## 平成22年度水理B及び同演習試験(H22.8.4)

番号 名前

#### : 注意:

電卓のみ持込可である. 1 間の解答は問題用紙の裏表を使ってすること. 2 枚以上必要な場合は申し出ること. 全ての解答用紙に学籍番号と名前を記入すること.

- [1] 趣味で映画の撮影をする人がいるとする. 高さ 50m のビル屋上から物体が落ちるシーンを撮影することになった. しかし, 実際のビルから物を落とすのは危ないので, 高さ 10cm の小さな模型を使って, 撮影しようと考えた. 撮影のための条件を, 力学的な観点から以下のように検討せよ. ただし重力加速度は 9.8m/s² とする.
- (1) 初速度がゼロで物体が落下するとして, 高さ 50m からの落下時間  $T_0$  および高さ 10cm からの落下時間  $T_1$  を求めよ.
- (2) 模型で落下する様子が、実物で落下する現象のように見えるためには、相似則を考慮する必要がある。どのような無次元数を考えれば良いか、理由と合わせて述べよ。
- (3) 相似則を考慮した場合の模型における落下時間  $T_M$ を求めよ.
- (4) 模型における物体の落下が、実物における現象のように見えるようにするためには、どのような工夫をしたらよいか述べよ.

#### 【解答例】

(1) 初速度がゼロなので、 $T_0=3.194...$ 、 $T_1=0.1428...$ と求まる.

答: T<sub>0</sub>=3.2 秒, T<sub>1</sub>=0.14 秒.

(両方合っていて5点)

(2) 重力にしたがって落下する現象であるので、重力と速度(慣性項)の比を示すフルード 数を用いた相似則を考慮すればよいと考えられる。

(フルード数=5点, 理由=5点)

(3) 実物(p)と模型(m)とでフルード数が等しいと置けば、

$$\frac{u_p}{\sqrt{gH_p}} = \frac{u_m}{\sqrt{gH_m}}$$

である. これに高さHについて、それぞれ値を代入して、落下速度uの関係式に直すと、

$$u_m = \frac{u_p}{10\sqrt{5}}$$

である. この関係を使って、落下時間を求める。この場合、落下速度が

$$u = \frac{g}{10\sqrt{5}}t$$
 と書かれることに対応する.

これを積分した式から $0.1 = \frac{1}{2}$ ェ $\frac{g}{10\sqrt{5}}t^2$ と求めることができ, $T_M = 0.6755$ …が得られる.

答: T<sub>M</sub>=0.68 秒.

(5点)

(4) 落下時間を遅らせることができればよいと考えられる.

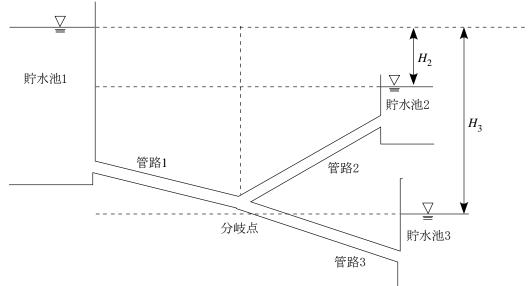
エレベータのような上下に加速する装置を使って、慣性力の効果で見かけの重力を変化させる. 浮力の効果で物体に働く見かけの重力を減らす(あるいは落下する際の物体への抵抗を増やす)ために、水中で模型を使う。映画であると割り切って、見えにくい糸で物体をつるして、落下速度を調節する。など

(5点)

## 平成22年度水理B及び同演習試験(H22.8.4)

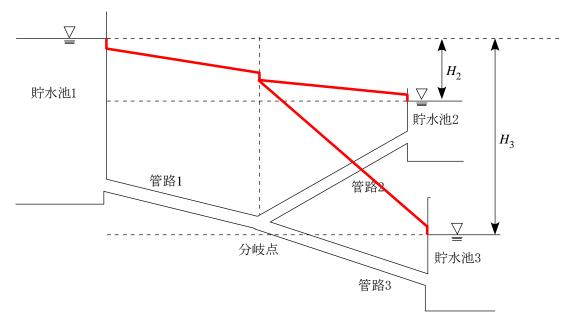
番号 名前

- ② 図のように 3 つの貯水池が、分岐した管路で連結している. 貯水池 2 の水位は、貯水池 1 より  $H_2$ =5.0m だけ低下しており、貯水池 3 の水位は、貯水池 1 より  $H_3$ =7.0m だけ低下しているとする.このとき以下の間に答えよ.
- (1) 損失を考慮して、貯水池間の流れについてのエネルギー線を図中に記入せよ.
- (2) 各管路の条件が、表のように分かっているとする. また分岐点における全水頭を計測したところ、貯水池 1 から 2.0m の損失が生じていることが分かった. 管路 1 の摩擦損失係数および各管路内の流速を求めよ. ただし、摩擦損失以外の損失は無視できるとし、重力加速度は 9.8m/s² とする. なお解答は表の対応するマスへ記入せよ.



