

名古屋大学 正員 西畑勇夫
名古屋大学 学生員 ○鎌倉淳一

I まえがき

貯水池の機能の1つに流入した水の調節作用がある。貯水池に流入した水の運動形態を把握するためには、密度流としての池内水の運動を解析する必要がある。本論では、YIHの理論を用いて、密度流としての池内水の流線を求め、隅角部から発生する渦の領域が、取水口の位置と、取水流量の大きさに多大に影響されることを示した。

2 密度流の基礎方程式

貯水池は2次元で、流れは定常流、非粘性流体とする。

Navier-Stokesの運動方程式は次のようになる。

$$u \frac{\partial u}{\partial x} + v \frac{\partial u}{\partial y} = -\frac{1}{\rho} \frac{\partial p}{\partial x} \quad (1)$$

$$u \frac{\partial v}{\partial x} + v \frac{\partial v}{\partial y} = -\frac{1}{\rho} \frac{\partial p}{\partial y} - g \quad (2)$$

連続方程式は次のようになる。

$$u \frac{\partial \rho}{\partial x} + v \frac{\partial \rho}{\partial y} + \rho \left(\frac{\partial u}{\partial x} + \frac{\partial v}{\partial y} \right) = 0 \quad (3)$$

ここで、密度は流線に沿って一定とすると

$$u \frac{\partial \rho}{\partial x} + v \frac{\partial \rho}{\partial y} = 0$$

となるから(3)式は次のようになる。

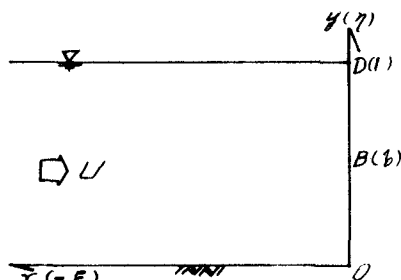
$$\frac{\partial u}{\partial x} + \frac{\partial v}{\partial y} = 0 \quad (4)$$

x, y は直交座標、 u, v は x, y 方向の速度成分、 g は重力の加速度、 ρ は密度とする。
ここで ρ_0 を基準密度として、YIHの変換を行なう。

$$(u', v') = \left(\frac{\rho}{\rho_0} \right)^{1/2} (u, v)$$

このとき(1)、(2)式と(4)式は次のようになる。

$$u' \frac{\partial u'}{\partial x} + v' \frac{\partial u'}{\partial y} = -\frac{1}{\rho_0} \frac{\partial p}{\partial x} \quad (5)$$



$$u' \frac{\partial u'}{\partial x} + v' \frac{\partial v'}{\partial y} = -\frac{1}{\rho_0} \frac{\partial p}{\partial x} - \frac{\rho}{\rho_0} g \quad \dots (6)$$

$$\frac{\partial u'}{\partial x} + \frac{\partial v'}{\partial y} = 0 \quad \dots (7)$$

(7) を満足する流れ関数 Ψ' を導入し (5), (6)

$$u' = \frac{\partial \Psi'}{\partial y}, \quad v' = -\frac{\partial \Psi'}{\partial x}$$

を用いて次式をうる。

$$\left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2} \right) \Psi' = \frac{1}{\rho_0} \frac{dH}{d\Psi'} - \frac{g}{\rho_0} y \frac{d\rho}{d\Psi'}$$

但し H は Bernoulli の関係式である。

$$H = p + \frac{\rho_0 (u'^2 + v'^2)}{2} + \rho g y \quad \dots (8)$$

次の2つの仮定を用いると (8) 式は線形になる。

- ① 取水口から十分上流の水の密度分布は y の1次関数として近似される。

$$\rho(\infty, y) = \rho_0 (1 - \beta y), \quad \beta = (\rho_0 - \rho_1) / \rho_0 D$$

ρ_0, ρ_1 は池底、池表密度、 D は水深。

- ② 取水口から十分上流の流速 u' は一定。

$$u' = U, \quad \text{つまり} \quad \Psi' = Uy$$

このとき次式をうる。

$$\left(\frac{\partial^2}{\partial \xi^2} + \frac{\partial^2}{\partial \eta^2} \right) \Psi + F^2 \Psi = F^2 \eta \quad (9)$$

$$\text{但し} \quad \xi = \frac{x}{D}, \quad \eta = \frac{y}{D}, \quad \Psi = \frac{\Psi'}{UD}, \quad F = \frac{Q}{WD^2 \sqrt{g\beta}}$$

Q は取水流量、 W は貯水池平均巾。

(9) 式と次の境界条件で解くと、密度流としての流れ関数 Ψ をうる。

境界条件

$$\begin{array}{ll} \textcircled{1} & \xi = 0 \quad \left\{ \begin{array}{l} b < \eta \leq 1 \\ 0 \leq \eta < b \end{array} \right. \quad \begin{array}{l} \Psi = 1 \\ \Psi = 0 \end{array} \\ \textcircled{2} & -\infty < \xi \leq 0 \quad \eta = 1 \quad \Psi = 1 \\ \textcircled{3} & -\infty < \xi \leq 0 \quad \eta = 0 \quad \Psi = 0 \\ \textcircled{4} & \xi = 0 \quad 0 \leq \eta \leq 1 \quad \Psi = \eta \end{array}$$

$$\Psi = \eta + \frac{2}{\pi} \sum_{n=1}^{\infty} \frac{1}{n} \cos n\pi b \cdot \sin n\pi \eta \cdot \exp(n^2 \pi^2 - F^2)^{1/2} \xi \quad \dots (10)$$

