

過圧密土の線返し圧密特性について

九州大学工学部 正貫 山内豊聰

西日本工業大学 正賞 安原一哉

九州大学工学部 學費〇了戒公利

1. まえがき 先の報告¹⁾では、有機質土の練成し圧密において、とりわけ静的圧密特徴と比較する際には、物理化学的手法に基づく粒状構造の知識を導入する必要のあることを強調した。しかし、複雑な要因をもつ有機質土において、定量的取扱いを行うのは容易ではない。定性的には、塊、下構造をもつと推察される状態を人工的に与え、これの力学的挙動を考察していく手法が考えらる子が、これにも有機質土の特異性が障害となることが予測される。本文は、交通荷重をうける路床・路盤下の軟弱地盤等においては、過圧密状態と考えらる子ようではなく荷重をうけてい子てもかかららず、以下が進行可す場合があるという現地の報告と相まって、過圧密状態と正規圧密状態としては、工構造的に行なはしてい子であるという推測のもとに、とくに過圧密状態における練成し圧密特徴に関する実験結果を報告する。

2. 繰返し圧密をうけた粘性土の構造変化 図-1は
 粘土粒子が圧密応力をうけたところでは、变形していく状態を模式的に示したものである。(A)の状態の粘性土が圧密降伏応力より下に存在する場合に静的荷重がかかるとき、土粒子は(A)→(B)へと土粒子間距離を縮め、降伏に伴う膨張は許されず、(A)の状態へ戻ることはない。この際、持続応力A_cは移動しないと考える。一方、繰返し圧密荷重が直角でかかると、ある有限回数まで、圧密膨張を繰り返しながら(B)へ近づく。しかし、有限回数を超えると、A_cにおける結合が壊れ、土粒子が滑動しA_cに移動して(C)へ近づくことを考む。もし、圧密荷重が圧密降伏応力を超えてあれば、静的な場合と繰り返しの場合(A)→(C)へ移動する。圧密状態(B)→(C)のプロセスにおいては、圧密応力と膨張圧力とかなり逆の方向をあらわす平衡状態に達すると、1時刻以上かかる停滞を、以後いつまでも並行線を描くことがある。次に、次のプロセスが

3. 過圧密土の繰返し圧密と関する実験 3-1. 実験の概要; 2. におけるひびきの有無, 不規則な有機質土2種, 不規則土2種を用いて, 繰返し圧密試験を行つた。有機質土においては, 圧密倍率 O.C.R.=2 を限定し, 不規則土においては, 6, 4, 3(千葉粘土), 5, 2.5, 1.7, 1.25(金屋粘土)と変化させて繰返し圧密性, その後繰返し応力に対する, 圧密变形特性がどうかを調べるために, 通常の圧密試験を行つた。実験装置は前報と同様であり, 周期は60秒, 40秒, 20秒と変化させた。 3-2. 実験結果とその考察 (1) 過圧密土の繰返し圧密特性と過圧密比の影響; 繰返し圧密による載荷回数。沈下曲線の一例を図-2 に示す。このおほか, 地下量に対する載荷周期の影響は明確ではないが, 過圧密比が大きくなるほど, 図-3 に示すと, 体積圧縮係数は大きくなる。図-2 の曲線群のうち O.C.R.=2.5 のとき $N > 100$ あたりから いってん 沈下が横ばいとなり, 役満後のうちで地下水が進行するのに, 2. 2- 説明して(b)における平衡時時の現象と考えられる。(2) 繰返し圧

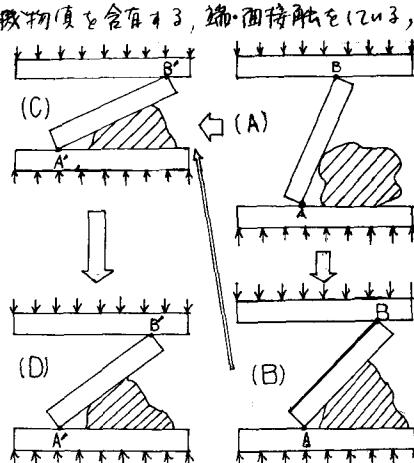


図-1. 土粒子構造変化の模式図
(粒子の介在物(有機物質不可))

