# 鉛直荷重一定下での乾湿繰り返しを受けた泥岩粒集合体の圧縮特性の構成式による再現

泥岩 スレーキング 不飽和土

名古屋大学 国際会員〇酒井崇之 中野正樹 学生会員 早野智彦

#### 1 はじめに

前報<sup>1)</sup>では,乾湿繰返し圧縮試験を実施し,鉛直荷重一定下で乾湿繰返しを受けた泥岩砕石集合体の一次元圧縮挙動 を把握した.本研究では,神戸泥岩に対して行った乾湿繰返し圧縮試験の試験結果をサクション効果を考慮した SYS Cam-clay model<sup>2),3)</sup>により再現を行い,乾湿繰返し圧縮試験において,乾燥で圧縮し,水浸で膨張することや,乾湿回数 を増やすにつれて徐々に圧縮沈下していくメカニズムについて考察を行う.

# 2 サクション効果を考慮した構成則による乾湿圧縮・膨潤挙動の再現

解析はサクション	表1初期値				表 2 材料定数		
効果を考慮した SYS		Dc90% Dc95% Dc100%			弾塑性パラメータ		
Cam-clay model を用	比体積 v	1.997	1.876	1.777	圧縮指数	ĩ	0.120
いて行った. 初期値	初期鉛直有効応力(kPa)	10			膨潤指数	$\widetilde{\kappa}$	0.008
および材料定数を表	初期飽和度(%)	65			限界状態定数	М	1.600
1, 表2に示す. 供試	構造の程度	25.0	18.0	15.5	NCL の切片(98.1 kPa)	Ν	1.730
体作製時のデータか	過圧密比	25.2	53.4	111.0	ポアソン比	v	0.330
ら初期比体積と初期	応力比	0.0			発展則パラメータ		
飽和度を決定した.	異方性		0.0		正規圧密土化指数	m	1.000
初期鉛直有効応力は					構造劣化指数(b=c=1)	а	0.100

10kPaと仮定し,初期異方性と初期応力比は今回考慮していない.初期構造の程度や初期過圧密比と表1の材料定数を試行錯誤的に変化させて,試験結果の再現を行った.ただし,締固め度が大きいほど,構造の程度は小さく,過圧密比は大きくなるようにしている.なお,Van Genauchten パラメータについては文献4)を参考に決定した.試験は,初期状態から300kPaまで一次元載荷した後に,湿潤過程,乾燥過程を繰返していく.試験中の飽和度は,予備実験の結果を用い,湿潤時は80%,乾燥時は10%とした.再現計算は,飽和度を変化させることで,湿潤過程,乾燥過程を表現している.有効飽和度の概念も考慮している.詳細は文献5)に譲るが,最大飽和度になった時,

0.100 塑性指数  $C_{\rm S}$ 0.970 回転硬化指数  $b_{\rm r}$ 回転硬化限界定数 ть 0.170水分特性に関するパラメータ 最大飽和度(%)  $S^{W}$ max 80.0 最小飽和度(%)  $S^{W}$ min 0.0 Van Genauchten パラメータ α 0.275Van Genauchten パラメータ n' 1.23Van Genauchten パラメータ m' 0.187

最大飽和度になった時、サクションが0になる.この時空気は水に封入されている状態になっているため、サクションに 影響を及ぼさないという考えである.なお今回の計算では、連続空気あるいは封入空気の遷移は考慮していない.予備実 験の結果から、最大飽和度は80%とした.図1に計算結果を示す.3つの試験ケースとも概ね再現することができた.



Reproduction of compressive and swelling properties of crushed mudstones aggregates due to drying-wetting cycl es under constant loading by using constitutive model: Sakai, T., Nakano, M., Hayano, T.(Nagoya university)

#### 3 乾湿圧縮・膨潤挙動のメカニズム

図2に各種状態量の変化の様子を示す. 圧縮・膨張の挙動に関しては, 乾燥過程では, 飽和度が減少するに伴いサクションが上昇し, 平均有効応力p'や軸差応力qが大きくなり圧縮が起こる. 一方, 水浸過程では飽和度が上昇するに伴いサクションが低下し, 平均有効応力p'や軸差応力qが低下することで膨張することが表現された(図2(b), (d), (f)). また, 乾湿回数の増加に伴い, 徐々に圧縮していく挙動については, 応力が繰返し増減することにより, 塑性変形が蓄積したものと考えられる. 図2から繰返し載荷と除荷を受けることで, 過圧密は蓄積し, 構造は劣化していくことがわかった.(図2(c), (e)) これは排水繰返しせん断試験に近い現象である. 密度が大きいほど全体の沈下量や, 一回目の乾燥過程で沈下しづらくなるのは, 密度が大きいほど供試体が過圧密状態になっているからである. これは, 過圧密状態になっているほど, 塑性変形が生じづらくなるためである. ただし, 最終的にはいずれのケースもほとんど過圧密が同じ値となっている.



図2 乾湿圧縮・膨潤挙動中の各状態量

# 4 おわりに

サクション効果を考慮した SYS Cam-clay model により泥岩岩砕の乾燥で圧縮,湿潤で膨張する挙動や,密度に応じて 力学挙動が異なる点を再現でき,そのメカニズムに関して考察を行った.サクションの増減により,有効応力が増減す ることで,徐々に塑性変形が進展していくこと,密になると過圧密比が増大することにより,塑性変形が進展しづらく なることが明らかになった.今後の課題としては,スレーキング特性と鉛直荷重一定下での力学挙動の関連性について, サクションの効果のみで表現できるか,できない場合はどのような工夫が必要なのか検討していく.

### 参考文献

 早野智彦他,鉛直荷重一定下での多数の乾湿繰り返しを受けた密度の違う泥岩粒集合体の圧縮・膨潤特性の把握,本誌 2)Asaoka, A., Nakano, M. and Noda, T. (2000): Superloading yield surface concept for highly structured soil behavior, Soils and Foundations, No.40, Vol.2, pp.99-110.3)吉川高広,野田利弘(2017):不飽和土の排気・排水三軸圧縮シミュレーションを通じた水分特性モデルにおける間隙比依 存性考慮の必要性,計算工学会論文集,Vol.22.4)吉川高広他(2018):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 5)Carsel, R.F. and Parrish, R.S. (1988): Developing joint probability distribution of soil water retention characteristics, Water Resources Research, 24(5), 755-769.