmを貫入する領域に影響を及ぼしているのが理由である.

図-5, 6, 7 は, S_0 , q_u , E_{50} を ϵ_{v0} にプロットしている. $\epsilon_{v0} < 3\%$ のターゲットの読み取り誤差の範囲のプロットは、 z=19の下部の試料であっても他の供試体と同様な S_0 と q_u 値であるが、 ϵ_{vo} が大きくなるとこれらの値が小さくなり、75-mmの押し込みによる地盤の乱れの影響が反映している.

4 圧密特性に及ぼすチューブ形状の影響

図-8は、圧密試験の結果であり、一軸試験と同じ z = 3cm と 19cm のブロックと 75-mm チューブの 6°と 90°から採取した試料から得た供試体の間隙比 eと圧密圧力 pの関係である.これらの供試体の w_n 、湿潤密度 ρ_t 、初期間隙比 e_0 と式(1)で定義する体積ひずみ ε_{v0} , 圧密降伏応力 σ'_p 、圧縮指数 C_c を図-8 中の表にまとめ ている.

 $\epsilon_{v0} = (e_0 - e_1)/(1 - e_0) \times 100$ (%)

(1)

ここで e_1 は有効土被り圧下の e であり, 84kPa(再構成土の圧密圧力)を採用している.式(1)の ϵ_{v0} は,土が受けた変形量として,ターゲットの移動量から求めた $\epsilon_{v0}(図-4)$ と同じ物理量を意味する.

図-9は w_{n,e_0} , ε_{v_0} , $\sigma'_p \varepsilon_z$ に対してプロットしている.図-8と9で特徴的なことは以下のように要約される.

1) *z*=7cm の上部試料では、ブロック(+)の *w*_nが 7%小さいことを反映して,*e* と *C*₆が 0.27 と 0.10 小さく、σ'p が 7kPa 大きいが、75-mmの刃先角度が ε_{v0}、σ'p、*C*₆に及ぼす影響は明らかでない.

2) z=21cm の下部試料では、ブロック(+)と 75-m m(90°)のεvoが75-mm(6°)のそれより大き い. 前者には. 図-3 で述べた塩ビパイプの貫入 に起因した試料の乱れである.後者に対しては、 刃先角度の影響が推定されるが、 乱れの影響を 大きく受ける quと E50(図-4)に同じ傾向がないこ とから判断して、測定精度の範疇とも解釈され る.

図-10と11に圧密係数 cvと体積圧縮係数 mvを 平均圧密圧力 p に対してプロットしている.乱れ の大きいブロック試料の cvが小さく mvが大きい 傾向があるが,刃先角度による cv, mvの差は明ら かでない.

本牧粘土の採取試料の品質に及ぼすチューブ 形状の影響は、強度・圧密特性の観点から自然堆 積した名古屋粘土 5のと同様に明らかでない.

おわりに 5

本牧粘土の採取試料の品質に及ぼすチューブ 形状の影響は, 強度・圧密特性の観点から自然体 積した名古屋粘土 5と同様に明らかでない.この ような結果は、豊浦砂に対する結果とも整合する が、従来の通説や観念と異なっている.異なる土 質条件を踏まえた精緻で体系的な検討を予定し ている.

参考文献

- 1) 正垣・筒井・吉津:サンプリングチューブ貫 入による試料攪乱のメカニズム, 地盤工学会 誌, No.60, No.7, pp.22-25, 2012.
- 2) 奥田・吉津・正垣:本牧粘土のチューブ貫入 挙動に及ぼす刃先角度とチューブ径の影響,土 木学会関東支部, 2013.
- 3) 地盤工学会、サクション測定を伴う一軸圧縮 試験マニュアル, 最近の地盤調査法と設計施工 への適用に関するシンポジウム論文集, pp. 422-423, 1992.
- 4) 正垣: 性能設計のための地盤工学. 鹿島出 版会, 2012.
- 5) 荒井・吉津・正垣・津坂・服部: 名古屋粘土 の採取試料の品質に及ぼすチューブ径と刃先 角度の影響,第40回土木学会関東支部技術研 究発表会, 2013.



 C_{c}

σ'p(kPa)

3

2

1

.

Δ

10-5 10-4

Symbol

Block-losse

Blockamper

75mm_6 lower

75an m.90 uppa

. on 1/

ւն պարա 9291

ж(%)

94.74

85.46

91.64

91.18

9161

Δo

 $\substack{100\\2.2}\ 2.3\ 2.4\ 2.5\ 2.6}^{100}$

 e_0

Void ratio, e

Distance from the surface, z(cm)

10

20

80

wn, (%)



oΔ

10

E v0(%)



図-10 なと pの関係



図-11 mvとpの関係