熊本大学大学院	学生会員	西半	爭吾
熊本大学大学院	正会員	大本	照憲

## 1. はじめに

土砂濃度の高い流れの動力学特性は、清水流とは大き く異なり、粘性や密度が増大すると同時に、乱れの強さ、 土砂の濃度分布、流れの抵抗特性および土砂輸送能力が 変質することが予想されるが、流れの計測が困難なこと からその流動機構については不明な点が多い.

銭寧<sup>1</sup>らはビンガム流体モデルを, P. Coussot<sup>2</sup>は降伏応 力を持つ擬塑性流体モデルを用いて降伏応力や粘性係数 が粒子濃度や粒度分布との関数関係を求めた. 芦田<sup>3</sup>ら はビンガム流体モデルを対象にとして電気2重層の概念 を用いて粒子同士の結合力を評価し, せん断に伴う結合 の切断エネルギーに基づいて降伏応力や粘性係数の表示 式を導いた. 江頭<sup>4</sup>らは従来の土石流の研究の元に非粘 着性土砂流を研究対象とし, 土砂濃度によるカルマン係 数の変化に着目し構成方程式を導いていた. しかし, こ れらの研究は非ニュートン流体流れの構造や抵抗則につ いては明らかにしていない.

Wang and Plate(1996)<sup>9</sup>は,高濃度土砂流において乱流から層流への移行への中間領域に遷移流を提案した. J.Bass 等(2002)<sup>9</sup>は,超音波流速計を用いた体積土砂濃度 が2—4%,断面平均流速33cm/sの流れにおいて乱流が変 調し,底面近傍で乱れが単純に減衰しないことを指摘した.

さらに,二次元角柱粗度を伴う高濃度土砂流の抵抗特 性およびその流動機構を明らかにするために,高濃度土 砂流と類似の粘性特性を有するポリアクリル酸ソーダ

(PSA) 溶液を用い, 粒子画像流速計法を適用して, 清水流との比較によってその特性を検討した<sup>7</sup>. しかし, 抵抗則を規定する運動量輸送については詳細に検討していない.

本研究では、二次元角柱粗度を有する開水路流れにおいて高濃度土砂が流れの抵抗および運動量輸送に与える影響を検討した.なお運動量輸送についてはカオリンを用いた高濃度土砂流と類似の粘性特性を有するポリアクリル酸ソーダ(PSA)溶液を用い、流速の計測に PIV(Particle Image Velocimetry)を適用して、流れ場を清水流との比較を通して詳細に検討した.

### 2. 実験装置および実験方法

実験に使用した水路は、長さ10m,幅40cm,高さ20cmの



図2 水路床境界条件

変勾配型の循環式直線水路である.水路床および側壁 はアクリル樹脂製となっており,側壁からのカメラ撮影, レーザー光が照射可能となっている. 右手座標系を用 い,流下方向をx軸,水路横断方向をy軸,鉛直上向き をz軸とする.

図1に座標系の詳細と流れの計測システムの概要を, 図2に粗度の縦断配列を示す. 図中のxREは, 粗度後縁か らの流下距離を示す. 粗度材料は, ステンレス製から成 る一辺k=a=10mmの正方形断面およびk=5mm,a=10mmの長 方形断面の角柱粗度を使用した. 水路床は, 水路上流端 より2mの位置から流下方向に6mの長さに亘り配置した.

土砂濃度が流れの抵抗に与える影響を検討した実験条件を表-1に示す.本実験では、カオリンを用いた体積土砂濃度(Cv=0-12%)およびポリアクリル酸ソーダ

(PSA) 溶液の濃度(Cp=0-800 $_{mg/\ell}$ )を変え,縦断方向の 粗度間隔 $\lambda$ はk=5mmでは $\lambda$ /k=8, k=10mm,では $\lambda$ /k=10に設 定した. また,土砂濃度が運動量輸送に与える影響を 検討した実験条件を表-2に示す.

