極端に幅の狭い粗面直線水路の二次流構造に及ぼすアスペクト比と相対水深の効果

1. 序論

開水路流れにおいて,流れ構造に及ぼすアスペクト比 (b/h. b:水路幅, h:水深)と相対水深(h/r. r:底面粗度の高 さ)の効果を明らかにすることは全ての水理現象に関係す る重要な課題である. 図-1 の模式図に示すように,矩形断 面滑面直線水路では3種類の二次流セル(ISF, OSF, BSF) が発生する. OSFが水面に到達すると,水表面流速は低減 され,最大主流速は水面より低い位置に現れる(velocitydip 現象). 二次流は主流速分布を歪ませるなど,流れ構造 に及ぼす影響は大きい.

本研究では、単位幅流量の等しい条件のもと水路幅 b と 底面粗度 r の異なる極端に幅の狭い粗面直線水路の乱流 に関する三次元数値実験(LES)を実施し、粗面水路の底面 近傍における時間平均流れの三次元構造、二次流のスケ ールと最大主流速の発生位置に及ぼすアスペクト比 b/h と 相対水深 h/r の効果を明らかにする.

2. 数值実験手法

図-2 及び表-1 に, 数値実験の概要と水理条件を示す. ケース1では Ancey らの実験²⁾に基づき, 長さ2m, 幅7 mm, 勾配 1/20の水路に一定流量(Q = 0.06 l/s)を供給し た. 水路底面には直径2r = 8 mmの円柱を敷き詰めた.ケ ース2と3はケース1と比べ水路幅を大きくし,ケース4は ケース1と同じ水路幅で底面粗度を小さくした(2r = 3 mm).

上流端には, x = 0.2 m の流速分布を毎ステップ与え, 境 界層が発達する距離を短くした. 下流端には, 1 つ上流側 の評価点の水深を与え, 下流端水深を制御した.

乱流の計測は禰津の手法 ³⁾に倣い, 4.0×10⁴ s ごとに 1 秒間サンプリングした. なお, 2 秒間計測した場合と時間平 中央大学大学院 学生会員 ○高鍬 裕也中央大学研究開発機構 フェロー会員 福岡 捷二

均流れの構造が変わらないことを確認している(ケース3).

解析法の詳細は文献4)を参照されたい.また,計算格子 幅等は粗面水路流れを対象とした著者らの研究 5に従い 設定しており,解析結果は時間平均流れに関して十分な 精度を有すると考えている.

3. 結果と考察

図-3 に、粗面水路の底面近傍における時間平均流れの 三次元構造を示す.円柱粗度を乗り越えた流れ(実線の矢 印)は、隣接する粗度要素に衝突し、粗度要素間の谷部に 潜り込む流れ(図-3 断面(I))と上昇する流れ(図-3 断面(II)) に分離する.OSF と BSF がこれらの鉛直方向流れと重なり 合うことにより、二次流は縦横断的に変化する.

図-4,5に、ケース3と4の主流速及び二次流の横断分



表-1 水理条件

	Q	b	Q/b×10 ³	R	h	b/h	r	h/r	$\overline{u}_{\text{max}}$	U _{mean}	$U_*(R)$	Re	Fr	$ sv_{max} sv_{max} /\overline{u}_{max} $		velocity-dip	ISFの
	[l/s]	[mm]	[m ² /s]	[mm]	[mm]	[-]	[mm]	[-]	[m/s]	[m/s]	[m/s]	[-]	[-]	[m/s]	[-]	の有無	有無
ケース1	0.06	7	8.57	2.97	19.5	0.36	4.0	4.88	0.68	0.44	0.038	1.3E+03	2.58	0.04	0.06	\times	0
ケース2	0.11	13	8.58	4.68	16.7	0.78	4.0	4.18	0.78	0.51	0.048	2.4E+03	2.40	0.07	0.09	0	\bigcirc
ケース3	0.17	20	8.55	5.92	14.5	1.38	4.0	3.63	0.88	0.59	0.054	3.5E+03	2.45	0.07	0.08	0	\times
ケース4	0.06	7	8.57	2.93	18.0	0.39	1.5	12.00	0.68	0.48	0.038	1.4E+03	2.81	0.03	0.04	×	0

ここに、Q:流量、b:水路幅、Q/b:単位幅流量、R:径深、h:水深、b/h:アスペクト比、r:円柱半径、h/r:相対水深、ū_{max}:主流の最大 値、U_{mean}:断面平均流速、U*(R):径深を用いた摩擦速度、Re:断面平均流速と径深に基づくレイノルズ数、Fr:断面平均流速と径深に 基づくフルード数、|svmax|:二次流速度の大きさの最大値、|svmax|/ū_{max}:最大主流速に対する二次流速度の大きさの最大値である.

