

長崎大学工学部 正員 ○ 落合英俊

同

佐藤秀文・松尾富士男

1.はじめに シラスは水に対する安全性が小さく、あらゆる場合において水との関係を無視しきれない⁽¹⁾とされており、雨水などの浸水によるとシラス構造物が崩壊する例はしばしばみつけられるところである。シラスの力学的性質の基本となるせん断特性は水の影響を受け⁽²⁾、従来、初期含水比の相違による差異のみで論じられてきた研究が多⁽²⁾。しかし、実際にみて、ある含水比、ある応力状態のもとで安全しきつた不飽和シラス構造物が雨水などの浸水を受けて、粒子間の接触抵抗力が低下し、大変形あるいは崩壊に至る場合があることが認められ、シラスと同様に、水に対する安全性が小さく、水の中ではマサト⁽³⁾ではなく、このように観察した方がよく研究がすくない行なうべきである⁽³⁾。本文は、シラスの力学的性質と水の影響を両方一つの基礎的な実験として、ある応力状態のもとで安全しきつた不飽和シラス試料を浸水を行なう場合に生じるせん断および圧縮変形性状の変化について検討したものである。

2. 試料および試験方法 試料は、粒径2.0mm以下のまじしシラス(比重2.440)で、初期含水比 w_0 はシラスの自然含水比と考えられる24~25%に調整した。圧縮試験は、圧密試験機(供試体直径6.0cm、高さ3.0cm)を用い、試料下部より浸水を圧縮下の測定を行なう。試験の種類は図-1に示す通りで、正規圧密およびかなり大きめ過圧密範囲のものを行なう、初期剪断比 σ'_0/w_0 3種類とした。せん断試験は、改良型の一面せん断試験機(供試体直径6.0cm、高さ2.0cm)を用い、まず、初期含水比 $w_0=24\sim 25\%$ におけるせん断強度を求める、つづいて、その他のそれぞれ5, 6, 7, 8, 9倍に相当するせん断応力を最大制御方式で作用させ、変形が落ち着いた状態のものにて試料上部より浸水させ、水平および垂直変位の測定を行なう。試験時の垂直応力 σ' は、0.5, 1.0, 1.5, 2.0, 2.5kg/cm²とし、初期剪断比は4種類とした。

3. 実験結果と考察 3.1 圧縮変形：図-2は、正規圧密状態の試料たつて、浸水による圧縮とズミの変化量 $\Delta\varepsilon$ と浸水時の載荷応力 σ' の関係を、かねて水溝の効果に相当するものである。

$\Delta\varepsilon$ の絶対量はかなり小さく、浸水時の載荷応力 σ' の値が小さほど、また初期密度が小まほど、 $\Delta\varepsilon$ は大きくなる。しかし、 $\Delta\varepsilon$ の値が約0.1~0.2kg/cm²

以上になると、 $\Delta\varepsilon$ は非常に小さくなり、また初期密度の影響もなくななる。中の値が大きくなると $\Delta\varepsilon$ が小さくなるのは、浸水すなわちかなりの圧縮とズミが生じるためである。図-3は、ゆえに試料たつて、浸水による圧縮

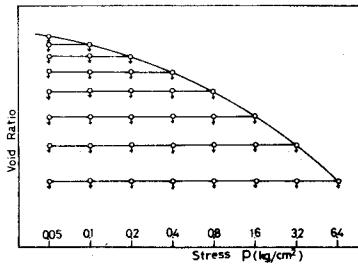
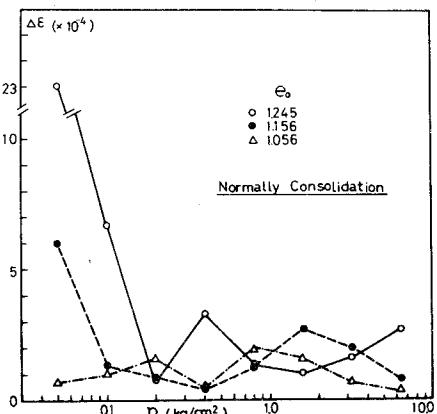
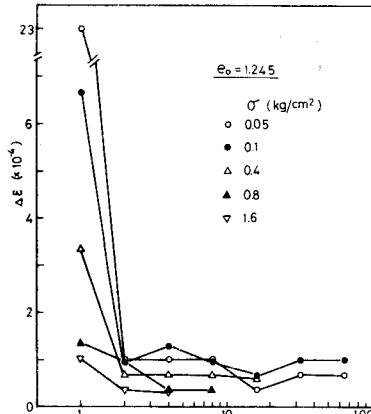


図-1. 圧縮試験方法

図-2. 浸水による圧縮とズミの変化量 $\Delta\varepsilon$ と浸水時の載荷応力 σ' の関係図-3. 浸水による圧縮とズミの変化量 $\Delta\varepsilon$ と過圧密の関係

