

概観

圧密理論は『図-1』のような微小四面体において  $dt$  時間中に起こる容積変化は、その時間中における同ゲキ水の流入量と流出量の差に等しい。として誘導される。これを三次元的に取り扱うと、  

$$\frac{\partial \epsilon}{\partial t} (dx \cdot dy \cdot dz) dt = -\frac{k}{\omega} \nabla^2 u (dx \cdot dy \cdot dz) dt \quad (1)$$

∴ に、 $\epsilon = \epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z =$  体積ヒズミ

$\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z = x, y, z$  方向の縦ヒズミ

なる式が導びかれる。同ゲキ水圧  $u$  は等方性圧力であるからすべての方向の変形が自由であるとして、粘土の粒子骨格構造を等方等量の弾性体と仮定すれば、  

$$\epsilon = -\frac{3(1-\nu)}{E} u = -\frac{1}{k} u = -m_v u \quad (2)$$

∴ に、 $\nu =$  ポアソン比  $E =$  縦弾性係数

$k =$  体積弾性係数  $m_v =$  体積圧縮係数(土質)

が成立するからこの関係を(1)式に代入すると、

$$\frac{\partial \epsilon}{\partial t} = C_v \nabla^2 \epsilon \quad \text{または} \quad \frac{\partial u}{\partial t} = C_v \nabla^2 u \quad (3)$$

∴ に、 $C_v = \frac{k}{\omega} m_v$

となり、レンリソフの圧密理論式と一致したものが得られる。

なお、テルザーゴの圧密理論に於いては、側方変形が零、すなわち、  
 $\epsilon_x = \epsilon_y = 0$   
 で体積ヒズミ

は鉛直方向の縦ヒズミで起り、また、同ゲキ水の流は鉛直方向にのみ起るとしている。それゆえ(3)式は、

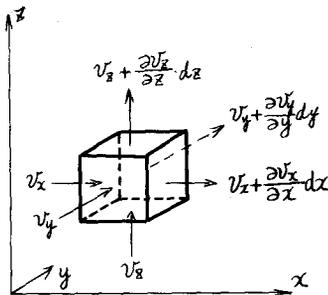


図-1

$$\frac{\partial \epsilon_z}{\partial t} = -\frac{k}{\omega} \frac{\partial^2 u}{\partial z^2} \quad (4)$$

となる。そしてこのような変形条件においては、帯井等が指し示すように水平方向と鉛直方向の初期応力の比が  $k_0$  なる一定値となり、圧密の進行に伴って側方圧力の減少をまねいて形状変形を會て圧密変形が多ずる。そこで、粘土の骨格構造を等方等量の弾性体であると仮定すると、

$$\epsilon_z = -\frac{1}{E} \frac{(1+\nu)(1-2\nu)}{1-\nu} u = -m_v u \quad (5)$$

なる関係が成立するから、

$$\frac{\partial u}{\partial t} = C_v \frac{\partial^2 u}{\partial z^2} \quad \text{または} \quad \frac{\partial \epsilon_z}{\partial t} = C_v \frac{\partial^2 \epsilon_z}{\partial z^2} \quad (6)$$

∴ に、 $C_v = \frac{k}{\omega} m_v$

なる熟知の式を得る。

試験機

今回試作した試験機は図-2のように、応力制ギョ型(3)の三軸圧縮試験機と同型のもので、側方圧力を空気圧、軸方向圧力を重錘荷重で載荷し、試験中の荷重を長時間一定値に保つことができる。供試体は直径  $60\text{mm}$ 、高さ  $120\text{mm}$  の円筒状で周面に濾紙を張りつけてドレーンとし、水平方向に放射流れを起させて圧密を行なう。この際、供試体に鉛直方向の流れを起させないようとするため、下部加圧板のポーラスストーンと供試体底面ととの間にパラフィン等の遮水膜を設けて直接流れ込むのを遮断する。上部加圧板からの排水は起させない構造とし、試料との接触面を可撓性(薄いゴム膜で密封される空間に着色水を封じ込める)あるいは剛性のリップレドをなし得るものとする。下部加圧板の中央に先端にポーラスメタルを挿す針を直立させ、供試体水平断面の中心にお

