

不飽和土の三軸圧縮強度特性における試験条件の影響

鳥取大学工学部 正会員 清水正喜
鳥取大学大学院 学生会員 ○寺方淳治

1. はじめに

著者らは、不飽和供試体に対して、排水及び非排水三軸圧縮試験を行い、強度特性における試験条件の影響を調べている^{1),2),3)}。本研究では、非排水・定体積及び非排水・非排気の条件で試験を行い、変形挙動と強度に対する試験条件の影響についてさらに検討した。

2. 試料および供試体作成方法

試験装置は従来の研究^{1),2),3)}で使用したものと同じである。試料は非塑性シルトであるDLクレー($\rho_s = 2.697 \text{ g/cm}^3$, シルト分 83%, 粘土分 17%)を用いた。供試体は、三軸セル内で一次元的に予圧密して作成した²⁾。まず、試料を含水比 60%で十分に練り返し、モールドに入れ、49.2kPaまで段階的に1次元圧密し、5.7kPaまで除荷した。次に、サクション 30kPaを作用させて供試体を不飽和化した。予圧密終了後、モールドを取り外し、ゴムスリーブを被せた後、三軸圧縮試験を行った。

3. 試験方法

三軸圧縮試験は、所定の正味の拘束圧 $\sigma_{3\text{netc}}$ ($=\sigma_3 - u_a$) とサクション s ($=u_a - u_w$) を作用させて、等方圧縮した後、軸方向圧縮した(表1)。軸圧縮は、排水(u_a , s 一定)または非排水の条件で行った。非排水試験は、非排気と定体積の2通りの条件で行った。どの試験もセル圧 σ_3 を一定に保った。排水試験は、せん断速度 0.0051%/min で、非排水試験は、せん断速度 0.0244%/min で圧縮した。

4. 結果及び考察

図1に定体積試験($\sigma_{3\text{netc}}=150 \text{ kPa}$)の結果を示す。定体積試験では、体積を一定にするために u_a を操作している。せん断初期に、体積が減少したので u_a を増加($\sigma_{3\text{net}}$ を減少)させた。その後徐々に膨張に転じたので u_a を減少($\sigma_{3\text{net}}$ を増加)させている。

u_a の変化に伴って u_w , s も変化している。 u_w は、軸ひずみ 10%以降はほとんど変化していない。しかし、 u_a は、定体積を維持するために下げ続ける必要があったため、12%以降は s が負になってしまっている。 q の挙動をみると、軸ひずみ 3%以降は、 $\sigma_{3\text{net}}$ の挙動と似ている。これは、定体積を維持するために、 $\sigma_{3\text{net}}$ を上昇させることにより、 q も上昇しているためである。

図2は全試験の体積ひずみの変化である。定体積試験でも、±0.3%程度の体積ひずみが生じているが、他の試験の体積ひずみと比較すると十分小さいので、ほぼ定体積条件を満たしていると言える。

非排気試験の結果を図3に示す。この試験では、間隙空気の出入りを遮断しているので、 u_a が変化してい

表1：試験条件

等方圧縮過程 (軸圧縮初期値)		試験条件	破壊時(kPa)		
$\sigma_{3\text{netc}}$	s_c		$\sigma_{3\text{netf}}$	s_f	q_f
50kPa	80kPa	排水(D)	51	78	112
		非排気(Uair)	57	60	172
		定体積(CV)	43	54	150
		定体積(CV)	192	-6	261

(Dは底面排水、Uair及びCVは底面非排水、上面はすべて排水条件である)

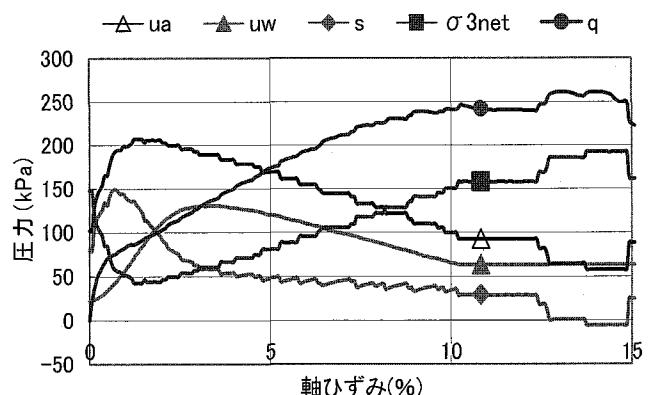


図1 定体積試験($\sigma_{3\text{netc}}=150 \text{ kPa}$)結果

る。したがって $\sigma_{3\text{net}}$ も変化する。 u_a の変化挙動は、供試体の体積の変化に大きく関係している。体積が減少すると間隙空気が圧縮されて u_a は上昇し、体積が増加すると間隙空気が膨張して u_a は低下している。

間隙空気 u_w の挙動は必ずしも u_a の挙動から類推できるものではない。即ち、体積圧縮から膨張に転じたとき u_a は増加から減少に転じたが、 u_w は体積膨張後もしばらく増加し、軸ひずみ 5% 以降ほとんど一定であった。

