サンプリングチューブ貫入による試料撹乱のメカニズム

防衛大学校 筒井啄士・吉津考浩・正垣孝晴

1. はじめに

砂地盤にチューブサンプラーTS を貫入した場合のチューブ内の間隙水圧(砂の有効応力)挙動や砂粒子の移動は、粒径、地盤の相対密度 *D*_r、チューブ径にも関係して採取試料の品質を直接的に支配する。しかし、このような視点に立つ研究は、TS で試料を採取する原理や採取試料の品質を規定するメカニズム解明の基本であるが、実証的な研究は十分でない。一方、粘性土¹⁾ や砂試料²⁾ に対して、内径 *d*45mmのチューブで採取した試料の品質が、*d*75mmのそれと同等以上である理由がチューブ貫入速度が速いことが一因である³⁾ との見解がある。しかし、これらに対する精緻で詳細な検討も十分ではない。

本稿はサンプリングチューブを地盤に貫入する際のチューブ内の間隙水圧 u 挙動と採取試料の間隙比 e や砂粒子の移動を、半割チューブを用いた豊浦砂に対する模型実験から検討して、チューブ貫入による試料撹乱のメカニズムを検討する。

2. 供試土と実験方法

供試土は豊浦砂である。豊浦砂の土粒子密度は 2.653g/cm³であり、均等係数 1.5、曲率係数 0.94 であり、新潟砂に 対するチューブサンプリングで得た試料²⁾ と同等の粒度特性を有している。豊浦砂に対するモデル試験は自然堆積し た沖積の細粒分の少ない新潟砂のような地盤を想定している。d35mm、48mm、75mmの半割チューブを貫入させた モデル試験から、チューブ内の u と砂粒子の移動、採取試料の e の変化を検討する。刃先角度は 6° と 90°の 2 種類 である。 D_r は新潟地盤の実態²⁾を考慮して、30%~58%の範囲で設定した。アクリル前面に配置するターゲットやモデ ル実験の概要は既報³⁾と同じである。チューブ貫入速度 S_p は 0.8~5.5cm/sec の範囲であるが、 D_r やチューブ径に関係 なくほぼ等速であった。また、この S_p は倍圧サンプラー(4.5~5.5cm/sec)と通常のサンプラーの貫入速(0.5~2.0cm/sec)⁴⁾ を考慮して設定した。

3. チューブ貫入による砂粒子の移動

図-1 はチューブ内のターゲットの鉛直変位 $D_v \& S_p$ に対してプロットしている。 $D_r \doteq 40\%$ の一連の実験からのプロットは破線で結び、 $D_r \doteq 30\% \& 50\%$ のそれらは、チューブ径を()に示して区別している。 $D_v \& S_p$ の関係に関しては、以下の傾向が読み取れる。① 35-mmの $D_v(=D_{v(35)})$ は、45-mm & 75-mmの $D_v($ それぞれ、 $D_{v(45)} \& D_{v(75)})$ より大きいが、6°は $D_{v(75)} < D_{v(45)} < D_{v(35)}$ の関係にある。 D_v は S_p が大きくなると小さくなる傾向があり、これは、45-mm を除きサンプラー径に依存しない。② $D_{v(45)}$ は S_p に依存していない。45-mmのチューブ径近傍では、刃先角度 $\& S_p$ に関係なく、 D_v はほぼ一定になることが推察される。③ 90°の D_v は6°の D_v より小さい。この傾向は、35-mmの S_p <2cm/sec を除いてチューブ径を S_p に依存しない。④ $S_p \Rightarrow (3.5 - 5.5)$ cm/sec の領域の6°のプロットは、 D_r が 30% & 50%の両者ともに、チューブ径が小さくなる $\& D_v$ も小さくなる傾向にある。しかし、90°に対しては $D_{v(75)}$ が $D_{v(45)}$ より僅かに小さい。チューブスが小さくなると D_v も小さくなる傾向にある。しかし、90°に対しては $D_{v(75)}$ がが $D_{v(45)}$ より僅かに小さい。チューブスポーシャトの D_v を基準にして、この D_v からの各ターゲットの変化量(CD_v)を刃先からの距離Lに対して $\mathbf{22}$ (6°) & $\mathbf{20}^{-3}(90°)$)にプロットしている。 $\mathbf{20} - 2$ 06°では、試料がチューブ内に入る $\& CD_v$ は大きくなり、試料の移動量が大きくなるが、 CD_v はチューブ径が小さくなるを大きくなる。回-2 には S_p =0.8cm/sec の 75-mm の結果(\triangle)を併せて示している。 S_p が小さくなる $\& D_v$ が大きくなる図-1の結果を反映して、このプロット(\triangle)の CD_v は、75-mmの S_p の実態は、それぞれ 1cm/sec & 5cm/sec 程度⁴⁾であり、これらの CD_v は同等である。両サンプラーで採取した試料の品質が同等²⁾である根拠として矛盾しない。一方、90°の図-3 においては 45-mm & 75-mm O CD_v は、ほぼ 0 であり、Lに依存して



