

ろ層浸透能について

大阪工業大 正員 ○ 木原 敏
大阪工業大(短) 正員 勲道千歳

はじめに： 砂によるろ過層の浸透現象は、ろ過抑止作用のモデルを考える上で必要であるが、従来のDarcy式浸透係数式は砂粒度分布を考慮しない上に、砂粒直径に依存しており、直接的に間隙内を流れる流体のマサツから求めたものではなかった。そのため、終局的には、経験式の域を出ず、適用範囲に制約があり、合理性に欠ける臭があつたと思われる。著者は間隙内の流れが、Hagen-Poiseuille域にある範囲で、直接的に間隙内の流れに注目し、砂層内の砂粒表面積を粒度分布を考慮して計算し、これによる圧損失を求めた。

1

砂層の浸透流れを間隙が連続する複雑な閉塞として考えて、その間隙の平均的なスケールを、 d_{*0} 、間隙相当径と名付けることにする。この d_{*0} は水路内で流れる有効動深(径深)とほぼ等しいもので、円管の場合では半径 $Y_0 = 2d_{*0}$ である。このような d_{*0} を用いると、

$$q = \frac{\pi 16}{8} \frac{d_{*0}^4}{\mu} \rho g \frac{\Delta h}{\Delta z} = \frac{2\pi g}{\mu} d_{*0}^4 \frac{\Delta h}{\Delta z} \quad \dots\dots\dots (1)$$

ここに q は単管内の流速 U_0 と管断面積 A_f との積であり、 U_0 は浸透層では間隙流速である。円管では

$$q = U_0 A_f = U_0 \pi Y_0^2 = U_0 4\pi d_{*0}^2 = \frac{U_0}{\varepsilon_0} 4\pi d_{*0}^2 \quad \dots\dots\dots (2)$$

U_0 : 3過速度 (cm/s), ε_0 : 間隙率, (cm³/cm³)

故に円管断面では

$$U = \frac{\varepsilon_0 q}{2\pi} d_{*0}^2 \frac{\Delta h}{\Delta z} \quad \dots\dots\dots (3), \quad \text{浸透係数 } k = \frac{\varepsilon_0 q}{2\pi} d_{*0}^2 \quad (\text{cm/s}) \quad \dots\dots\dots (4)$$

円管でなく、平行な平板間の流れとすると、

$$k = \frac{3}{8} \frac{\varepsilon_0 q}{\pi} d_{*0}^2 \quad \dots\dots\dots (5)$$

砂層のような複雑な管路では一般的に表わして

$$k = \alpha \frac{\varepsilon_0 q}{\pi} d_{*0}^2 \quad \dots\dots\dots (6) \quad \alpha = 0.5 \sim 0.3 \text{ で砂のような場合は } 0.3 \text{ に近い}$$

「Elmeslebenの仮定」を用いると、間隙相当径 d_{*0} は、

$$d_{*0} = \varepsilon_0 / A_{*0} \quad \dots\dots\dots (7)$$

A_{*0} は単位容積内の充填材(ここでは砂)の表面積の統計である。(6)にこの関係を入れ

$$k = \frac{\alpha}{\pi} \frac{\varepsilon_0^3 q}{\pi A_{*0}^2} \quad \dots\dots\dots (8)$$

π : 有効接触面積率で、これは砂と砂とが重なって通水しない部分を省いた割合である。

Satoshi Kihara, Chitose Dōdō.

A_{*0} は粒度分布が細かい程、大きくなり、粗粒になると小さくなる。

若し、単一の直径 D_p の場合は

$$A_{*0} = a_{p*} \cdot n \quad \dots\dots\dots (9), \quad a_{p*}: 1 \text{ 粒の表面積}, n: \text{単位容積内砂粒数.}$$

$$a_{p*} = \psi_s' \frac{\pi}{6} D_p^2, \quad \psi_s' \pi = \psi_s \text{ とする.} \quad a_{p*} = \psi_s D_p^2 \quad \dots\dots\dots (10)$$

ψ_s' : D_p の直径の球と砂との表面積の比. (表面積補正係数)

$$n = (1 - \epsilon_0) / \psi_s' \frac{\pi}{6} D_p^3, \quad \psi_s' \frac{\pi}{6} = \psi_s \text{ とする.} \quad n = (1 - \epsilon_0) / \psi_s D_p^3 \quad \dots\dots\dots (11)$$

ψ_s' : 体積補正係数.

この場合、砂は篩分けられるので細目に対して外接径に近くなる。

$$(9) \text{ は } A_{*0} = a_{p*} \cdot n = (\psi_s / \psi_g) \{ (1 - \epsilon_0) / D_p \} \quad \dots\dots\dots (12)$$

$$d_{*0m} = \epsilon_0 / A_{*0} = (\psi_g / \psi_s) \{ \epsilon_0 / (1 - \epsilon_0) \} \zeta_5 \{ D_p \quad \dots\dots\dots (13)$$

浸透係数 k は

$$k = \frac{g \epsilon_0^3}{\nu} \frac{\zeta_5}{\zeta_5^2} \left(\frac{\psi_g}{\psi_s} \right)^2 \frac{D_p^2}{(1 - \epsilon_0)^2} \quad \dots\dots\dots (14)$$

2 粒度分布をもつ、粒子群の表面積計

粒度分布をもつ、粒子群の単位容積内の表面積の統計は、同様の考え方で

$$A_{*0} = \sum a_{p*} \cdot n_i$$

粒子数 n_i (D_{pi} の砂の) = (D_{pi} の砂の体積 V_i) / (D_{pi} の砂粒 1 個の体積 v_{pi})

$$V_i = (1 - \epsilon_0) \zeta_5 (D_{pi}) d(X_i), \quad v_{pi} = \psi_g D_{pi}^3$$

$$n_i = V_i / v_{pi} = (1 - \epsilon_0) \zeta_5 (D_{pi}) d(X_i) / \psi_g D_{pi}^3 \quad \dots\dots\dots (15)$$

$$a_{p*} = \psi_s D_{pi}^2 \text{ とする.}$$

$$A_{*0} = \int_{-\infty}^{\infty} \{ (1 - \epsilon_0) \left(\frac{\psi_s}{\psi_g} \right) \zeta_5 (D_{pi}) / D_{pi} \} d(X_i) \quad \dots\dots\dots (16)$$

3. d_{*0} 数値計算

(16) の結果と、 $\alpha = 0.5$, (両管の場合の係数), $\frac{1}{\zeta_5} \frac{\psi_g}{\psi_s} = 1$ として数値計算すると、図のようになる。 ζ_5 の値は、60, D_{pm} の値で変化するが、現在のところ、砂のような複雑な角張をもつものでは、理論的には、求めている。

4. 結果に対する考察

- (1) 浸透現象を間隙の大きさを与えて求めた。
在来式より、理論的に厳密である。
- (2) 極毛细流れでは、(たとえは、粘土) 電界
による影響が出ると言われているが、3 層砂
のような粗粒砂では問題はない。
- (3) ζ_5 の構造は、複雑で単純でない。
- (4) フロック等の抑止物質を含めた式を考える。
- (5) d_{*0} は平均的表現である。分布が重要になる。