	管径(m)	管路長(m)	摩擦損失係数	流速(m/s)
管路1	0.40	200		
管路 2	0.30	150	0.022	
管路3	0.20	200	0.027	

## 【回答例】



配点:入口損失:3点,出口損失(両方正解で):3点,分岐の損失:3点 分岐におけるヘッド:3点,合計12点

# (2) それぞれの管路での損失水頭を $h_{Li}$ と書けば(ここで $i=1\sim3$ )

 $h_{L1}$ =2.0m,  $h_{L2}$ =3.0m,  $h_{L3}$ =5.0m である。

したがって、ダルシー・ワイスバッハの式より、管路 2 と管路 3 におけるそれぞれの流速 $v_2$ 、 $v_3$ が求まり、

 $v_2 = 2.31 \text{ m/s}, v_3 = 1.91 \text{ m/s}$  である。

さらに連続式を考慮すると

$$v_1 = \frac{D_2^2 v_2 + D_3^2 v_3}{D_1^2} \downarrow 0$$

 $v_1$  = 1.77 m/s と求まる。 さらに、ダルシー・ワイスバッハの式より  $f_1$ =0.025 と求めることができる。

答:  $v_1$ =1.8 m/s,  $v_2$ =2.3 m/s,  $v_3$ =1.9 m/s,  $f_1$ =0.025

配点: v2 と v3 は各 2 点, v1:5 点, f1:4 点, 合計 13 点, 有効数字の配慮が無いと減点

## 平成22年度水理B及び同演習試験(H22.8.4)

#### :注意:

電卓のみ持込可である. 1 間の解答は問題用紙の裏表を使ってすること. 2 枚以上必要な場合は申し出ること. 全ての解答用紙に学籍番号と名前を記入すること.

- ③ 円形コンクリート下水管において、雨水を流す際の設計勾配を知りたい. 以下の問に 従って求めよ.
- (1) 右図のような円形水路の場合,水深 h はいくらか?
- (2) 通水面積 A はいくらか?
- (3) 潤辺 S はいくらか?
- (4) 径深 R はいくらか?
- (5) 直径 1.2m, Manning の粗度係数 (n) が 0.016 の下水管 によって  $1.3m^3/s$  の雨水を直径の 85% (1.7r) の水深で流す 場合,下水管の勾配をいくらにしたらよいか?



## 【解答例】

$$(1) \quad h = r(1 - \cos\frac{\theta}{2})$$

(2) 
$$A = \frac{1}{2}r^2(\theta - \sin \theta) = \frac{1}{2}r^2\theta - \frac{1}{2}r^2\sin\frac{\theta}{2}\cos\frac{\theta}{2}$$

(3) 
$$S = r\theta$$

(4) 
$$R = \frac{A}{S} = r \frac{\theta - \sin \theta}{2\theta}$$

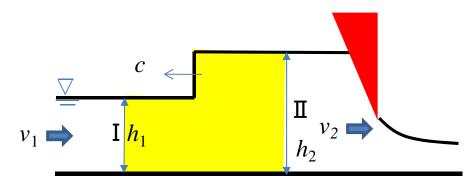
(5) (1)の答えより 
$$1.2 \times 0.85 = 0.6(1 - \cos\frac{\theta}{2})$$
,  $\cos\frac{\theta}{2} = -0.7$ ,  $\theta = 269.8^{\circ}$ 
 $\rightarrow \theta = 4.70 \text{ radian}$ ,  $\sin\theta = -1.0$ 
 $A = \frac{1}{2}r^{2}(\theta - \sin\theta) = \frac{1}{2}0.6^{2}(4.70 + 1.0) = 1.026$ 
 $R = \frac{A}{S} = r\frac{\theta - \sin\theta}{2\theta} = 0.6\frac{4.70 + 1.0}{2 \times 4.70} = 0.3638$ 
 $\Rightarrow \varphi = \mathcal{F} \mathcal{O}$ 式より,  $Q = Av = A \times \frac{1}{n}R^{2/3}I^{1/2} = 1.026\frac{1}{0.016}(0.3638)^{2/3}I^{1/2}$ 
 $I = \frac{n^{2}Q^{2}}{A^{2}R^{4/3}} = \frac{0.016^{2} \times 1.3^{2}}{1.026^{2} \times 0.3638^{4/3}} = 1.58 \times 10^{-3}$ 

