

III-36 開水路の垂直流速曲線と竿浮子の補正係数

中央大学工学部 正負 春日屋 伸昌

開水路の垂直流速曲線式を導くために、流れの方向に x 軸、深さにそって z 軸をとり、流れの中に単位幅の微小体 $\delta x \delta z$ を考える。 z 点での乱れによるせん断力を τ とし、 x 方向の力の釣合を考えると、上下流面に垂直に働く力 $p \delta z$ は相殺されるから、次の式が成り立つ (w_0 は水の単位容積重量、 I は水面勾配)。

$$\tau \delta x - \{ \tau + (\partial \tau / \partial z) \delta z \} \delta x + w_0 \delta x \delta z \cdot I = 0 \quad (a)$$

$$\therefore \partial \tau / \partial z = w_0 I \quad (b)$$

これを積分すれば、 $\tau = w_0 I z + C$ (C : 積分定数) がえられるから、河底 $z = h$ におけるせん断力を τ_0 とすれば、 $C = \tau_0 - w_0 I h$ となって、結局では、

$$\tau = w_0 I (z - h) + \tau_0 \quad (c)$$

ところで、 τ は、渦動粘性係数を ε 、水の密度を ρ 、 z 点での流速を v とし、 $\tau = -\rho \varepsilon \cdot dv/dz$ で与えられるから、 g を重力加速度として、(c) 式より、

$$\varepsilon \cdot dv/dz = g I (h - z) - (\tau_0 / \rho) \quad (d)$$

最大流速の位置の水深に対する割合を α (α は正、負、0 の値をとる) とすれば、 $z = \alpha h$ において $dv/dz = 0$ であるから、(d) 式より、

$$\tau_0 / \rho = g h I (1 - \alpha) \quad (e)$$

(e) 式を (d) 式に入れて、

$$\varepsilon \cdot dv/dz = g h I \{ \alpha - (z/h) \} \quad (f)$$

ε は一般に z の函数であるが、Boussinesq に従って定数と仮定すれば、(f) 式を積分し、 c を積分定数として、

$$v = (g h I / \varepsilon) \{ \alpha z - (z^2 / 2 h) \} + c \quad (g)$$

表面流速を v_s とすれば、 $c = v_s$ となるから、(g) 式は、

$$v = v_s + (g h I / \varepsilon) \{ \alpha z - (z^2 / 2 h) \} \quad (h)$$

さて、縦平均流速 v_m は、次のようになる。

$$v_m = \frac{1}{h} \int_0^h v dz = v_s + \frac{g I}{\varepsilon} \left(\frac{\alpha h^2}{2} - \frac{h^2}{6} \right) = v_s - \frac{g I}{6 \varepsilon} (1 - 3\alpha) h^2 \quad (i)$$

(h)、(i) 両式より ε を消去すると、 $h = v_s / v_m$ として、

$$v = (v_m / p) \{ p h + 2\alpha (z/h) - (z/h)^2 \}, \quad \{ p = (1 - 3\alpha) / \{ 3(h - 1) \} \} \quad (j)$$

(j) 式は垂直流速曲線を軸が水平な2次放物線と仮定した従来の諸公式のすべてを含む。下の左は従来の公式、その右は(j)式よりその公式をうるための条件を示す。ただし、 C は Chèzy の流速係数 ($v_m = C \sqrt{h I}$) である。

$$\text{Bazin 公式 } v = v_m \{ 8 - 24(z/h)^2 \} \sqrt{h I} \quad \alpha = 0, \quad h = 1 + (8/C)$$

$$\text{Boussinesq 公式 } v = v_m \{ 1 + (a/3C) \{ (1/3) - (z/h)^2 \} \} \quad \alpha = 0, \quad p = 3C/a \quad (a: \text{定数})$$

$$\text{Humphreys-Abbot 公式 } v = v_{\max} - (0.28 v_m / \sqrt{h + 0.46})^{0.5} \{ (z - z_0) / h \}^2 \quad p = (\sqrt{h + 0.46} v_m / 0.28)^{0.5}$$

(v_{max} : 最大流速, z_0 : 最大流速の点の深さ)

