第II部門 植生開水路流れにおけるガス輸送モデルに関する研究

京都大学	学生員	○鈴木健吾
京都大学	正会員	山上路生
京都大学	学生員	高橋和矢
京都大学	フェロー	戸田圭一

1. はじめに

界面を介するガス輸送は河川水質の保全や温暖化 対策に大きな影響を及ぼすことが考えられ,古くか ら鋭意研究が行われてきたトピックである.ガス輸 送速度は流れ場の様々な条件によって変化し,底面 形状の違いによってもガス輸送速度の変化は見られ るため,その特性は知ることは難しい.

ガス輸送速度のモデリングは古くから行われてい る.界面流速発散強度を用いた代表的なモデルに SD model¹⁾があるが,このモデルは底面形状や水深 によって変化する乱流構造の影響が考慮されていな い問題がある.そこで山上ら²⁾は SD model をベー スとして水深効果を考慮した新たなモデルを提案し た.しかしこの修正モデルは検証実験ケース数が不 十分であり適用性に不安が残る.そこで本研究にお いては植生流れ場における界面流速発散強度とガス 輸送係数の関係を調べ,修正 SD モデルの適用性に ついて検討を行った.

2. 実験手法および水理条件

図-1 は本実験の装置図である.水路部の幅は 40cm, 長さは 10m である. 界面流速発散を求める ための流速計測には PIV 法を用いた.水面高さにお ける PIV 計測については、カメラで完全にクリアに 撮影できる高さにレーザーシート(LLS)を照射し た. これは 1mm 水面より下方になるが、この位置を 水面とした. トレーサー粒子を水流中に注入し, LLS によって可視化された粒子群を水路上方に固定 した高速度カメラで連続撮影した. フレームレート は流速によって 200Hz と 500Hz に変化させたが、サ ンプリングレートはパルスジェネレータを用いて全 ケースとも30Hzとした. 各ケース撮影領域を変えて S-HPIV と L-HPIV という 2 通りの撮影を行った. S-HPIV は高精度計測を考慮して撮影領域を 9cm×9cm, PIV 解析の相関窓のサイズを 3.3mm×3.3mm とした. L-HPIV は水路幅方向の流体運動の分布を調べるため 撮影領域を 30cm×30cm, 相関窓サイズを 7.5mm× 7.5mm とした. 界面流速発散値は、対象ポイントの 周囲点における流速成分を用いて中心差分で数値微 分した.

ガス輸送速度を測定する実験についても、同一の 水路を用いた.水路内には酸素濃度計(TOADKK DM-32P)を上流側と下流側に9m間隔で設置し、水中 の溶存酸素濃度を計測した.水路中に無水亜硫酸ソ

表-1 実験条件

CASE	λ	U_m (cm/s)	U_s (cm/s)	U*(cm/s)	H(cm)
Veg-A1	0	10.0	11.6	0.5	
Veg-A2		20.0	22.3	1.0	
Veg-B1	0.0236	10.0	12.1	0.8	
Veg-B2		20.0	23.4	1.7	15
Veg-C1	0.0947	10.0	12.3	1.3	15
Veg-C2		20.0	23.8	2.5	
Veg-D1	0.3789	10.0	14.0	1.9	
Veg-D2		20.0	28.6	3.8	





ーダを十分に混入して無酸素状態にしたのち,飽和 濃度に達するまで酸素濃度を計測した.出力信号は 300 秒ごとにロガー(mini LOGGER GL220)に記録した. 座標系は流下方向が x 軸,鉛直方向に y 軸,横断 方向に z 軸を設定した. y 軸の原点 y=0 は水空気界面 とした. U, Vおよび W はそれぞれ x, y, z 方向の時 間平均流速を, u, v および w は瞬間流速の時間平均 からの偏差を表している. H は水深,λ は植生密度で ある.植生密度λは既往研究²にならって次式で定義 した.

$$\lambda = \frac{nhb}{S} \tag{1}$$

Sは路床面積, nは面積S中の植生の総数である. 植 生は高さ h=5cm, 幅 b=0.8cm, 厚さ 1mm のものを用 いて正方格子状に配置した.本研究ではガス輸送速 度を求めるにあたり,温度調整に特に気をつけなけ ればならないため,水温が 20℃になるようエアコン を用いて室温をコントロールした.

表-1 は実験条件を示す.水深 H は植生高さhの3

倍の 15cm とし、かぶり水深比が十分大きいため水 面変動は発生しなかった. U_m は断面平均流速、 U_s は 水面流速、 U_* は摩擦速度である. 植生密度は $\lambda=0$, 0.0236、0.0947、0.3789 に設定した. それぞれの λ の値に対して U_m を 10cm/s と 20cm/s の 2 通りに設定 し計 8 ケースの実験を行った.

3. 結果と考察

図-2はL-HPIV計測によって得られた横断平均流速 Wの横断方向分布である.滑面ケースではセンター ラインを境に2次渦の発生が確認でき,植生ケース では複数の2次渦が確認できる.この2次渦によって 主流速,界面発散強度 β'の横断方向への拡散も確認 できた.

図-3はS-HPIV計測で得られた界面流速発散と渦度 の絶対値差の時空間分布の一部である.絶対値差が 特に大きな部分(赤及び青丸)に着目すると正負のコ ンターが時刻とともに移流する様子がみられた.

図-4は断面平均流速 U_m を変化させた時のガス輸送 速度 k_L と植生密度 λ の関係を示す.ガス輸送速度 k_L は U_m や λ とともに増加し、この傾向は流速発散強度 $\beta'や水面の乱れエネルギーk_s$ にも見られることから、 乱流構造がガス輸送速度に大きく影響するといえる. つまり、植生によって大規模なせん断渦が形成され てこれによりガス交換が促進されるといえる.

界面発散(SD)モデルは、ガス輸送速度 k_l が界面発 散強度と分子拡散係数Dの積の1/2 乗に比例するも のである.式(2)はMcCreadyら¹⁾のSD modelを示す. $k_L = \alpha \sqrt{D\beta'}$ (2)

SD modelを実用化する場合,比例定数αが流れ場の 各条件に依存することが指摘されている.そこで山 上ら²⁾は実河川のPIVで得られる水理量と水深で表す ことができるガス輸送の修正SD modelとして式(3)を 提案した.

$$k_L \propto \sqrt{D \frac{H}{k_s^{1/2}} \beta'^2} \tag{3}$$

図-5は式(3)を検証したもので、植生流れ場の実験 結果において線形関係がみられた.またグラフの傾 きから修正SD modelにおける比例定数αは0.151と 算出され、既往研究の実験結果²⁾ともよく一致する. この結果から、本修正モデルの普遍性が期待される.

4. おわりに

本研究では植生流れ場における界面流速発散とガ ス輸送速度について考察を行い,これらの特性を



図-2 λ=0, 0.3789の時間平均横断流速 Wの横断方向分布







図-4 ガス輸送速度と時間平均表面流速の関係



図-5 修正 SD model の検証結果

明らかにした. さらに既往の修正SDモデルが植生流 れ場にも適用できることを示した.

参考文献

1)McCready et al. "Computer simulation of turbulent mass transfer at a mobile interface", *AIChE Journal*, 32, 1108–1115, 1986.

2)山上・岡本・禰津・村田:植生開水路流れの自由水面ガス輸送現象 における界面流速発散モデルの開発,土木学会論文集 B1, Vol.68, pp.148-158, 2012.