

III-3 不飽和土の圧縮性

京都大学防災研究所 正員 柴田 徹
京都大学大学院 正員 安田 隆彦

不飽和土の圧縮とせん断特性を支配する有効応力の原理に関する未解明の点が多く、
例えば

$$\sigma = \sigma' - u_a + X(u_a - u_w) \quad (1)$$

(σ : 全応力, σ' : 有効応力, u_a , u_w : 向ヶキ空気圧, 水圧, X : 倍数)
における X は圧縮の場合とせん断の場合と同じ値をとるといふ報告もあるが、多くの意見はそれと異なるところをもつてゐる。われわれも必ずそれを確かめたいと思ふ、 u_a と u_w を分離して測定できる装置を作り、圧縮試験から始めている。これが終ればせん断試験も行なって比較検討する予定である。

装置の概略は図-1 に示すとおりで、特に次の諸点に留意していきたい。
空気圧測定：供試体中の空気圧を測定するためには、供試体上面に glass fibre cloth (旭化成 No. FS 1020, 7 μ の单繊維を 200 本入り、通気率 8 cm/sec · 13 Hg) を置く。これにより u_a と u_w の差が大きければ u_a と u_w を分離して測定することができる。しかし実験では u_a を還元圧より多く強制的に与えることが多い。
向ヶキ水圧測定：供試体底面で向ヶキ水圧を測定するが、ポーラス・スチールの air entry value は大きくなければ測定できなくなるので、試料土を 800°C で素焼きし、さらに 1270°C で本焼きして作ったものを使用している。
体積変化測定：供試体中の空気がゴム膜を通して三軸セル内の水に溶解するのを防ぐために水銀セルを使用し、この水銀面の上下移動を観測して不飽和土の体積変化を測定する。

試料土は LL : 46.5 %, PL : 19.6 %, O.M.C. : 22.5 % のシルト質粘土ロームである。締固めは kneading compactor にて、飽和度が変わることで乾燥密度が常に一定 ($= 1.41 g/cm^3$) となるよう、エネルギーを適当に変えた。そして直径 3.56 cm, 高さ 8.0 cm の円柱形供試体に成形して使用した。

図-2 は $u_a = \text{大気圧}$ の条件下における三軸側圧 σ_3 に対する圧密試験結果の例で、向ヶキ水圧 u_w と σ_3 の関係を示したものである。 σ_3 があまり大きくなり範囲の二つの曲線の傾斜は、Croney, Coleman の値 ($AU = \alpha \cdot \Delta \sigma_3$) を示し、この試料では $\alpha = 0.1$ である。この曲線が $u_w = 0$ 軸に漸近する頃から供試体よりの排水が始まる。

図-3 は飽和度 $S_r = 100\% \times 83\%$ 供試体の向ヶキ比 $e \sim \log \sigma_3$ 関係を示したもので、 σ_3 が約 $4 kg/cm^2$ 以下では両曲線に差があるが、 $4 kg/cm^2$ 以上になると $S_r = 83\%$ 供試体も 100% となり、両曲線は完全に一致する。不飽和土は全応力 σ との関係を、また飽和土は有効応力 σ' との関係を示すゆえ、同一向ヶキ比における $(\sigma' - \sigma)$ は (1) 式における $-X \cdot u_w$ をあらわす ($\because u_a = 0$)。したがって図-3 と図-2 の u_w を用ひれば、各飽和度における X を計算することができる。その結果を図-3 に併記したが、まだ飽和度が比較的高い場合のデータはこれまでではない。飽和度が低くなると (1) 式であるかの有効応力の原理は成

立してくると、意見もあり、また圧縮の場合には $\chi = Sr/100$ といふ考案もありて、
講演時にはそれらも検討の上、もう少くデータを報告できることと思。

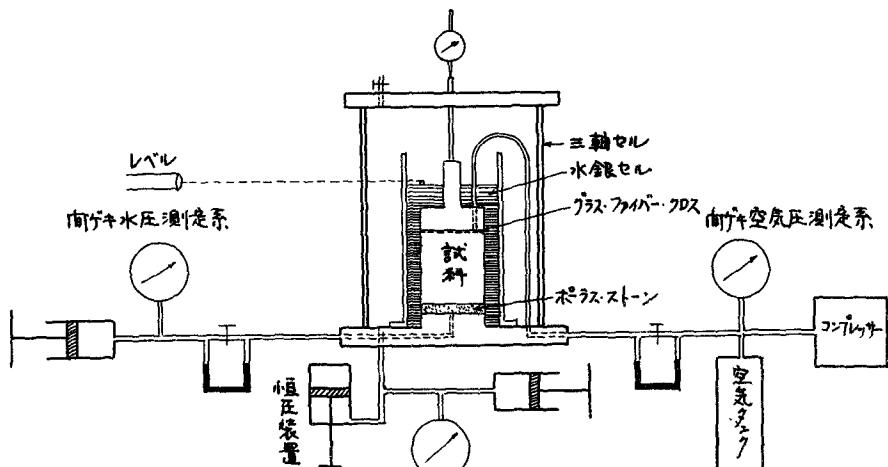


図-1

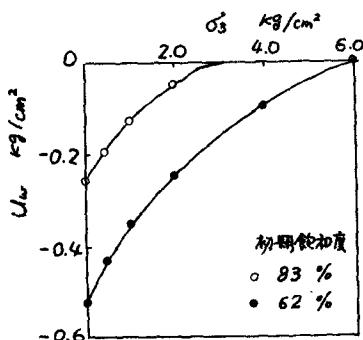


図-2

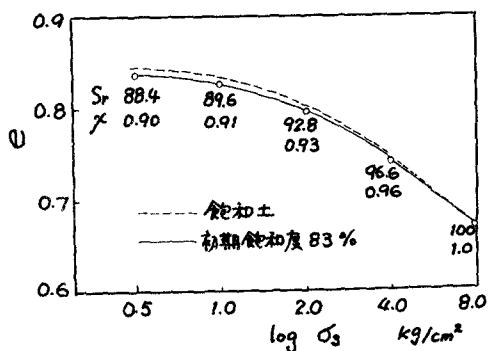


図-3

文献

- 1) Bishop, A.W. and Donald, I.B. : The experimental study of partly saturated soils in the triaxial apparatus, Proc. 5th I.C.S.M.F.E. 1, 1961, p. 13.
- 2) Jennings, J.E.B. and Burland, J.B. : Limitations to the use of effective stresses in partly saturated soils, Geotechnique, 12, 1962, p. 105.
- 3) Aitchison, G.D. : Effective stresses in multi-phase systems, Proc. 3rd Australia-New Zealand C.S.M.F.E., 1960, p. 209.