Case Channel Concen-Discharge tration slope (Io) (1/s)Kaolin k= 5mm  $Cv=0 \sim$ 12% suspenk=10mm 4 1/500 sion PSA k= 5mm  $Cw=0 \sim$ 800 solution k=10mm mg/l

表-1 流れの抵抗に関する実験条件

#### 表-2 流速計測の実験条件

	Case 1	Case 2	Case 3
PSA concentration Cw (mg/l)	0	300	800
Discharge $Q(1/s)$	4.0	4.0	4.0
Flow depth H(cm)	7.96	7.19	9.61
Roughness high $k$ (mm)	10	10	10
Mean flow velocity $U_m$ (cm/s)	12.56	13.91	10.41
Friction flow velocity U*(cm/s)	3.95	3.75	4.34
Maximum flow velocity U <sub>0</sub> (cm/s)	16.24	19.45	19.18
Channel slope $I_0$	1/500	1/500	1/500
Froude number $Um/(gH)^{1/2}$	0.14	0.17	0.11
Reynolds number UmH/	10000	-	-

# 3. 実験結果

図3にカオリン懸濁液及びPSA水溶液を用いた開水 路実験の全抵抗係数と濃度との関係を示す.全抵抗係数 は、流体の慣性力に対する全抵抗の比として定義され次 式で表される.

$$C_f = 2 \left( U_* / U_m \right)^2$$

ここに、 $U_* = \sqrt{shi_0}$ , g は重力加速度、 $i_0$  は水路勾 配  $U_m$ は断面平均流速である.

図中の縦軸は清水の全抵抗係数 $c_{fW}$ に対するカオリ ン懸濁液の全抵抗係数 $c_{fK}$ の割合 $c_{fK}/c_{fW}$ およびPSA 水溶液の全抵抗係数 $c_{fPSA}/c_{fW}$ を示す.なお,図中に は滑面開水路におけるデータも補足している.抵抗係数  $C_{fK}/C_{fW}$ はカオリン懸濁液 Cv=4~8%範囲では,粗度 高さk=5mmでは0.54098の範囲,粗度高さk=10mmでは 0.65-091の範囲で変化し,土砂流は清水流に較べて小さい ことが分かる.特に,粗度高さk=5mmでは,Cv=4%で  $C_{fK}/C_{fW}$ =0.54,k=10mmでは,Cv=6%で  $C_{fK}/C_{fW}$ =0.66である.一方,PSA溶液の全抵抗係数  $c_{fPSA}/c_{fW}$ は,PSA溶液の濃度 Cv=200~600 $mg/\ell$ の範 囲では,粗度高さk=5mmでは0.72-10の範囲,粗度高さ



図3 土砂濃度が抵抗係数に与える影響

k=10mmでは 0.740.91 の範囲で変化し、土砂流と類似の 傾向を示す。

なお、滑面開水路におけるカオリンの土砂流では、 抵抗係数 $C_{fK}/C_{fW}$ は、Cv<8%ではほぼ1に近く、清水流

と大差は無く、Cv>8%では土砂濃度に比例して増大する傾向がある.二次元角柱粗度においては土砂は、形状抵抗を大幅に削減することが示唆される.

#### 参考文献

1) 銭寧, 高含沙水流運動, 清華大学出版社, 1989.

- 2) P.Coussot : Rheology of debris flow Study of concentrated suspensions. Ph.D. thesis, INPG, Grenoble, France (in French), 1992
- 3) 芦田和男・山野邦明・神田昌幸:高濃度流れに関する研究(1) -粘性係数と沈降速度-,京都大学防災研究所年報,No.28,B-2,1985,pp367-377
- 4) 江頭進治・芦田和男・田野中新・佐藤隆宏:泥流に関する研究,京都大学防災研究所年報,No35,B-2,pp79-88,1992
- 5)WANG, Z, AND PLATE, EJ:: A preliminary study on the turbulence structure of flows on non-Newtonian fluid: Journal of Hydraulic Research, v. 34, p. 345– 361,1996
- 6)Jaco H. BAAS, James L. BEST, Jeffiey PEAKALL, and Mi WANG : A Phase Diagram for Turbulent, Transitional, and Laminar Clay Suspension Flows, Journal of Sedimentary Research, 2009, v. 79, 162–183

7) 大本照憲・Liany Henchatta・西将吾:角柱粗度を有する開水路流 れの抵抗特性および流れ場に与える高濃度土砂の影響,土木学会 論文集 B1 (水工学) Vol70, No4, I\_655-I\_660, 2014.2