配点:各5点

## 平成 22 年度水理学 B 及び同演習試験 (H22.8.4)

番号 名前

[4] 下の図のように単位幅水路にゲートを途中まで閉めた。このときに生じる段波の波速を、文の空欄を埋めながら求めよ。なお、重力加速度はg、水の密度は $\rho$ として、必要なら用いよ。



簡単のため一様幅広長方形断面を考えると、I と II で囲まれた部分の連続の式は、I 断面 から入る量  $v_1h_1$ 、II 断面から出る量 (1) 、段波によって増える部分すなわち  $h_2-h_1$  の部分に増える量 (2) の収支で求めることができる。すなわち、

$$v_1h_1 - \boxed{(1)} = \boxed{(2)}$$

運動方程式も同様に、IとIIで囲まれた部分を見れば、IとII両側の静水圧のつり合いが、

 $\frac{\rho g h_1^2}{2}$  — (3) と表現され、運動量のつり合いは、いまcで移動している座標系で眺めれば、 $\rho h_2(v_2+c)^2$  — (4) となる.この式に $h_2$ を消去するように連続式を代入すると、 $\rho h_2(v_2+c)^2$  — (4) =  $\rho h_1(v_1+c)(v_2-v_1)$  となる.静水圧の差を加えて、さらに連続式を用いて $v_2$ を消去すると、最終的に

$$c = \boxed{(5)} -v_1$$

を得ることができる.

ここでc=0, つまり段波が水路で移動しなくなった場合, 単位幅流量qを用いると,

 $\displaystyle \frac{q^2}{h_1h_2} = \qquad \qquad \qquad \qquad$  となり、跳水の共役水深を求めた式と同じになる.つまり、共役水深に

なった場合、段波は静止し跳水となり、それ以外では跳水は移動しながら生じることがわかる.

#### 【解答例】

$$v_1 h_1 - v_2 h_2 = c(h_2 - h_1)$$
 が連続式. (1)(2)

$$\frac{\rho g h_1^2}{2} - \frac{\rho g h_2^2}{2} = \rho h_2 (v_2 + c)^2 - \rho h_1 (v_1 + c)^2$$
が運動式 (3)(4)

連続式を変形すると

$$h_2 = \frac{c + v_1}{c + v_2} h_1$$
 これを運動式の右辺に代入すると

$$\frac{\rho g}{2}(h_1^2 - h_2^2) = \rho h_1 \frac{c + v_1}{c + v_2}(v_2 + c)^2 - \rho h_1(v_1 + c)^2$$

$$\frac{\rho g}{2}(h_1^2 - h_2^2) = \rho h_1(c + v_1)(v_2 - v_1)$$

別に連続式を変形した  $v_2 = \frac{h_1}{h_2} v_1 - \frac{h_2 - h_1}{h_2} c$  を上の式に代入すると,

$$\frac{\rho g}{2}(h_1^2 - h_2^2) = \rho h_1(c + v_1) \cdot (\frac{h_1}{h_2}v_2 - \frac{h_2 - h_1}{h_2}c - v_1)$$

$$\frac{\rho g}{2}(h_1^2 - h_2^2) = \rho h_1(c + v_1) \cdot (h_1 - h_2)(v_1 + c)$$

$$\frac{\rho g}{2}(h_1 + h_2) = \rho h_1(c + v_1)^2$$

$$c = \sqrt{\frac{gh_2}{2h_1}(h_1 + h_2)} - v_1$$
 (5)

ここで c=0 だと

$$\frac{q^2}{h_1 h_2} = \frac{g}{2} (h_1 + h_2) \tag{6}$$

配点:(1)(2)(3)(4) 各 5 点 (5)3 点, (6)2 点