# 水流と石礫粒子群の混合場における粒子の移動機構と応力分布

1	•	序	論

水流中を石礫粒子群が流下する場を対象とした実 験は、現象スケールの制約から実施することが難しく、 石礫粒子群と流体の相互干渉に不明な点が多いこと が石礫河道の現象解析のネックになっていた. 福岡ら 1)は大型実験水路に多量の石礫粒子群を流下させ、水 流中の石礫粒子群の移動の軌跡を画像解析手法によ り調べた(以降大型水路実験<sup>1)</sup>と呼ぶ). 著者ら<sup>2)</sup>は, 石礫粒子群の抵抗を抗力係数等の経験的な係数を用 いることなく、石礫粒子群と水流の相互干渉を直接運 動方程式で考慮できる三次元数値解析モデルを構築 し、水流と石礫粒子群の相互干渉場に対する妥当性を 大型水路実験1)の結果を用いて検証した.本研究では、 水流中を石礫粒子群が流下する場において, 流体や石 礫粒子群に作用する応力など実験による計測が困難 な情報を数値解析結果から抽出し,水流中の石礫粒子 群の挙動と流れと粒子群の相互作用を力学的に解明 することを目的としている.

### 2. 数値解析<sup>2)</sup>の概要

本解析法では液相(水流)をオイラー的,固相(石礫 群)をラグランジュ的に解く.液相の計算における固 相の影響は,固相部分を密度の異なる流体として取 扱い混相流場の一流体モデルを用いることで評価す る(図-1参照).固相は剛体として取り扱い,剛体の 並進,回転運動の方程式を用いて解く.流体力は, 流体計算における石礫の領域が受ける力として評価 する.石礫は球体連結モデルを用いることで任意形 状の評価を可能としている<sup>2)</sup>.流体の基礎式を式(1), 式(2)に,石礫粒子の運動に関する基礎式および流体 力の評価を式(3)~(6)に示す.石礫に加わる衝突力  $F_c$ ,  $N_c$ は球体連結モデル評価される石礫を構成する 球それぞれにおいて個別要素法により評価する.

## 3. 大型水路実験結果を対象とした解析および石礫 粒子群の運動の特性

図-2 に水路諸元,図-3 に水路横断形状を示す. 投入した石礫の粒度分布を図-4 に示す.流体計算セルの大きさは dx=dy=dz=0.01m とした.以降では,実験において軌跡を可視化している区間(図-2 参照)の石礫の状況について説明する.図-5 に解析において検討区間を流下する石礫粒子群の瞬間像を示す. 図-6 に実験と解析の石礫速度および流速の鉛直分布

石礫粒子	固相の影響は,固相部分を密度の 異なる流体として取り扱い,混相 流体場の固相部分が液相部分に 及ぼす応力として評価
	流体計算セルの色の違いは 密度の差を示す

中央大学大学院

中央大学研究開発機構

中央大学研究開発機構

図-1 流体解析における石礫粒子の評価方法の概念図 【流体の基礎式】

正会員 〇福田

福岡

内田

フェロー

正会員

朝生

捷二

龍彦

(3)

$$\frac{\partial u_i}{\partial t} + u_j \frac{\partial u_i}{\partial x_j} = F_i - \frac{1}{\rho} \frac{\partial P}{\partial x_i} + \left( \nu + \nu_t \right) \left( \frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} \right)$$
(2)

"i:密度で重み付計算した流体計算セル内のi方向平均流速
 v: : 渦動粘性係数であり、スマゴリンスキーモデルで評価

【石礫粒子の運動の基礎式】

 $\partial u_i$ 

 $\partial x_i$ 

 $M\ddot{r}_G = Mg + F_f + F_c$ 

$$\dot{\boldsymbol{\omega}}_r = \boldsymbol{I}_r^{-1} \left( \boldsymbol{R}^{-1} \boldsymbol{N} - \boldsymbol{\omega}_r \times \boldsymbol{I}_r \boldsymbol{\omega}_r \right) \quad , \quad \boldsymbol{N} = \boldsymbol{N}_f + \boldsymbol{N}_c \tag{4}$$

 $r_{G}$ :石礫粒子の重心, $\omega$ :石礫粒子の角速度,下付f,cは,流体力および衝突力を下付rは,剛体に固定された座標系の値を示す. R:空間座標系から剛体に固定された座標系への座標変換のテンソル,I:慣性テンソル,

