捨石水制が設置された開水路における流れと流体力の二層流解析

神戸大学大学院	学生員	藤井	淳
神戸大学工学部	正会員	道奥	康治
㈱日水コン	正会員	南條	雅志
京都大学防災研究所	正会員	石垣	泰輔
岡山大学環境理工学部	正会員	前野	詩朗

1. はじめに

透過水制は流れを柔らかく制御し,さらに曝気などによる水質浄化,水 生生物の生息空間の確保,物質の疎通性など環境機能も合わせて期待でき る.本報告では,開水路に捨石を用いた透過水制を設置した二次元流れを 対象としている.水理実験・数値解析を実施しすることにより,水制内外 の流れの構造を把握し,流体力について検討を行った.

2. 実験方法

水理実験では、京都大学防災研究所宇治川水理実験所に設置され た長さ *L*=9.0m×幅 *B*=0.4m×高さ *W*=0.25m,水路勾配 *i*=1/400 のア クリル製開水路が用いられた.図-1 に示すように、左岸側に直方型 の透過水制を設置した.水深 *h* は、デジタルポイントゲージ(KENEK 製)で、流速ベクトル *U*=(*u*,*v*)は、二次元電磁流速計(UNION ENGINEERING 製)によってそれぞれ計測された.



図-1 流れの模式図



	Case B		Case B-2	Case B-3	Case B-4	
水制形状	種類	透過型(捨石)				
	長さ lg(m)	0.2				
	幅 bg(m)	0.1				
	高さ h g(m)	0.05				
	粒径 d m(m)	0.035		0.020		
	間隙率 n	0.373		0.318		
	堰上げ		有	無	有	
	流量 Q (m ³ /s)	0.010583				
上	流端でのReynolds数 Re	2.9×10^{4}	2.9×10^4	2.9×10^4	3.3×10^4	
Ŧ	こ流端でのFroude数 F_0	0.396	0.396	0.377	0.373	
Ŧ	「流端でのFroude数 F_1	1.102	0.534	1.184	0.534	

3. 数値モデルの概要

図-1 に示すような,構造物を越流する流れを対象とする.図-2 に示すように,二層に分割した各領域について質量・運動量保存を考慮する.A領域については省略するが,B領域と同様に二層モデルを構築する.

・連行速度:
$$q_i = -\left(\frac{\partial M_{1ors}}{\partial x} + \frac{\partial N_{1ors}}{\partial y}\right)$$
 (1) ・全層連続式: $\frac{\partial h}{\partial t} + \frac{\partial (M_{1ors} + M_2)}{\partial x} + \frac{\partial (N_{1ors} + N_2)}{\partial y} = 0$ (2)

ここで、t:時間, (x, y):空間座標, $(M_m = u_m h_m, N_m = v_m h_m)$:各層の流量フラックスのx, y方向成分, (u_m, v_m) : 各層平均された流速のx, y方向成分, $(M_S = u_S h_1, N_S = v_S h_1)$:見かけの 流量フラックスのx, y方向成分, (u_S, v_S) :見かけの流速のx, y方向 成分, h_m :上下層の厚さ, h:全水深, q_i :上下層間の連行速度であ

る (m=1 下層, m=2 上層).

・B 領域下層の運動方程式(x 方向):

・B 領域上層の運動方程式 (x 方向): $\frac{\partial M_2}{\partial t} + \frac{\partial u_2 M_2}{\partial x} + \frac{\partial v_2 M_2}{\partial y} = -gh_2 \frac{dz_s}{dx} - \frac{\tau_{wx}}{\rho} + \frac{\partial}{\partial x} \left(-\overline{u_2'}^2 h_2 \right) + \frac{\partial}{\partial y} \left(-\overline{u_2'} v_2' h_2 \right) - Eq_i \left(u_2 - u_s \right) + u_i q_i$ (4)

