繰返し吸排水履歴に関する不飽和シルト三軸試験と 封入空気を考慮した水分特性モデルを用いた数値シミュレーション

(Triaxial tests on cyclic water absorption-drainage history of unsaturated silt and their numerical simulations using a SWC model taking trapped air into consideration)

吉川高広¹,野田利弘²,中澤一眞³

- 1 名古屋大学大学院・工学研究科土木工学専攻・yoshikawa.takahiro@b.mbox.nagoya-u.ac.jp
- 2 名古屋大学・減災連携研究センター
- 3 西日本旅客鉄道株式会社

概 要

不飽和土の水分特性曲線が吸排水時のヒステリシス性を持つ要因として、インク瓶効果、間隙水と土粒子の接触角の影響、空気の封入の影響が挙げられている。本研究では、空気の封入の影響により生じるヒステリシス性に注目して、不飽和シルトを用いた繰返し吸排水履歴に関する三軸試験とその数値シミュレーションを実施した。まず実験結果から、繰返し吸排水履歴の違いにより不飽和土の水分特性に違いが生じ、特にサクション 0kPa での飽和度が吸排水履歴の違いにより異なることを示す。次にその数値シミュレーションにおいては、封入空気を考慮した水分特性モデルを用いることで、有効飽和度~サクション関係にヒステリシス性を導入せずとも、実験で得られた飽和度の吸排水時のヒステリシス性や、サクション 0kPa での飽和度が吸排水履歴の違いにより異なる挙動を表現できることを示す。

キーワード:不飽和土,水分特性,封入空気,三軸試験

1. はじめに

近年,豪雨による斜面や盛土等の不飽和地盤・土構造物 の崩壊が相次いで発生し、その被災メカニズムの解明が強 く求められている。降雨と乾燥の繰返し履歴を受ける不飽 和土の力学挙動を把握するためには,水分特性を把握する ことが重要である。不飽和土の水分特性の主な特徴として は,吸排水時のヒステリシス性と間隙比依存性が挙げられ る。吸排水時のヒステリシス性が生じる要因としては、イ ンク瓶効果,間隙水と土粒子の接触角の影響,空気の封入 の影響が挙げられている。本研究では、空気の封入の影響 により生じるヒステリシス性に注目して不飽和シルトを 用いた繰返し吸排水履歴に関する三軸試験とその数値シ ミュレーションを実施した。シミュレーションに用いた水 分特性モデルの特徴は,間隙空気を「封入空気」と「連続 した相として存在する空気(連続空気)」に明確に分け, この考え方に基づいて新たに定義した有効飽和度を用い る点と, 封入空気と連続空気が吸排水に伴い遷移する点で ある。まず、次章では解析手法の概要を述べる。

2. 解析手法の概要

解析手法の詳細は別文献¹²³³を参照されたい。ここでは その要点を述べる。図 1 は土の示相図および各種諸量の 定義を示す。土を「土粒子」「吸着水」「自由水」「封入空 気」「連続空気」に明確に分けて扱う。土粒子と吸着水が 一体となって「土骨格」を形成し、土粒子と吸着水を除く 部分を土骨格の体積変化に有効な間隙(以後「有効間隙」) と考える。有効間隙が土全体に占める体積割合を有効間隙 率*n*。とする。封入空気は自由水に封入されているため、自



図 1 土の示相図および各種諸量の定義 (全て体積に関する諸量)

由水+封入空気が有効間隙に占める体積割合を新たに有 効飽和度 S_e^l と定義し、 S_e^l とサクション・間隙比等を水分 特性式で関係付ける。また、自由水が自由水+封入空気に 占める体積割合を自由水飽和度 S_1^w と定義し、未知変数と して扱う。吸着水は、高サクション時に土粒子表面に吸着 した水であるため、含水比w,で定義し、簡単のため材料 定数と考える(吸着水は非圧縮と仮定)。最終的に解くべ き方程式は、運動方程式、自由水〜土骨格連成式、封入空 気〜土骨格連成式および連続空気〜土骨格連成式である。 既往の空気〜水〜土骨格連成の変形解析手法と比べて、 S_1^w が新たに未知数として増えるが、連続空気に加えて封 入空気の質量保存則も支配方程式として用いるため、未知 数と方程式の数は一致する。ただし、封入空気の圧力は自 由水の圧力に等しいと仮定する。