シラスの変化量 ΔD_h と過圧密比の関係である。過圧密比が一定程度になると、浸水による圧縮沈下はほとんど生じず、プレロードイングが圧縮沈下の防止に有効であることを示していい。このようだ、シラスは浸水を受けることにより、圧縮沈下を生じるが、その絶対量はかなり小さく、通常の場合には無視してもよほこ考えられる。しかし、3.2を述べようだ、セン断形変形率とセン断变形が自由なまゝ状態にありては浸水たよ、これがよりの体積収縮を生じる場合があるが、注意が必要である。

3.2 セン断変形：図-4(a)、(b)は、浸水による水平変位の変化量 ΔD_h と浸水時間との関係を示す例で、(a)は浸水によ、て破壊に至る例、(b)は破壊に至らなかつた例である。ゆるい状態の場合には、浸水前の

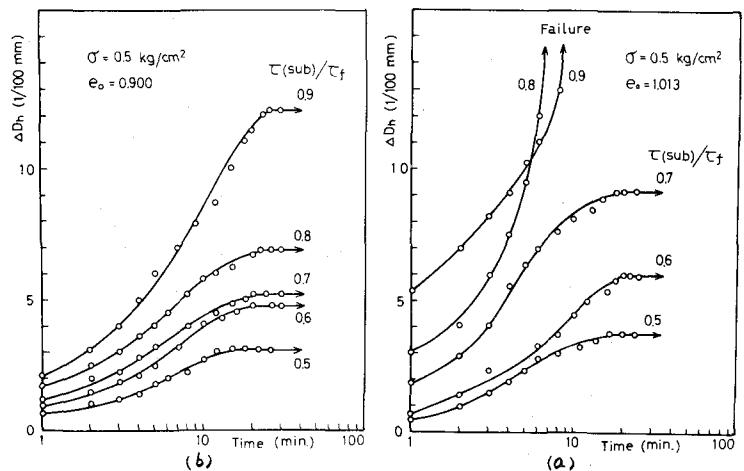


図-4. 浸水による水平変位の変化

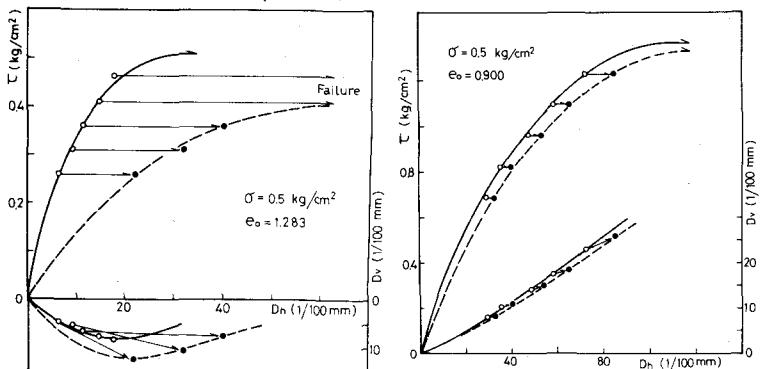


図-5. 浸水によるセン断変形性状の変化

破壊強度の約7～8割程度のセン断応力を受けたまゝ、浸水によ、てクリープ変形を生じ、100%程度以内で破壊状態に至る。一方、ゆるい状態の場合には、この9割程度のセン断応力を受けたまゝも、浸水によ、て破壊に至ることはないが、かわりの時間にわたつて、クリープ変形が進行する。このようだ、浸水によ、て破壊に至るとさうのセン断応力は、初期強度によ、て異なつて、垂直応力の大きさにも影響を受けるようである。ゆるいシラスの内部マサツ角 ϕ_m が拘束圧力の増加とともに大きくなる⁽⁴⁾と、かかへてはるここと関係があるのではなかつてゐらるが、この点につけて今後、実験的に検討していかねばならぬ。統体的ためて、非常に密な状態を除く、浸水前の破壊強度の約7～8割程度のセン断応力を受けたまゝ、浸水によ、てクリープ変形を生じ、破壊に至る可能性が非常に大きくなる。図-5は、浸水によるセン断応力-水平変位-垂直変位関係の変化性状を示す例である。浸水を受けることによ、て、応力-ひずみ曲線の形はかなり扁平な形に変化し、また、垂直変位、すなわち体積変化性状は一般の収縮側に変化し、この傾向は非常に密な状態の場合にぶつともみらる。この浸水により体積変化性状が収縮側に変化する場合は、垂直応力が大きくなるなりうる。このようだ、浸水とともにシラスのセン断変形性状の変化の様子は、マサツ角につけて観察されている結果⁽³⁾とほとんど同じであり、マサツ角につけて福田らによ、て強調される事柄を、シラスにつけても検討する必要があつた。

参考文献 (1)春山(1975)：土と基礎、第23巻、第9号、P.71～81 (2)大川之介、春山(1970)：鹿児島大学農芸学部演習林報告、第2号、P.15～32. (3)大川之介、福田他(1975)：第31回土木学会講演会、第3部、P.420～422 (4)春山(1975)：土と基礎、第23巻、第7号、P.67～74.