密応力履歴後の供試体の $f-p$ 曲線

曲線の変化；緯返し圧密応力

を用いた供試体の圧密変形特性

応力直角線とのよりて変形抵抗

力を調査するために行なった静的

圧密試験結果のうち $f-p$ 曲線

の一例を図-4に示す。これによ

れば、過圧密応力に対する初期

変形量の圧密強度 $P_0 = 1.18 \text{ kg/cm}^2$

を増加せしめた結果のあらわしか

わから。地盤硬度 (E_s) も過

在密強度 $6, 4, 3, 2$ および $1.0, 1.2, 1.5$ と大きくなれる。これら

はから過圧密状態で σ_1 preloading 狀態のあらわしか。 σ_1 Tress, Leonard と相似であるが Bjerrum は

53 delayed Consolidation (この σ_1 二次圧密) の結果も相似である。

(3) 体積圧縮係数の変化；(2) 同様に m_v と m_u の変化

地盤の m_v は図-5 に示すか。これから、過圧密領域の m_v は低減せ

るが、正規密度域では、あるいは増加せしめることになることわかる。

この結果、載荷回数がある有限回を越えて (C) へと進むと、 m_v

は A' の A よりも A' の A よりも A に近づく。正規密度域では、あるいは増加せしめることになることわかる。

4. あとから 以上はこれまで底性的に過圧密土の緯返し圧密に關

する実験結果の概略を述べた。今後はさらに $f-p$ 曲線を構成し、

底性的の考察を取り入れるとともに、静的の圧密との比較検討を

許す程度である。参考文献 1) 山内・安原・成(1971); 有機質土

緯返し圧密特性(m_v), 第26回土構会年譲, 2) 伊藤・川瀬・他(1971);

圧密と圧縮性粘土構造の影響, 同上

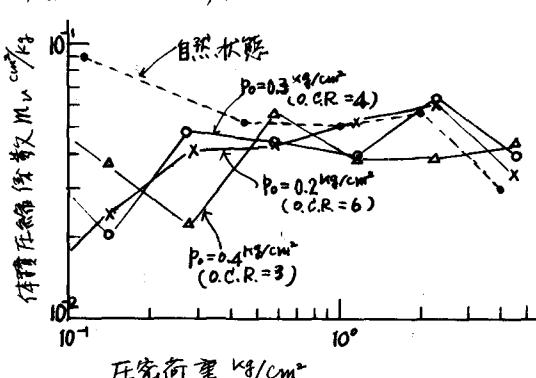


図-5. 圧密応力負荷後の体積圧縮係数の変化(干葉粘土)

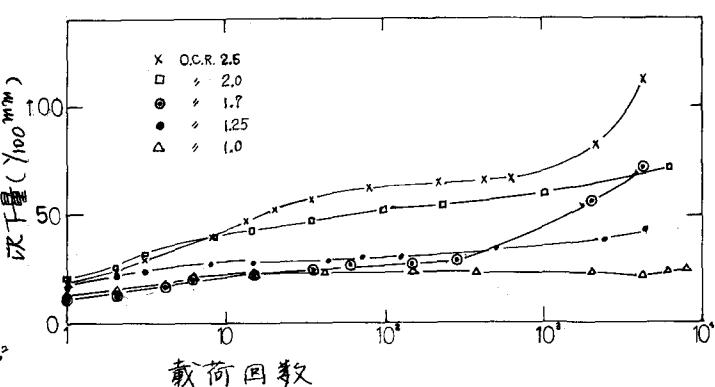
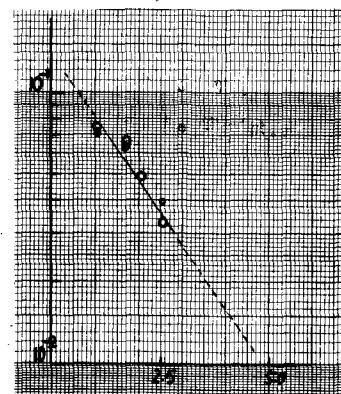


図-2. 載荷回数・沈下関係の例(干葉粘土, 圧密は40秒)



過圧密比 (O.C.R.)

図-3. 過圧密比と体積圧縮係数の関係

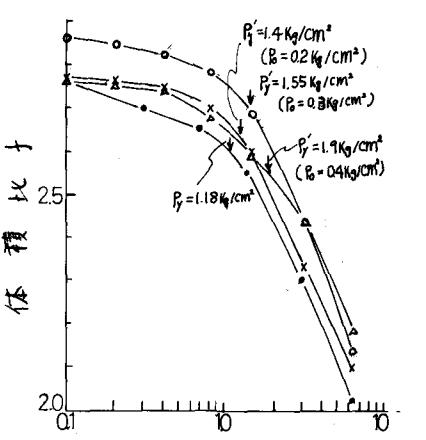


図-4. 加力直後 $f-p$ 曲線の変化(干葉粘土)