

III-18

粘土の繰返し圧密について

京都大学工学部 正員 ○松尾 稔
京都大学防災研究所 正員 八木 則男

1. はじめに：繰返し圧力による粘土層の圧密沈下問題を量的に解析する為の初歩的実験として、三軸圧縮試験機を用いて繰返し等分圧密試験を行なつた。この結果、得られたデータの一部はすでに今年の第19回年次学術講演会において発表した。ここでは実験値の解析のための近似計算法について簡単に述べよう。

2. 第1回目の圧密の過程：水に飽和した厚さ h の粘土層が不透水層（上面）、不透水層（下面）の間に存在し、これに上部透水層とあして等分布荷重 p が載荷される場合、かつ固相が水が鉛直方向にのみ流れるとき、任意位置、任意時間における固相水圧 u が近似的につぎのように表わされることは周知のとおりである。

$$0 \leq t \leq h^2/2C_v, \quad 0 \leq z \leq 2\sqrt{3C_v t} \quad \text{のとき} \quad u(z, t) = u_0 - u_0(2\sqrt{3C_v t} - z)^2/2C_v t \quad (1-a)$$

$$0 \leq t \leq h^2/2C_v, \quad 2\sqrt{3C_v t} \leq z \leq h \quad \text{のとき} \quad u(z, t) = u_0 \quad (1-b)$$

$$h^2/2C_v \leq t \leq \infty, \quad 0 \leq z \leq h \quad \text{のとき} \quad u(z, t) = u_0 e^{-(3C_v t/h^2 - 1/4)} \{1 - (h-2z)^2/h^2\} \quad (1-c)$$

ここに C_v は圧密係数、 u_0 は初期固相水圧であり、初期荷重面は矩形である。

ところで種々の圧密問題の解は基本的に圧密度 U で表わされ、そして圧密度は任意時刻における固相水圧の全厚 h に対する平均値に依存するから、実際の解析にある場合、 u の平均的固相水圧 u_m および平均的有効応力 σ'_m （全応力の平均の意味ではない）を用いるのが便利であり、これは当然である。まず u_m を求め、 $\sigma'_m = p - u_m$ より σ'_m を計算すると、

$$0 \leq t \leq h^2/2C_v \quad \text{のとき} \quad \sigma'_m = (p - u_0) + \frac{2u_0\sqrt{3C_v t}}{3h} \quad (2-a)$$

$$h^2/2C_v \leq t \leq \infty \quad \text{のとき} \quad \sigma'_m = p - \frac{2}{3}u_0 e^{-(3C_v t/h^2 - 1/4)} \quad (2-b)$$

また水は水が通常規定するとはち体積変化の割合 α_v は粘土層全体に対する平均的と仮定するとはいうまでもないから、 α_v が U 、 U の値と有効応力 σ'_m と一義的に対応すると考えよう。粘土が過去に先行荷重 σ'_0 をうけていたものとすると、 p 圧中における有効応力が σ'_0 に達するまでは逆圧密、 $\sigma'_0 \leq \sigma'_m$ と正規圧密の状態となる。任意時刻における粘土層各深さの有効応力は当然異なるから、厳密には α_v は U ではなく、 $\sigma'_m \leq \sigma'_0$ において逆圧密、 $\sigma'_m \geq \sigma'_0$ において正規圧密の状態であると考える。 α_v と σ'_m との関係は一般に $e - \log p$ 曲線と類似の関係が成立するから、 $\alpha_v \sim \sigma'_m$ 関係は

$$\sigma'_m \leq \sigma'_0 \quad \text{のとき} \quad \alpha_v = a \sigma'_m{}^b \quad (3-a) \quad \sigma'_m \geq \sigma'_0 \quad \text{のとき} \quad \alpha_v = c \log d \sigma'_m \quad (3-b)$$

のように表示してもよいであろう。ここに a, b, c, d は実験的に求めるべき定数である。 $\sigma'_m = \sigma'_0$ になるときの時間を t_c とすると、 t_c は(2)式から求められ、各場合に依りて(2)式(3)式に代入するとはなり、 $\alpha_v \sim t$ 関係が以下のように求められる。

$$0 \leq t \leq t_c \leq h^2/2C_v \quad \text{or} \quad 0 \leq t \leq h^2/2C_v \leq t_c \quad \text{のとき} \quad \alpha_v = a \{2u_0\sqrt{3C_v t}/3h\}^b \quad (4-a)$$

$$0 \leq t_c \leq t \leq h^2/2C_v \quad \text{のとき} \quad \alpha_v = c \log d \{2u_0\sqrt{3C_v t}/3h\} \quad (4-b)$$

$$t_c \leq h^2/2C_v \leq t \quad \text{or} \quad h^2/2C_v \leq t_c \leq t \quad \text{のとき} \quad \alpha_v = c \log d \{p - \frac{2}{3}u_0 e^{-(3C_v t/h^2 - 1/4)}\} \quad (4-c)$$

$$h^2/2C_0 \leq t \leq t_c \quad \alpha \text{ と } \Delta\% = a \left\{ p - \frac{2}{3} u_0 e^{-(3\alpha t/h^2 - 1/4)} \right\}^b \quad (4-d)$$

