不飽和土のサクション低下時の一次元圧縮特性

鳥取大学大学院 学生会員〇杉浦 豊 鳥取大学 正会員 清水正喜

1. はじめに

著者らは不飽和土の一次元圧縮特性に及ぼすサクションの影響について調べている^{1),2)}が、新たに、異なる鉛直 応力の下でサクションを減少させるような一次元圧縮試験を実施した.本報告ではコラプス沈下挙動に対する鉛直 応力や間隙比の影響について考察する.

2. 供試体作製方法および試験条件

サクションの制御が可能な一次元圧縮試験装置 ^{1),2)}を使用した. 試料 表1 初期状態および試験条件 は非塑性シルト(DL クレー)である. 試料を所定の含水比で練り返し, 所定量だけ圧密リングに入れて、載荷板を装着しないで 3kPa のサクシ ョンを作用させた.排水終了後,上端面を整形して供試体高さを 2cm にした.表1に供試体の初期状態を示す.初期状態をほぼ同じにするこ とができている.

表1のU試験シリーズにおいて基底応力 Gnet とサクションsを図1の径路に沿 って作用させた. ここに $\sigma_{net}=\sigma-u_a$, $s=u_a-u_w$, σ : 鉛直応力, u_a : 間隙空気圧, u_w:間隙水圧. ①s=0kPa の状態で σ_{net}=19.6kPa まで載荷. ② σ_{net}=19.6kPa の状態 で s=80kPa まで s を増加 (サクション増加過程). ③s=80kPa の状態で σ_{net} を σ net(1)まで載荷. ④ σnet= σnet(1)の状態で s=0kPa まで減少(サクション減少過程). ⑤s=0kPaの状態で σ_{net}=1256kPa まで載荷. σ_{net(1)}の値を変えて試験した. 比較の ため、サクションを作用させない試験も実施した(S1 および S2 試験).



試験名	W	Sr	e	$\sigma_{net(1)}$
U-39	41.5	97.9	1.14	39.2
U-78	42.2	99.2	1.15	78.4
U-157	41.7	99.0	1.14	157
U-628	42.5	99.9	1.15	628
S1	41.9	99.2	1.14	
S2	42.1	98.8	1.15	



3.結果と考察

図2に全ての試験から得られた間隙比と基底応力の関係を示す. 図中"S tests"は S1 および S2 試験の間隙比を 平均してプロットした.サクションを作用させた影響が顕著に見られる.図3に e-log σ_{net}曲線の傾き C_c'とと平均 基底応力 σ_{netave} の関係を示す. ここに C_c および σ_{netave} は、例えば鉛直応力を σ_1 から σ_2 に変化させたとき $C_{c}'=-(e_{2}-e_{1})/\log(\sigma_{2}/\sigma_{1}), \sigma_{\text{netave}}=\sqrt{(\sigma_{1}*\sigma_{2})}$ で定義した. サクション作用下での載荷段階(図1の径路③)を白抜きの マークで示した. C.'は、サクションの作用後の 1 番目の載荷段階でゼロに近いこと、荷重の増加とともに増加し



キーワード:不飽和土,サクション,圧縮性,コラプス現象 連絡先:清水正喜・鳥取市湖山町南4丁目101、Tel. 0857-31-5290 ていくが、飽和土に比べて、小さいことがわかる.また、U-39 試験で見られるように、サクションを0に下げても低い応力段階では C.'は小さい.

サクション増加過程(図1の径路②)での体積ひずみの変化挙動を図 4に示す(ひずみは圧縮を正にした).体積は圧縮した.すべての供試体 で応力履歴が同じであるので挙動もほぼ同じである.

サクション減少過程(径路④)における体積変化を図5に示す.この 過程でも全ての試験で体積圧縮が生じた.U-39試験では、sを80kPaから 10kPaまで減少させてもほとんど体積圧縮は起こらず、0kPaに減少させた 段階で大きく圧縮が生じた.次に、U-78試験では sを40kPaまで減少さ せても圧縮は起こらず、30kPaに減少させた段階で圧縮が生じはじめ、そ れ以降は sの減少とともに圧縮が進んだ.U-157およびU-628試験では、 sを40kPaに減少させた段階から圧縮が生じ始め、それ以降 sの減少とと もに圧縮が進んだ.このように $\sigma_{net(1)}$ が大きいほど、サクション減少量が 少ない段階から圧縮が起こり始める傾向が見られた.これは、前報¹⁾で示 されたのと同様の傾向である.

圧縮量は、U-78 で最も大きく、U-157、628、39 の順に小さくなっている. この結果は、前報の"同じサクション減少量であれば基底応力が大きいほど、コラプス沈下量が小さくなる"という考察と異なっている.

図6にサクション減少前および後の間隙比,サクション減少に よって生じた圧縮ひずみをそれぞれ鉛直応力に対してプロットした. 比較のためにサクション作用履歴を有しない試験結果も示した(飽 和圧縮曲線).この図から以下のことがわかる:(1)サクション低下 前の状態が飽和圧縮曲線より下にあるとき圧縮量は小さい.(2)サ クション低下前の状態が飽和圧縮曲線より上にある場合,圧縮量は, 飽和圧縮曲線との間隙比の差と相関的でなく,間隙比そのものが大 きいほど圧縮量は大きい.(3)サクション低下前の状態が飽和圧縮 曲線より上にある場合,予想に反して,コラプス圧縮後に飽和圧縮 曲線上に至らなかった.

図7に、全過程における飽和度 S_r とサクション s の関係を示し た.サクション低下時に、 σ_{net} の大きさ $\sigma_{net(1)}$ の影響は見られず、ほ ぼ同じ水分保持特性を示している.また、サクションをゼロに下げ ても飽和度が完全に 100%に戻っていないことがわかる.これは、上記 (3)の現象の一因である可能性があるが、さらに詳細な検討が必要である.

4. 結論

- (1) サクションを増加させても減少させても体積は圧縮した.
- (2) サクションを作用させた状態では、荷重増加による圧縮性は低い.サ クション減少後も、低圧縮性が持続する.
- (3) コラプス沈下量は、飽和圧縮曲線との相対的位置関係および間隙比の 大きさに依存する.

参考文献

1)清水・田原・杉浦(2007):不飽和土の一次元圧縮特性に及ぼすサクションの影響,第42回地盤工学研究発表会. 2)清水・杉浦・田原(2006):一次元圧縮状態における不飽和土の吸・排水挙動に対するサクションの効果,土木学 会第61回年次学術講演会.











図6 サクション減少前後の間隙比と圧縮
ひずみ



図7 水分保持特性(Sr-s 関係)