安芸公式 $v = \{C + (20/3) - 20\alpha + 40\alpha(z/h) - 20(z/h)^2\} \sqrt{hI} \quad p = 20/C$

(j) 式中の2つのパラメータ ℓ , α は種々の因子によって変動し, 多数の資料の統計的処理の結果によると, 強い順風が吹く程 ℓ は大きく, α は小さくなり, 河底粗度が小さくなる程 α は大きくなる ($\ell = 1.0 \sim 1.4$, 平均1.1, $\alpha = -0.3 \sim 0.3$, 平均0.2)。

(j) 式を用いれば, 竿浮子の補正係数を導くことができる。竿浮子に働く外力は, 流速と浮子の速度との差に基因する動水圧, 浮子の自重, 浮子に働く浮力, 水表面上の一部に働く風圧である。竿浮子が流水に投下されてから一定の速度 v_f に達して以後は, $v > v_f$ の点の動水圧を正, $v < v_f$ の点のそれを負とし, 自重と浮力とは釣合っているため考慮する必要がなく, 風圧を無視すれば, 正の動水圧の総和は負のそれと大きさが等しい。

図は v_f と(j)式の v との関係を3つに分類して示したもので, 竿浮子の吃水比を n (水中の長さを水深 h で割ったもの), 垂直流速曲線上で v_f に等しい速度を有する点までの深さの水深に対する比を m とおく。

いずれの場合においても,
 $v_f = (v_m/p)(p\ell + 2\alpha m - m^2) \quad (K)$

動水圧は速度差の2乗に比例し, 竿浮子の太さは一様とすれば,

図の各々について, 次の式が成り立つ。ただし, $F(Z) \equiv (v_f - v)^2 = (v - v_f)^2$ である。

$$\left. \begin{aligned} (I), (III) \text{ の場合 } & \int_0^{mh} F(Z) dZ = \int_{mh}^{nh} F(Z) dZ \\ (II) \text{ の場合 } & \int_{mh}^{(2\alpha-m)h} F(Z) dZ = \int_0^{mh} F(Z) dZ + \int_{(2\alpha-m)h}^{nh} F(Z) dZ \end{aligned} \right\} \quad (I)$$

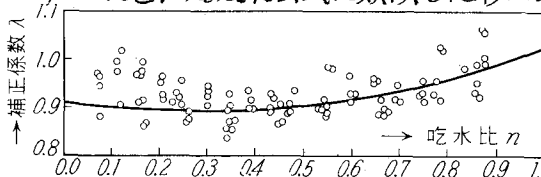
(j), (K) 両式より, $F(Z) \equiv (v - v_f)^2 = (v_m^2/p^2) \{m^2 - 2\alpha m + 2\alpha(Z/h) - (Z/h)^2\}^2$ であるから, これを(I)式に入れて積分し, n, α の種々な値に対して m を解けば, 補正係数 $\lambda = v_m/v_f$ は(K)式より,

$$\lambda = p/(p\ell + 2\alpha m - m^2), \quad p = (1 - 3\alpha)/(3(\ell - 1)) \quad (m)$$

(m) 式より, α, ℓ, n を与えれば λ を知りうる。その結果, λ は0.8~1.0で, α と ℓ の中, λ に大きく影響するのは ℓ である。 $n > 0.5$ ならば n が大きくなれば λ は増大し, n が一定ならば ℓ, α が小さくなれば λ は増大する。 $n = 0.93$ 付近では λ は ℓ, α に影響されず約1.0で, この有効吃水比を用いない時にも, $n \geq 0.85$ ならば α は λ に殆んど無関係で, ℓ による λ の変動も僅小であり, $\lambda = 0.94 \sim 1.00$ となる。無風時で粗度が

n	λ
1.00	1.028
0.90	0.989
0.80	0.958
0.70	0.934
0.60	0.916

普通の場合には $\alpha = 0.2, \ell = 1.1$ としてよいから, その時の λ は左の表の通りで, これをFrancis公式に類似した形に公式化すると,



$\lambda = 1.053 - 0.214\sqrt{1-n} \quad (n)$
 左図は筆者が静岡県浜名用水において行なった96個の実験値と理論曲線とを示したものである。