せん断強度は、 s と $\sigma_{3\text{net}}$ の影響を受けるが、試験条件が同じであれば、 s よりも $\sigma_{3\text{net}}$ の影響をより強く受ける²⁾。実際、定体積試験は、 $\sigma_{3\text{netc}}=150\text{kPa}$ の試験の方が $\sigma_{3\text{netc}}=50\text{kPa}$ よりも強度が高い。次に、 $\sigma_{3\text{netc}}=50\text{kPa}$ で行った 3 つの試験を比べる。定体積試験と非排気試験では、破壊時の $\sigma_{3\text{net}}$ 、 s とともに非排気試験の方が高く強度が高い。しかし、排水試験は、破壊時の $\sigma_{3\text{net}}$ 、 s とともに定体積試験より高い値を示しているが、強度が最も低いという結果になっている。このように、せん断開始時の応力状態が同じであっても、試験条件によってせん断強度が異なる。

全ての試験の応力経路を図 4 にまとめた。縦軸に $q=(\sigma_1-\sigma_3)/2$ 、横軸に Bishop の有効応力パラメータ $p_B=(\sigma_1+\sigma_3)/2-u_a+S_r \cdot s$ をとっている。 p_B は、これまでの研究から不飽和土の三軸圧縮強度を支配する有力な応力パラメータのひとつであると考えられる。

図を見ると、強度 q_f (q の最大値) は、 p_B が大きいほど大きくなっていることが分かる。このように、特殊な試験条件下の強度も p_B で説明できる。ただし、 p_B と q_f の関係は直線的ではない。

5. 結論

- 1) 正味の拘束圧を調節することにより、不飽和土の定体積三軸試験が可能である。しかし、体積の変動を完全に抑えることができず、±0.3%程度の体積ひずみが生じた。
- 2) 定体積試験及び非排気試験のような特殊な試験条件下でのせん断強度を Bishop の有効応力パラメータ p_B を用いて評価することを試みた。その結果、せん断強度と p_B に良好な相関が見られた。 p_B は特殊な条件下でのせん断強度を説明し得ることがわかった。
- 3) 本研究では、定体積試験と非排気試験の試験数が少なく、このような特殊な試験条件下での特性を十分に把握できたとは言えず、今後さらに検討する必要がある。

6. 参考文献

- 1) 清水正喜・岡本佳子：不飽和土の排気・排水三軸圧縮挙動、土木学会中国支部第 52 回研究発表会、pp447-448, 2000.
- 2) 清水正喜・西岡龍二・坂本創：不飽和土の三軸圧縮挙動と強度に対する試験条件の影響、土木学会第 60 回年次学術講演会、pp719-720, 2005.
- 3) 清水正喜・坂本創・西岡龍二：不飽和土のせん断強度に対するサクションの影響に関する新たな考察、第 41 回地盤工学研究発表会、pp831-832, 2006.

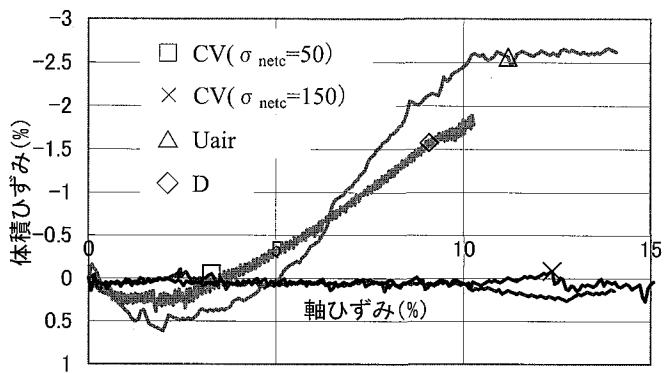


図 2 軸ひずみと体積ひずみの関係

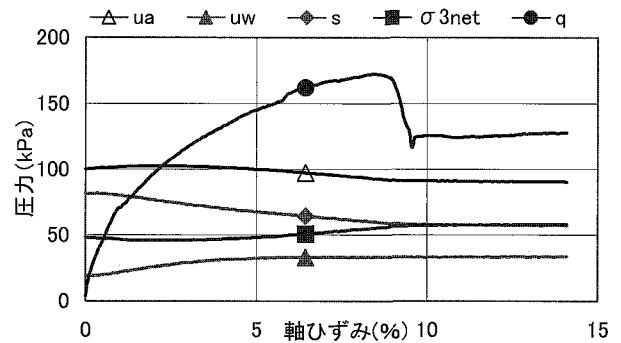


図 3 非排気試験結果

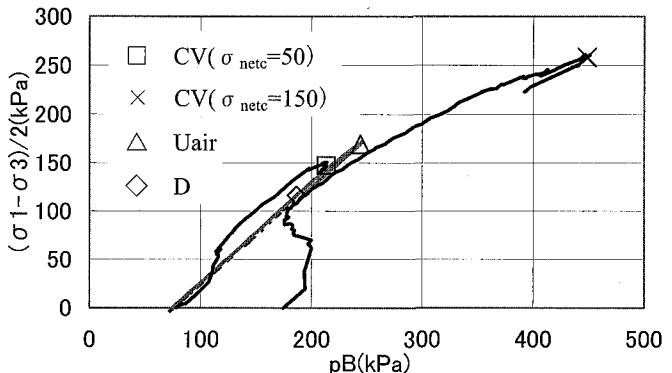


図 4 応力経路比較図