また不飽和土は、例えば、吸水時には連続空気の一部が 封入空気に、排水時には封入空気の一部が連続空気に遷移 すると考えられる。そこで、封入空気と連続空気の質量交 換を考慮するため、封入空気と連続空気がそれぞれ単位時 間・単位体積当たりに湧き出す質量 $m_{\rm la} \ge m_{\rm ga}$ に対して、 次に示す簡単な遷移モデルを考える。なお、本論文では、 封入空気と連続空気の質量交換のみを考えるため、 $m_{\rm la} + m_{\rm ga} = 0 \ge$ する。

(i) 連続空気から封入空気への遷移 ($\dot{S}_{c}^{l} \geq 0$ の場合)

有効飽和度 S_{e}^{l} の土骨格から見た物質時間微分 $\dot{S}_{e}^{l} \ge 0$ の ときに遷移すると考える。 $S_{e}^{g} = 0$ で連続空気が存在しない とき、および、 $S_{e}^{g} = 1$ で自由水が存在しないときは封入空 気への遷移は生じないため、次に示すようなモデルを考え た。

$$\frac{m_{\rm la}}{\alpha^{\rm la}} = n_{\rm e} \alpha^* S_{\rm e}^{\rm g} \left(1 - S_{\rm e}^{\rm g} \right) \dot{S}_{\rm e}^{\rm l} \tag{1}$$

ここに α^* は材料定数で,値が大きいほど遷移量が多い。 (ii) 封入空気から連続空気への遷移($\dot{S}^{l}_{\cdot} < 0$ の場合)

 $\dot{S}_{e}^{l} < 0$ のときに遷移すると考える。 $S_{1}^{a} = 0$ で封入空気が存在しないときは遷移しない。また、 $S_{1}^{a} = 1$ のときは自由水が存在せず、有効間隙が全て連続空気であることを意味するため、このような状態は定義できない。このため、次に示すようなモデルを考えた。

$$\frac{m_{\rm ga}}{\rho^{\rm ga}} = n_{\rm e}\mu^* \ln(1 - S_{\rm I}^{\rm a})\dot{S}_{\rm e}^{\rm I}$$
(2)

ここに µ* は材料定数で, 値が大きいほど遷移量が多い。

本稿では、S^Lに Gallipoli et al.⁴⁾の水分特性式を用いる。 S^Lに対してはヒステリシス性モデルを導入せず、式(1)と 式(2)に示した封入空気と連続空気の遷移に起因する飽和 度〜サクション関係のヒステリシス性に注目して、数値シ ミュレーションを行った。本解析モデルではα*とµ*が材 料定数として新しく加わるが、「最大飽和度」と「ヒステ リシス性を表現するために導入するパラメータ」が不要な ため、一般的なヒステリシス性モデルと材料定数の数は同 じである。また、土骨格の弾塑性構成式は、SYS Cam-clay model⁵⁾に対して、京川ら⁶・Zhang & Ikariya⁷⁾を参考に、正 規圧密線の切片 N と限界状態線の切片 Γ が S^Ie に応じて変 化する手法を導入し,応力の式には骨格応力⁸⁾を用いた。 なお,本稿では,一様変形場を仮定して三軸試験の数値シ ミュレーションを実施し,構成式と水分特性式の応答を出 力した。

3. 実験条件と計算条件

3.1 実験条件

実験に用いた三軸試験機について述べる。供試体下端で は微細多孔質膜⁹⁰を用いて水圧を,上端では撥水性のポリ フロンフィルターを用いて空気圧を,それぞれ独立して制 御した。非排気試験を行う場合は,三軸セル内の供試体か ら極力近い位置に設置した電磁弁を閉じて,供試体内の空 気の圧力と圧縮量を評価できるように努めた。体積変化は, 二重セルシステムを用いて,内セルの水位変化から算出し た。

実験に用いた土試料は非塑性シルト(DLクレー)である。繰返し吸排水履歴に関する実験を2種類実施した。(A) 同じサクションで繰返す吸排水試験と(B)排水時のサク ションを段階的に上昇させつつ繰返す吸排水試験である。 以下に各実験の手順を示す。

(A) 同じサクションで繰返す吸排水試験

(i) 含水比 20%になるように調整した土試料をモールド 内で静的に締固めて,間隙比 1.18,飽和度 46%の円筒供試 体(直径 50mm,高さ 100mm)を作製する。(ii)供試体を 三軸試験機に設置し,排気非排水条件下でセル圧を 20kPa まで上昇させる。(iii) セル圧と空気圧を同時に上昇させて, セル圧 270kPa,空気圧 250kPa にする(このとき水圧は約 230kPa,サクションは約 20kPa)。(iv)供試体のサクション を変えずに排水条件にして,セル圧を 450kPa まで上昇さ せて,基底応力 200kPa で等方圧密する。(v)基底応力一定 の下,まずサクション 20kPa から 0kPa に低下させて(こ の過程を 0 回目と呼ぶ),その後サクションを 0 と 30kPa の間で吸排水を 2 回繰返す試験を実施した。

