2018 分野 3

nakao

2022年8月6日

第1問

- (1)
- (2)
- (3)
- (4)
- (a)

ベルヌーイの定理は以下の式で与えられる。

$$\frac{\partial}{\partial s} \left(\frac{v^2}{2g} + \frac{p}{\rho g} + z + h_f \right) = 0 \tag{1}$$

(変数の定義は一般的なものなので省略。。)

管の曲がりの部分では速度水頭が小さくなり、その分を圧力水頭や位置水頭の増加で補うことになる。サージタンクがなければ位置水頭を増加させることができず圧力水頭が急増し、圧力勾配が保たれず逆流する可能性がある。

(b)

流出口での速度水頭が $\frac{v^2}{2g}$ であることを考えるとダム湖の水面と流出口における全水頭の差は $H-\frac{v^2}{2g}$ である。これとエネルギー保存則より、

$$H - \frac{v^2}{2g} = K_e \frac{v^2}{2g} + f \frac{L}{d} \frac{v^2}{2g} + K_b \frac{v^2}{2g} + f \frac{L_2}{d} \frac{v^2}{2g} + H_T + f \frac{L_3}{d} \frac{v^2}{2g}$$
 (2)

を得る。したがって、

$$H_T = H - \left(K_e + K_b + 1 + f \frac{L_1 + L_2 + L_3}{d}\right) \frac{v^2}{2g}$$
(3)

となる。

(c)

質量 m の水塊の損失水頭 H_T から取り出せるエネルギーは mgH_T である。ここでは流量が $Q=\pi d^2 v$ で あり、有効落差 H_T による仕事率 P は、

$$P = \rho Q g H_T = \rho g \pi d^2 v H_T \tag{4}$$

と表せる。したがって、

$$T = P\eta = \rho g\pi d^2 v H_T \eta \tag{5}$$

となる。

(d)

式 (5) から v に依存する部分 vH_T を最大化すれば良い。式 (3) を用いると、

$$\frac{\mathrm{d}}{\mathrm{d}v}(vH_T) = H - \frac{3}{2g} \left(K_e + K_b + 1 + f \frac{L_1 + L_2 + L_3}{d} \right) v^2 \tag{6}$$

である。これを 0 として、

$$v = \sqrt{\frac{2gH}{3(K_e + K_b + 1 + f\frac{L_1 + L_2 + L_3}{d})}}$$
 (7)

で発電量が最大になる。

第2問

(1)

質量保存則は、

$$\frac{\partial \rho}{\partial t} + \frac{\partial (\rho u)}{\partial x} + \frac{\partial (\rho w)}{\partial z} = 0 \tag{8}$$

と表せる。流体の非圧縮性から $oldsymbol{
abla}
ho=\mathbf{0}, rac{\partial
ho}{\partial t}=0$ であり、

$$\frac{\partial u}{\partial x} + \frac{\partial w}{\partial z} = 0 \tag{9}$$

となる。

(2)

水平方向、鉛直方向の運動方程式はそれぞれ、

$$\frac{\partial u}{\partial t} + u \frac{\partial u}{\partial x} + w \frac{\partial u}{\partial z} = -\frac{1}{\rho} \frac{\partial p}{\partial x} \tag{10}$$

$$\frac{\partial u}{\partial t} + u \frac{\partial u}{\partial x} + w \frac{\partial u}{\partial z} = -\frac{1}{\rho} \frac{\partial p}{\partial x}$$

$$\frac{\partial w}{\partial t} + u \frac{\partial w}{\partial x} + w \frac{\partial w}{\partial z} = -\frac{1}{\rho} \frac{\partial p}{\partial z} - g$$

$$(10)$$

で与えられる。式 (10),(11) の両方において、左辺は流体の加速度を表す。特に第1 項は流速場の時間変化、 第2項は流体粒子の移動による速度変化に対応する。右辺は流体に作用する力を表す。ここでは圧力勾配によ る力と物体力としての重力を考慮している。

(3)

(a)

(11) より、

$$\frac{\partial p}{\partial z} = -\rho \left(g + \frac{\partial u}{\partial t} + u \frac{\partial u}{\partial x} + w \frac{\partial u}{\partial z} \right) \tag{12}$$

であるが、長波条件下では重力に比べて鉛直加速度が小さいと考え、

$$\frac{\partial p}{\partial z} = -\rho g \tag{13}$$

で近似できる。これをzから η まで鉛直方向に積分すると、

$$p_a - p = -\rho g(\eta - z) \tag{14}$$

となり、

$$p = p_a + \rho g(\eta - z) \tag{15}$$

を得る。

(b)