キーワード 二次流, velocity-dip 現象, アスペクト比, 相対水深, 矩形断面粗面直線水路 連絡先 〒112-8551 東京都文京区春日 1-13-27 中央大学研究開発機構福岡ユニット TEL03-3817-1615



布を示す. ケース3の断面(I)では,底面コーナーにてBSF の下向き成分が増加する. 断面(II)では,底面近傍の上向 き成分が全体的に増加する. 相対水深が h/r = 3.63のケー ス3では,最大主流速に対する二次流速度の大きさの最大 値 $|sv_{max}|/\bar{u}_{max}$ は 0.08 とかなり大きい. 相対水深が h/r = 12.00のケース4では $|sv_{max}|/\bar{u}_{max}$ は 0.04 であり,相対水深 が h/r = 6.67~26.3の粗面水路実験における値(0.03~0.04) ^のと同程度であった.

相対水深が h/r=3.63 でアスペクト比 b/h=1.38 のケース 3 では、OSF の強い上昇流が側壁沿いを水面まで進み、 velocity-dip 現象が発生するが、ISF は発生しない(図-4). 一方、水路幅が極端に狭い場合、図-5(c)に示すように、 OSF は水面よりもかなり低い位置に形成され、OSF の弱い 上昇流は側壁沿いを上昇するが水面には到達しない.この ため、アスペクト比が b/h = 0.39 で相対水深 h/r = 12.00 の ケース 4 では、最大主流速は水面に現れ、水面では velocity-dip 現象は発生せず、ISF のみ発生する(図-5).

二次流,特に ISF の発生の有無を論するために解析で 求めた横断方向レイノルズ方程式の各項の内,水面のコー ナーで支配的な項と二次流の関係を図-6の模式図に示す. ケース 3.4 共に, 側壁付近では横断方向流速の乱れ $\overline{v'^2}$ が 減衰し、レイノルズ直応力項 $-\partial v'^2/\partial y$ は側壁方向に作用 する.これに対応するように側壁付近の水位は上昇し,圧 力勾配項 $-(1/\rho)(\partial \bar{p}/\partial y)$ は水路中央方向に働く. ケース 4 では、レイノルズ直応力項 $-\partial v'^2/\partial y$ が圧力勾配項 -(1/p)(∂p/∂y)と比べて若干大きく, 側壁に向かう流れが 発生し乱れが増加する.このため、レイノルズせん断応力 - v'w'は水面で大きくなり ISF の形成に寄与する. 一方, ケ ース3では, OSF の鉛直方向流速の変動w'は水面で減衰 し、レイノルズせん断応力項 $-\partial v'w'/\partial z$ は水路中央方向 方向に作用する.このため、ISF が発生しなかったと考えら れる. このように, OSF が側壁沿いを水面まで進むか否か により,水面コーナーにおけるレイノルズせん断応力項



- ∂vw//∂zの横断方向流速vに及ぼす効果が変わり, ISF の発生に影響を及ぼすことが明らかになった.

今後,粗面水路における流れの瞬間構造と二次流の関係を明らかにする.

参考文献

1)林ら, 土木学会論文集 B, Vol.62(1), pp.80-99, 2006. 2)Ancey et al., *Phys. Rev. E*, Vol.66, 036306, 2002. 3)禰津, 京都大学大学院学位論文, 1977. 4) Fukuoka et al., *Adv. Water Resour.*, Vol.72, pp.84-96, 2014. 5)高鍬, 福岡, 土木 学会論文集 B1(水工学), Vol.75(2), pp.I_589-I_594, 2019. 6) Tominaga and Nezu, *Proc. of 3rd Asian Congress of Fluid Mech.*, pp.608-611, 1986.