キーワード:豊浦砂・サンプリング・試料の乱れ

連絡先:〒239-8686 神奈川県横須賀市走水 1-10-20 防衛大学校建設環境工学科 โ 046-841-3810

いない。しかし、35-mm は L とともに CD_v も大きくな り、砂粒子はチューブ内を移動した距離が大きくなる (図-3) と CD_vも大きくなり, 45-mm と 75-mm の傾向 とは異なっている。図-2と図-3で示した結果は他のDr やSnにおいても同じであることを確認している。表-1 は本研究で得た結果を総括して、 F_p 、u、 D_v 、 $e O e_0 h$ らの変化の大小関係を刃先角度とチューブ径に対してま とめている。チューブ貫入で発生する u が小さく有効応 力変化が小さいと、試料の乱れは小さく e の変化も小さ い。uを測定した砂粒子がチューブ貫入によって受けた 全応力の絶対値を測定することは実質的には不可能であ る。しかし、 uの大小は全応力の小大と表裏の関係にあ る。この視点で表-1を見ると、6°の場合 45-mm で得た 試料は75-mmのそれより品質が良いことになる。しか し、 D_v は 6° と35-mmが大きい。チューブ内のeの変 化はチューブ内の位置に依存しないことを考えると、チ ューブ壁面に接する試料が塑性化してチューブ内に一体 的に納まり,壁面近傍を除く試料には,チューブ壁面摩 擦等による乱れが及び難いことが推察される。本研究で 得たすべての D_r , S_p , チューブ径において, 90°の D_v が6°のそれより小さいのは、90°の方が塑性領域が形 成され易いのが理由であると考えている。しかし、この 領域はチューブ壁面から数 mm 以内であることが、タ ーゲットの動きからも確認された。

4. チューブ貫入による試料撹乱のメカニズム

図-4 は以上の結果を総括してチューブ貫入による試 料採取のメカニズムを考察している。図-4 に示す塑性 領域の範囲は,粘性土ではチューブ壁面から 2mm より 小さいことが走査型電子顕微鏡による微視構造⁵⁾や強度 特性⁶の検討から確認されている。チューブの刃先角度 やチューブ径による砂粒子の移動,間隙比変化に関して は,一般的な通説や観念とは異なる結果であるが,図-4 に示す塑性領域の存在を考えれば,これらの現象が統一 的に解釈できることになる。

5. おわりに

豊浦砂のモデル試験の結果は、新潟砂をチューブサン プリングと凍結サンプリングで採取した試料の品質の実 態^{2),4)}や粘性土に対するチューブサンプリングの試料の 実態⁶⁾を統一的に説明できるものである。チューブ壁近 傍に生成される塑性域は、チューブに刃先を付与しない ほうが、採取試料の品質に有効に働くことも明らかにな った。

参考文献 1) Shogaki.T. and Sakamoto.R.: The applicability



表-1 チューブ径と刃先角度による F_p, u, D_v, eの関係

	刃先角度	チューブ径
チューブ貫入 力, F _p	6° <90°	35-mm<45-mm<75-mm
間隙水圧, u	6° $< 90^{\circ}$	35-mm≒45-mm<75-mm
ターゲットの 鉛直変位, D _v	6° >90 $^{\circ}$	35-mm≥45-mm≧75-mm
間隙比の変 化, e	$6^{\circ} \Rightarrow 90^{\circ}$	$75 < 45 (S_p=5.3 \text{ cm/sec})$ $75 > 45 (S_p=1.0 \text{ cm/sec})$





of a small diameter sampler with a two-chambered hydraulic piston for Japanese clay deposits, *Soils and Foundations*, 44, (1), 115-126, 2004. **2)** Shogaki, T., Sakamoto, R., Nakano, Y. and Shibata, A.: applicability of the small diameter sampler for Niigata sand deposits, *Soils and Foundations*, 46, (1),1-14, 2006. **3)**Shogaki, T. and Sato, M.: Estimating *in-situ* dynamic strength properties of sand deposits, *Proc. of the 14th Asian regional conf. Soil Mechanic and Geotechnical Engg*, CD-Rom, 2011. **4)** 正垣孝晴・中野義仁: コーン機能を有する小径倍圧型水圧ピストンサンプラーで採取した試料の品質, *地盤工学ジ* ヤーナル, 5, (8), 363-375, 2010. **5)** Shogaki, T.: Microstructure, strength and consolidation properties of Ariake clay deposits obtained from samplers, *Journal of ASTM International*, 3,(7), 98-105, 2006. **6)**Shogaki, T.: An improved method for estimating *in-situ* undrained shear strength of natural deposits, *Soils and Foundations*, 46, (2), 1-13, 2006.