3. 第1回目膨潤の過程：外圧中による圧密の進行途上において $t=t_0$ のとき瞬間的に中をとり除くと、粘土層は吸水膨張を開始する。この場合膨張係数 C_s の大きさが問題となるが、 $C_s = C$ と仮定する。この仮定は既存の資料や今回の実験結果から十分水質と不矛盾であることが示されている。この膨潤過程の関数 α は水圧分布曲線を求めるために、外圧中による分布曲線を求めた後連続させながら、同時に $t=t_0$ における外圧中をかけた場合の分布曲線を求め、この両者を組合せればよい。この大切なことは $t=t_c$ 時において $p = u_0 + \sigma'_c$ の状態にある α が $p = 0$ にしたとき、付着した一般に $u_0 = -\sigma'_c$ であり $S=1$ となるわけである。これは土の物性に関する重要な問題であり、軽々しく結論めいたことを述べざるを得ないが、今回は $\alpha < 1$ としこの α が水圧を決定し、膨潤過程における σ'_m を求めることができる。

$$0 < t_0 \leq t \leq h^2/2C \quad \alpha \text{ と } \sigma'_m = \left\{ 2u_0 \sqrt{3C}/sh \right\} \left\{ \sqrt{t} - \sqrt{t-t_0} \right\} \quad (5-a)$$

$$t_0 \leq h^2/2C \leq t \leq (h^2 + 12Ct_0)/12C \quad \text{or} \quad h^2/2C \leq t_0 \leq t \leq (h^2 + 12Ct_0)/12C \quad \alpha \text{ と } \sigma'_m = \frac{2u_0}{3} \left\{ \frac{3}{2} - e^{-\frac{3\alpha t}{h^2} - \frac{1}{4}} - \frac{3\alpha(t-t_0)}{h} \right\} \quad (5-b)$$

$$(h^2 + 12Ct_0)/12C \leq t \quad \alpha \text{ と } \sigma'_m = \frac{2u_0}{3} e^{-\frac{3\alpha t}{h^2} - \frac{1}{4}} \left\{ e^{3\alpha t_0/h^2} - 1 \right\} \quad (5-c)$$

とすると $\Delta\% \sim \sigma'_m$ の関係はやはり (3-a) 式と同形としてよいから (α, b が圧密の場合とは異なる値になることをいうまでもなく、この場合は膨潤曲線を用いて決定する)、各場合に式 (5) 式と組合せることにより $\Delta\% \sim t$ の関係を求めることができる。

4. 第2回目以後の圧密および膨潤の過程：紙面に制限があるため詳しくは講演時に発表するが、とにかく第2回目以後の過程は第1回目の場合の手法を繰返し求める。すなわち第1回目の圧密を開始して後時間 t_0 の間の有効応力の増加を Δu_0 、そして $t=t_0$ 時に開始した第1回目の膨潤を $t=2t_0$ 時に中止したとき、圧密開始時 ($t=0$) から有効応力の増加が結局 $B\Delta u_0$ であるとする。この各段階における圧密、膨潤時間を t_0 (一定) とし、繰返しを継続しても粘土の均一性は保持され、 α, h, C 等の変化は無視できる程度と仮定し、また各回の圧密は前回の膨潤中止時の関数 α が水圧を等分布した後開始するものとする。そうすると第2回目の圧密を開始するときの初期関数 α は $u_0 = (1-B)u_0$ であり、時間 t_0 の間にはやはり $(1-B)\Delta u_0$ の有効応力が増加する。そして第2回目の膨潤中止時、すなわち第2回目の cycle における有効応力の増加は結局 $B(1-B)u_0$ となる。以下同様にして考えを進めると n 回目の圧密過程における $\sigma'_m \sim t$ の関係はつぎのようになる。

$$0 \leq t^{(n)} \leq h^2/2C \quad \alpha \text{ と } \sigma'_m = (p - u_{0n}) + \frac{2u_{0n} \sqrt{3C} t^{(n)}}{sh} \quad (6-a)$$

$$h^2/2C \leq t^{(n)} \leq 2t_0 \quad \alpha \text{ と } \sigma'_m = p - \frac{2}{3} u_{0n} e^{-(3\alpha t^{(n)}/h^2 - 1/4)} \quad (6-b)$$

ここで $t^{(n)}$ は n 回目の圧密を開始したときをゼロとして測り、 t_0 は時間、 u_{0n} は n 回目の圧密開始時の初期関数 α が水圧にあり、つぎのように表示される。

$$u_{0n} = (1-B)^{n-1} u_0 \quad (7)$$

ただし B は $0 < t_0 \leq h^2/4C$, $h^2/4C \leq t_0 \leq h^2/2C$, $h^2/2C \leq t_0$ の各場合により、それぞれ異なる。 $B = 2(\sqrt{2}-1)\sqrt{3Ct_0}/sh$, $B = 1 - \frac{2}{3} e^{-(6\alpha t_0/h^2 - 1/4)} - \frac{2\sqrt{3Ct_0}}{sh}$, $B = \frac{2}{3} e^{-(3\alpha t_0/h^2 - 1/4)} \{ 1 - e^{-3\alpha t_0/h^2} \}$

なおこの場合の先行荷重 σ'_m は $(n-1)$ 回目の圧密中止時の有効応力とをわけよい。

n 回目の膨潤の過程も同じようにして決定することができる。