(B) 排水時のサクションを段階的に上昇させつつ繰返す 吸排水試験

実験(A)の場合と(i), (ii)の過程は同じである。(iii) セル 圧と空気圧を同時に上昇させて,セル圧 60kPa,空気圧 40kPa にする (このとき水圧は約 20kPa,サクションは約 20kPa)。(iv) 供試体のサクションを変えずに排水条件にし て,セル圧を 240kPa まで上昇させて,基底応力 200kPa で 等方圧密する。(v) 水圧を 40kPa まで上昇させて,サクシ ョン 20kPa から 0kPa に低下させる (この過程を 0 回目と 呼ぶ)。(vi) セル圧・空気圧・水圧を同時に上昇させて, セル圧を 450kPa,空気圧と水圧を 250kPa にする。この過 程は飽和土の三軸試験における背圧上昇過程に対応して, 実験(A)の場合より飽和度は高くなる。(vii) 基底応力一定 の下,サクション 0kPa から, 0→20→0→25→0→30→0kPa と排水時のサクションを段階的に上昇させて吸排水を 3 回繰返す試験を実施した。(viii) (vii)の後にサクション 0kPa で非排気・非排水三軸圧縮試験を行った。また,別の供試 体を用いて,吸排水を繰返す前の(vi)の過程後にもサクシ ョン 0kPa の非排気・非排水三軸圧縮試験を行った。

なお,(A)と(B)のどちらにおいても,サクションを変化 させる際は,基底応力一定の下,サクション上昇時にはセ ル圧と空気圧を,サクション低下時には水圧を上昇させた。

3.2 計算条件

サクション 0kPa のときは封入空気量(自由水飽和度 S_1^{**} の値)が明確であるため、(A)では 1 回目の排水過程開始時、(B)では 0 回目の吸水過程終了後の背圧上昇過程開始時を初期状態とした。また、(A)と(B)の実験において、吸水コラプスが生じた 0 回目の吸水過程終了後は、吸排水過程を繰返しても間隙比変化がほぼ生じなかったため、まずは水分特性モデルのみの妥当性を検証するために、変形が生じない条件下で、数値シミュレーションを行った。

表 1 土骨格の構成式に関する材料定

弾塑性パラメータ				
$S_{c}^{1} = 1$ における限界状態線の n' = 98 1kPa, $q=0$ kPa のときの比体積	Г	1.95		
p / 98.1kPa, g=0kPaのときの比体積 p'=98.1kPa, g=0kPaのときの比体積	$\Gamma_{\rm r}$	2.07		
限界状態定数	М	1.33		
圧縮指数	$\widetilde{\lambda}$	0.05		
膨潤指数	$\tilde{\kappa}$	0.01		
ポアソン比	v	0.3		
発展則パラメータ				
正規圧密土化指数	т	0.3		
構造劣化指数	а	1.0		
構造劣化指数	b	1.0		
構造劣化指数	с	1.0		
構造劣化指数	C_s	0.8		
回転硬化指数	b_r	0.0		
回転硬化限界定数	m_b	-		

表 2 水分特性に関する材料定数およびその他の物性値

水分特性					
吸着水含水比 %	Wr	0.0			
van Genuchten ¹⁰⁾ パラメータ kPa ⁻¹	α	0.044			
van Genuchten パラメータ ($m'=1-1/n'$)	n'	2.1			
Gallipoli パラメータ	ψ	3.0			
封入空気への遷移パラメータ	α^{*}	2.62			
連続空気への遷移パラメータ	μ^{*}	1.65			
物性値					
土粒子密度 g/cm ³	$ ho^{ m s}$	2.704			
水の体積弾性係数 kPa	$K_{ m w}$	2.19×10^{6}			
空気の気体定数 m²/s²/K	\overline{R}	287.04			
絶対温度 K	Θ	293.15			

表 3 実験(A)と(B)のシミュレーションに用いた初期値

		(A)	(B)
構造の程度	$1/R_{0}^{*}$	3.06	2.24
過圧密比	$1/R_0$	1.20	1.20
間隙比	e ₀	0.98	0.97
応力比	η_{0}	0.0	0.0
異方性の程度	ζ.	0.0	0.0
自由水飽和度 %	S_{10}^{w}	81.36	81.52