ここで、 $g: 重力加速度, z_s: 基準面からの水位, n: 間隙率, v: 動粘性係数, (<math>\tau_{wx}, \tau_{wy}$): 壁面摩擦力の x, y 方向成分, $E: 連行係数, (-u'_n v'_m, -u'^2_n, -v'^2_m): レイノルズ応力, \rho: 水の密度, (u_i, v_i): 二層境界面で$



• : u/U_=1.0

15

: u/U_=1.0

: v/U_=1.0

Case B-1

0.5

-0.5

(a)下層 $(u_{1ors}, v_{1ors})/U_0$ (b)上層 $(u_2, v_2)/U_0$

ť,



۹,

-0.5 0 0.5

図-3 流速 $(u,v)/U_0$ (実験値) 図-4 流速 $(u,v)/U_0$ (解析值) Case B-1 : v/U_0=1.0

の流速のx, y 方向成分, (c,K): 多孔体 の特性パラメータである.

4. 実験・解析の比較

図-3,4 に, 上流端流速 U₀で無次元化 した水深平均流速ベクトル(u/U0,v/U0) を示す. 解析値は実験値を大局的に再 現している. さらに比較を行うために, 図-5 では, y/h₀=1.3 (水制中央部) にお ける流速 u/U0の縦断変化を比較する. 粒径・間隙率の増加に伴い、流速が変

化する勾配を緩やかにさせるという実験の傾向を解析は良好 に再現している.

解析値により、水制近傍の流れについて検討する.図-6に は水制周辺と内部における上下層流速ベクトルを示す.上下 層ともに,流れは水制上流側で右岸側へ転向している様子が わかる. 図-7 には水制先端を通る縦断面, y/h₀=2.5 における 下層流速 v1 と上層流速 v2 の分布を示す. 粒径・間隙率の小さ い場合(Case3,4)の方が横断流速の下層成分 v1 はやや小さく, 上層成分 v2 はやや大きい. すなわち, 透過性が小さいために 水制を透過する流れが小さく,水制天端において流れを右岸 側(水制と反対側)へと導流し水を刎ねている.

5. 解析による流体力の検討

水制の安定性を検討するために、流体力について着目する. 水制内の無次元流体力(=層流抵抗力+乱流抵抗力)は、式 (3)の右辺第2項より次式のように算定される.

$$F_{P} = \frac{F_{0}^{2}}{\operatorname{Re}} \frac{\widetilde{U}_{s}}{\widetilde{K}^{2}} + cF_{0}^{2} \frac{\widetilde{U}_{s}^{2}}{\sqrt{\widetilde{K}}}$$
(5)



図-5 流速 u/U₀の横断変化

V2

8^{8 m m m m}8

Case B-2 Case B-3

0.5

水制の範囲

v₁

流速 v_{1,2}/U₀の

. 1.5 x/h.

⊇^{01.2} y/h₀=2.5

0.8

0.6 0.4

0.2

-0.2

-0.5

図-7

20

(b)粒径・間隙率が小 図-8 流体力 F_P

ここに、 F_0 :水路上流端におけるフルード数、Re:レイノルズ数、 $\tilde{U}_s = \sqrt{u_s^2 + v_s^2} / U_0$ 、 $\tilde{K} = \sqrt{K} / h_0$ である. 図-8 に、数値解析より得られた流体力を示す. 粒径・間隙率が大きい場合(CaseB-1,2)の方が小さい場合 (CaseB-3.4)よりも、流体力は小さい.また、流体力は水制先端の上下流隅角部で最大となる.次に、下流側 で大きい. すなわち, この部分で崩壊の危険性が高いことがわかる.

参考文献

1) 道奥康治・前野詩朗・羽根田正則・古澤孝明:捨石堰を越流・透過する流れの構造と流量解析,土木学会 論文集, No.740/II-64, pp.131-142, 2003.

2) 道奥康治・石垣泰輔・前野詩朗・南條雅志・池松健: 透過型水制の周辺・内部の流れに関する実験と解析, 水工学論文集, 第48卷, 2004(掲載決定).

-464-