## 干描地冲積粘土の圧密にかって

(frictionless consolidometer による 圧 窓 沈下量と 沈下連度の決定)

## 大阪市立大學理學部 正員 竹中準之介

一昨年,昨年の2回にわたり軟弱粘土の圧密が圧密試験より求められる沈下予測と非常の違った沈下経温を示すこと、その原因のつき報告しておいた。とくに粘土層が厚い場合沈下量は圧密試験より計算される沈下量より大き、沈下量を示し、沈下速度は速くなることが最近注目されてきた。その中沈下量については最近し、SUKLJEが Isotaches Method により2次圧密を秀虚した graphical な 圧密曲線の求め方が発表された。しかし粘土層の沈下速度に関しては 現場 観測 が 時間 的 に困難であるため Sand drain 等による沈下時間の短い場合だけ 観測 まれ、この場合沈下速度の速いのは水平方向の透水が生か良いため Cuh が大であるとして 簡単に考えられていた。

筆者は従来の尼宏理論の実用性に疑問を生じ新しく Grictionless consolidometer を試作し粘土の尼宏温程を調べるとともに現場の沈下の長期観測を行い粘土層の 尼宏沈下予測に関し以下のような結果を得た。

- A) friction less consolidometer 以出来老田銀は從来《尼藍試驗樓》
  示す尼藍田銀と非常に違った开外でる。 その中で最も大きい差異は軟弱 米上においては2次尼孟的な沈下は3位人とでく Tergaghi の理論曲線 に非常によく一致する。そして從来2次尼孟と考えらりしていた沈下は尼藍試 驗稅の Side friction が有効應力の増加とともに急増し丁度 logtに比例 した frition も生するためかこる現象であることが分った。
- B) friction less consolidometer による尼憲結果より Muを求めると従来の 24時間 尼藍 時の Muに較べて 30~40% 社大となる。 実際の現場 圧症 曲 3泉より 水められる Mult friction less consolidometer により求めた Muと一致する。
- C) frictionless consolidameter により人工海水を使用し遠水俘数の直接測定を行うと圧窓前は圧落試験結果よりComma=Kとして計算した透水係数の約10倍の値を示し圧宏後は同じくらいとなる。

現場圧転曲線は grictionless consolidometer により水めた Mvと 圧 若前の直接注による K より Cv 巨水め =の Cv バより計算-L に 圧 宏沈下 曲銀い一致する。

以上の結果は軟弱粘土の相番先行荷重の大きい粘土の場合も同様なことが認められたので今後研究を続ける予定である。

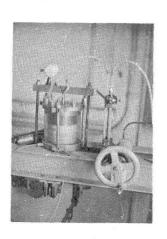
## 2) Trictionless consolidometer = 2013

Frictionless consolidometer は下国バネレス 宮真の通りであり、その特徴は 以下述べる適りである。

測定裝置



試料容器



この試料容器の特徴は側圧の變動が上下圧に影響しないようにベロースでの直径を決めたことであり

- A) 上下圧と側をが定金に分離されているので圧衰進行による静土を 係数の減少に塵して側圧を減かし、圧衰を定金に一軸的に行うことができる。
- B) 沈下量はダイヤルゲーンと排水量と両方により測定され、また試料 断面積が50cm2であるのでダイヤルゲーン:沈下かg2mmのとき接量が1cm3になるように側圧も調整する。
- C) 塗水停数の直接測定が正確であるとともに一面排水の圧急に あける間摩水圧(中立面)の測定が正確である。

3) 実験結果の考察

粘土の圧然理論はTerzagliの動傳論的取扱いにより急速は発達しどの 後これを実用的によらい精密にするためと、純理論的な面より2次圧窓を 秀屋した 圧急理論か考えられて、これらの理論はその假定に立即(た 1つの圧差理論としては充分意味のあるものであるか、これを直ちに実用的な 圧宏沈下解析に使用するのは大きい該りである。 これらの圧密理論は圧急試験機の side friction によるクリーフ。には感じまれたとの side frictionのクリーフ。の形に合うような圧・電理論が考えられた。そして大部分のものは思想的に 2次圧素は

$$\frac{\partial e}{\partial t} = -\mu f_s$$
  $\frac{\partial e}{\partial t}$ : 2次尼宏連奏  $f_s$ : 次、で起るベッ2次尼宏量

で示されるような 尼意連度で起るという 1段定に立脚している。しかしこの假定は試料の厚さも薄くして上記のようなクリーフ。による 2次尼宏が明らかにでると考えられる場合でも grietion less consolidometerによる 尼宏の場合はクリーフ。的方ものは3台んど見られない。しかも 現場の 尼宏地下と 尼宏試験の場合との 自の相異の大き、ことは、もつと別の开うのクリーフ。又は米は 性が作用しているものと考えなければでらない。

軟弱粘土は昨年の当會で報告した如くその液性限界と自然含水はか1まい。同いであり粘土中の同原水はすべて吸着水であるとすると 脱水に厚し水が吸着水傷より離脱するのに抵抗を生する。この抵抗が見かけ上米が生として働くものである。そして 宏理論の U: 向 P発水を、

$$\frac{\partial U}{\partial t} m_{\nu} r_{n} = K \frac{\partial^{2} U}{\partial Z^{2}}$$
 
$$\frac{\partial U}{\partial t} m_{\nu} r_{n} = K \frac{\partial^{2} U}{\partial Z^{2}}$$
 
$$K : 透水 含 数$$

において人は粘性も含めた見かけ上の透水係数であり、圧差試験試料に較べ非常に厚い層においては 豊田は知めてかとなる。そして

$$\frac{\partial^2 \mathcal{U}}{\partial z^2} \to 0 = 5 \text{ in } K \to K_o$$

と考えると K。は 透り季数の直接弦で水の1直に一るらすべきである。

事實直接法により求めた K。より Cuを求め決下計算を行うと現場を症状でとよく一致する。しかしどのようなを紡速度より K。の1直か變化するものであるかは今後の研究上の大き、問題であると考えられる。