表 1 は土骨格の構成式に関する材料定数を示す。 Yoshikawa et al.¹¹⁾の DL クレーのパラメータを参考にして 値を決定した。表 2 は水分特性式に関する材料定数およ びその他の物性値を示す。水分特性式に関する材料定数は, (A)の 1 回目の吸排水過程と,別で実施した初期間隙比が 異なる場合の 1 回目の排水過程を最もよく再現できる値 に決定した。この材料定数を用いて,(A)の 2 回目の吸排 水過程と(B)のシミュレーションを行った。表 3 は実験(A) と(B)のシミュレーションに用いた初期値を示す。実験結 果に基づいて各初期値を設定した。

4. 実験結果と計算結果の比較

4.1 (A)同じサクションを繰返す吸排水試験

図 2 は(A)の 3.1 節で前述した(v)の過程における飽和度 および間隙比とサクションの関係の実験結果を示す。なお, 各サクションで得られた飽和度および間隙比の実験値の 点を便宜的に直線で結んでいる。まず,飽和度〜サクショ ン関係より,吸排水時のヒステリシス性を確認できる。サ クション 0kPa における飽和度は,0回目の吸水過程終了 時より1回目の方が若干低い。つまり,0回目より1回目 の方が封入空気の割合が高いと言える。一方で,1回目と 2回目の吸水過程終了時の飽和度は等しく,また吸水過程 全体を通じて同じサクション~飽和度関係になっている。 次に間隙比〜サクション関係を見ると,0回目の吸水過程 で体積圧縮(吸水コラプス)しているが,それ以降は吸水 コラプスが生じていない。



図 3 は数値シミュレーション結果を示す。3.2 節で前述 した通り、1 回目の排水過程開始時を初期状態として、変 形が生じない条件下で数値シミュレーションを行った。ま ず、有効飽和度 $S_c^l \sim$ サクション p^s 関係にヒステリシス性 を導入せずとも、封入空気と連続空気の遷移を考慮するだ けで、実験結果の飽和度 $S_r \sim p^s$ 関係のヒステリシス性を表 現可能である。特に $p^s = 0$ kPa のときに注目すると、吸水 過程終了時の飽和度に近づく様子も再現できている。これは式 (2)より、自由水飽和度 $S_1^{"}$ が低くなるほど、封入空気が連 続空気に遷移する量が大きくなるためである。



4.2 (B)排水時のサクションを段階的に上昇させつつ 繰返す吸排水試験

図 4 は(B)の 3.1 節で前述した(v)~(vii)の過程における 飽和度および間隙比とサクションの関係の実験結果を示 す。なお、各サクションで得られた飽和度および間隙比の 実験値の点を便宜的に直線で結んでいる。まず、飽和度~ サクション関係より、背圧を上昇させて飽和度を高めた後 に、排水時のサクションを段階的に上昇させて吸排水過程 を繰返すと、サクション 0kPa での飽和度が徐々に低くな り、空気の封入量が増加していく。これにより、吸排水時 のヒステリシス性が観察されるが、1 回目の吸排水過程以 降は、排水過程で同じサクションに戻ったときに飽和度も 同じ値に戻っている点は興味深い。次にサクション~間隙 比関係を見ると、(A)と同様で、0 回目で吸水コラプスを示 すが、それ以降は吸水コラプスが生じていない。



図 5 は数値シミュレーション結果を示す。3.2 節で前述 した通り、0 回目の吸水過程終了後の背圧上昇過程開始時 を初期状態として、変形が生じない条件下で数値シミュレ ーションを行った。まず背圧上昇過程において、p^s=0kPa での飽和度上昇を封入空気の圧縮(S^w の上昇)により表 現可能である。次に、排水時のサクションを段階的に上昇 させて吸排水過程を繰返すと、p^s=0kPa での飽和度が徐々 に低下し、空気の封入量が増加していく(S^w が低下する) 様子が再現できている。ただし、実験に比べて数値シミュ レーションでは、1 回目の吸排水過程における空気の封入 量が小さい。今後は式(1)と式(2)の遷移モデルを中心に、 解析手法の改良を行う必要がある。

図 6 は(viii)の過程について,背圧上昇過程後および吸 排水過程を3回繰返した後の,サクション0kPaにおける 非排気・非排水三軸圧縮試験の実験結果を示す。0回目の 吸水過程後に背圧上昇させた供試体をせん断した場合は, 限界状態線の下側での軟化挙動が見られるが,吸排水過程 を3回繰返した供試体をせん断した場合は,硬化し続け, 両者で強度が倍半分異なっている。