式 [2] に粘性抵抗の積分項 $rac{ au_{sx}}{
ho},rac{ au_{bx}}{
ho}$ が残っていることから、ここでは、粘性抵抗まで考慮してみる。粘性係数を μ 、水平面に作用するせん断応力を au_x とすると、 $au_x=\murac{\partial u}{\partial z}$ であるから、x 軸方向に作用する物体力は、

$$-\frac{1}{\rho}\frac{\partial p}{\partial x} + \frac{\mu}{\rho}\frac{\partial^2 u}{\partial z^2} = -\frac{1}{\rho}\left(\frac{\partial p_a}{\partial x} + \rho g\frac{\partial \eta}{\partial x}\right) + \frac{1}{\rho}\frac{\partial \tau_x}{\partial z} = -\frac{1}{\rho}\frac{\partial p_a}{\partial x} - g\frac{\partial \eta}{\partial x} + \frac{1}{\rho}\frac{\partial \tau_x}{\partial z}$$
(16)

と表せる。

(4)

(a)

定常状態では、 $\frac{\partial Q}{\partial t}=0$ である。また、式 [1] を用いると、

$$\frac{\partial}{\partial x} \frac{Q^2}{D} \simeq \frac{\partial}{\partial x} \frac{Q^2}{h} = \frac{2Q}{h} \frac{\partial Q}{\partial x} = -\frac{2Q}{h} \frac{\partial \eta}{\partial t} = 0 \tag{17}$$

がわかる。よって、式[2]は、

$$-\frac{1}{\rho} \int_{-h}^{\eta} \frac{\partial p}{\partial x} dz + \frac{\tau_{sx} - \tau_{bx}}{\rho} = 0$$
 (18)

と簡略化できる。さらに、

$$\frac{\partial p}{\partial x} = \frac{\partial p_a}{\partial x} + \rho g \frac{\partial \eta}{\partial x} \tag{19}$$

でzに依存しないため、式(18)は

$$-\frac{1}{\rho} \left(\frac{\partial p_a}{\partial x} + \rho g \frac{\partial \eta}{\partial x} \right) (\eta + h) + \frac{\tau_{sx} - \tau_{bx}}{\rho} = 0$$
 (20)

と表せる。ここに $\eta + h \simeq h$ を代入して整理すると、

$$\frac{\partial \eta}{\partial x} = \frac{1}{\rho g} \left(\frac{\tau_{sx} - \tau_{bx}}{h} - \frac{\partial p_a}{\partial x} \right) \tag{21}$$

を得る。これをxで積分して、 η は定数Cを用いて

$$\eta = \frac{1}{\rho g} \left(\frac{\tau_{sx} - \tau_{bx}}{h} x - p_a \right) + C \tag{22}$$

と表せる。これに式 [3] の気圧分布を代入し、境界条件 $\eta(0)=0$ を満たすように C を定めると、

$$\eta = \frac{\tau_{sx} - \tau_{bx}}{h}x + \frac{p_0 - p_L}{2\rho g} \left\{ 1 - \cos\left(\frac{\pi}{L}x\right) \right\}$$
 (23)

を得る。ここでx = Lを代入すると、堤防前面における水位は、

$$\eta = \frac{\tau_{sx} - \tau_{bx}}{\rho g h} L + \frac{p_0 - p_L}{\rho g} \tag{24}$$

となる。

(b)

式 (24) の第 1 項は h に反比例し、L に比例する。ベンガル湾やメキシコ湾のように、湾内の水深が小さく、湾が長い場合には水位が大きくなりやすい。

(5)

 au_{bx} の絶対値が大きくなるとき、式 (24) の第 1 項の値が小さくなり、これは堤防前面における水位を下げる影響を及ぼす。

(6)

非定常条件下で式 [2] を設問 (4)(a) と同様に変形すると、

$$\frac{\partial \eta}{\partial x} = \frac{1}{\rho g} \left(\frac{\tau_{sx} - \tau_{bx}}{h} - \frac{\partial p_a}{\partial x} \right) + \frac{1}{\rho g} \left(\frac{2Q}{h} \frac{\partial \eta}{\partial t} - \frac{\partial Q}{\partial t} \right)$$
 (25)

となる。これより、堤防前面 x = L における水位は、

$$\eta = \eta|_{x=0} + \int_0^L \frac{\partial \eta}{\partial x} dx = \frac{\tau_{sx} - \tau_{bx}}{\rho g h} L + \frac{p_0 - p_L}{\rho g} + \frac{1}{g h} \int_0^L \left(\frac{2Q}{h} \frac{\partial \eta}{\partial t} - \frac{\partial Q}{\partial t} \right) dx \tag{26}$$

つまり、設問 (4)(a) で求めた水位と非定常効果の積分によって表される。 τ_{sx} の向きが変わることで水位が上昇する非定常状態になり、式 (26) の積分が正の値をもつことが考えられる。