〔流体力の評価〕

$$F_{f,i} = \int_{\Omega_s} \left\{ -\frac{\partial P}{\partial x_i} + \rho \left( \nu + \nu_i \right) \left( \frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} \right) \right\} d\Omega$$
(5)

$$N_{f,i} = \int_{\Omega_s} \varepsilon_{ijk} r_{f,j} \Biggl\{ -\frac{\partial P}{\partial x_k} + \rho (\nu + \nu_i) \Biggl( \frac{\partial^2 u_k}{\partial x_i \partial x_i} \Biggr) \Biggr\} d\Omega$$
(6)

 $r_{f,i}$ :石礫粒子重心から力の作用点に向かう位置ベクトル,  $\Omega_{a}$ :石礫粒子の領域



キーワード 応力分布, 軌跡, 三次元数値解析モデル, 石礫形状, 混相流 連絡先 〒112-8551 東京都文京区春日 1-13-27-31214 中央大学研究開発機構 TEL 03-3817-1611 を示す. 解析結果は、石礫速度はこ方向にほぼ 一様になる状況や石礫の速度について実験結 果をよく捉えている.

この解析結果を用い,水流と石礫粒子群混合 場の構造を調べる.まず,石礫粒子に作用する 力と流下時の運動形態を検討する. 図-7 に体 積濃度の鉛直分布,図-8に単位体積当たりに 加わる水中重量に対する石礫に加わる x 方向 およびz方向の力を示す. 図-8のx方向および z 方向ともに水深の中間付近で力の向きが逆 転しており,水路底面付近では,上流かつ鉛直 上方の力を受け, 跳躍して水路上部に位置する 時は下流かつ鉛直下向きの力を受けているこ とになる. このような力の分布を受ける際の特 | 徴的な石礫の軌跡を図-9 に示す. 図-9 は石礫 粒子群の平均的な速度(2.65m/s)で移動する視 点から見た相対的な軌跡である. 平均速度で流 下する視点から見た石礫の軌跡は, 左斜め上に 跳躍して右下に落下し,これを繰り返す軌跡と なる.

次に,水流および石礫粒子群の混合場の運動 の力学機構を調べる. 図-10 にx 方向およびz 方向の力の鉛直分布を示す. 衝突力については、 個別要素法により算定する式(3)における F を 1 流体計算セル当たりの力として算定した. x 方向成分では、底面付近で衝突力が卓越し、水 路中央部で石礫による運動量交換が卓越して いる. 混合場の応力分布を調べるため, x 方向 の応力の変化量を小さいと仮定し、図-10の力 を水面から積分し算出したせん断応力成分と 直応力の鉛直分布を図-11 に示す.このような 方法で算出した応力分布における石礫の影響 は、直応力に対し、 せん断応力に大きく出てお り、石礫の体積濃度が約3%程度であるのに対 し,底面付近の全せん断応力の 70%近くを石礫 の衝突又は石礫の移動による運動量が担って いる.このように直応力に対してせん断応力の 方が石礫の影響が顕著に表れる要因としては, 図-8 に示すように石礫に加わるx方向の力は,



重力のx方向成分に対し遙かに大きい流体力を受けており、この流体力と重力の合力に対して底面が抵抗しな ければならないためである. 図-9 の軌跡にも表れているように、石礫は底面から鉛直方向よりも上流向きの 力を受けることとなるため、石礫の影響は直応力の増加に対し、せん断応力の増加が卓越すると考えられる. 4. 結論

本稿では、三次元数値解析モデルを用い、計測が困難な水流及び石礫粒子群の相互干渉場において、石礫粒 子群が受ける力と石礫粒子の移動形態の関係と、また、水流および石礫粒子群混合場における応力の分布形状 について検討した. 今後は、応力分布、速度分布、体積濃度分布の相互関係について更なる検討を進め、石礫 河床における流砂の力学解明につなげたいと考えている.

#### 参考文献

1) 福岡捷二,渡邊明英,篠原康寛,山下翔,斉藤一正:高速で多量に流下する礫群の運動機構と床面摩耗量の 推算,河川技術論文集,第11巻, pp.291-296, 2005., 2) 福田朝生,福岡捷二,内田龍彦:水流による石礫粒 子群の移動機構とそのモデル化,土木学会論文集 B1(水工学) Vol.68, No.4, 937-942, 2012