図 7 は数値シミュレーション結果を示す。ここまでは 変形が生じない条件を与えていたが、その制約を取り外し て、両ケースとも同じ背圧上昇過程開始時を初期状態とし てせん断までの一連の過程をシミュレートした。実験結果 とシミュレーション結果を比較すると、吸排水履歴が異な る非排気・非排水三軸圧縮挙動の特徴を捉えられている。 特に吸排水過程を繰返さない場合の骨格応力経路では, SYS Cam-clay model の上負荷面が記述する構造の劣化に より,限界状態線下側での軟化挙動を表現できている。



図 5 (B)の計算結果(ヒステリシス性の表現) (吸排水の繰返しに伴い間隙水に空気が封入されていく様子の表現)



図 6 (B)の非排気・非排水せん断の実験結果





5. おわりに

本稿では、不飽和シルトを用いた繰返し吸排水履歴に関 する三軸試験と封入空気を考慮した水分特性モデルを用 いたその数値シミュレーションを行った。まず、封入空気 と連続空気の吸排水に伴う遷移を考慮するだけで、有効飽 和度〜サクション関係にヒステリシス性を導入すること なく、実験で得られた飽和度〜サクション関係のヒステリ シス性を表現できることを示した。また、サクションが同 じゼロであっても、吸排水履歴の違いで飽和度が異なる挙 動を表現でき、さらには、それら供試体に対して実施した 非排気・非排水三軸圧縮試験において、吸排水履歴の違い により、一方は軟化、他方は硬化を示す挙動も表現できる ことを示した。本稿では、サクションがゼロでの飽和度変 化に注目したシミュレーション結果を示したが、最大飽和 度を材料定数で与える既往の手法ではこのような挙動を 表現できない点を強調しておく。

謝辞

JSPS 科研費 17H01289 と 17K14720 の助成を受けた。ここに、謝意を表します。

診 考 文 献

- 野田利弘,吉川高広,西垣隆士:新たに定義する有効飽和度に基づく不飽和土の有限変形解析手法の提案,第53回地盤工学研究 発表会,pp.725-726,2018.
- 吉川高広,野田利弘,西垣隆士:封入空気を考慮可能な不飽和土の有限変形解析手法の妥当性確認,第53回地盤工学研究発表会, pp. 727-728, 2018.
- 3) 吉川高広,野田利弘,西垣隆士:新たに定義する有効飽和度に基づく不飽和土の有限変形解析手法の開発と検証,第30回中部地盤工学シンポジウム,pp. 13-18, 2018.
- Gallipoli, D., Wheeler, S.J. and Karstunen, M.: Modelling the variation of degree of saturation in a deformable unsaturated soil, Géotechnique, 53(1), 105-112, 2003.
- Asaoka, A., Noda, T., Yamada, E., Kaneda, K. and Nakano, M.: An elasto-plastic description of two distinct volume change mechanisms of soils. Soils and Foundations, 42(5), 47-57, 2002.
- 京川裕之,菊本統,中井照夫,Hossain Md. Shahin: サクション・飽 和度・密度を統一的に考慮できる不飽和土の弾塑性モデル,応用 力学論文集,12,331-342,2009.
- Zhang, F. and Ikariya, T.: A new model for unsaturated soil using skeleton stress and degree of saturation as state variables, Soils and Foundations, 51(1), 67-81, 2011.
- Jommi, C.: Remarks on the constitutive modelling of unsaturated soils, Experimental Evidence and Theoretical Approaches in Unsaturated Soils (eds. by Tarantino, A. and Mancuso, C.), Balkema, 139-153, 2000.
- Nishimura, T., Koseki, J., Fredlund, D.G. and Rahardjo, H. (2012): Microporous membrane technology for measurement of soil-water characteristic curve, Geotechnical Testing Journal, the American Society for Testing and Materials, 35(1), 201-208.
- van Genuchten, M. T.: A closed-form equation for predicting the hydraulic conductivity of unsaturated soils, Soil Science Society of America Journal, 44, 892-898, 1980.
- 11) Yoshikawa, T., Noda, T. and Kodaka, T.: Effects of air coupling on

triaxial shearing behavior of unsaturated silty specimens under constant confining pressure and various drained and exhausted conditions, Soils

and Foundations, 55(6), 1372-1387, 2015.