# レーザーシートを用いた水位・河床位の 時空間連続計測手法の開発

新潟大学大学院自然科学研究科 学生員 星野 剛 新潟大学災害・復興科学研究所 正員 安田 浩保 新潟大学大学院自然科学研究科 学生員〇岡部 裕馬

# 1. はじめに

移動床流れの水路実験は古くから行われ、形成される 河床形態の基本的性質の解明に大きく貢献してきた。こ のような水路実験や実河川に形成される河床波は、流れ の流下方向と横断方向のそれぞれに周期的な形状となる 事が知られている。しかし、このような河床波の平面的 な幾何的特徴に対し、既往の水路実験や理論解析などの 研究は十分に応えているとは言い難い。その理由として、 これまでのほとんどの水路実験における河床形状の計測 は、水位と河床位の同時計測が技術的に困難である事か ら、所定の時間ごとの完全排水とその後の計測を繰り返 したものであることが挙げられる。このため、河床波の 平面的な形状とこれに応答する水理については現在にお いてもなお十分に把握されていない、そのうえ、面的計 測情報の蓄積不足が理由の一つとなり、河床形態の決定 に支配的な掃流砂量の理論的な解釈は等流に立脚したも ので、その適用性についての踏み込んだ議論には至って いない

本研究ではそのような現象の理解の端緒となる水位と 河床位の時々刻々の変化を同時に計測するための技術を 開発した.具体的には湯城ら<sup>1)</sup>と同様の光学的計測法を 用いて,光源を機械制御により繰返し動作させることに より水位と河床位の同時かつ面的計測が可能となること を示す.

#### 2. 計測手法

#### (1) 計測装置の概要

本研究では計測手法の有効性を明らかにするために水 槽内の固定河床形状の計測を行った.図-1に計測装置 の全体像を示す.レーザーヘッドは水槽から 1.25m の高 さに設置し,-5度から+5度の範囲を秒速5度で往復す る設定とした.この往復運動により水路両岸のほぼ全域 をレーザー光により照射できる.計測のための画像はデ ジタルカメラにより60fpsの動画による撮影を行い,河 床の起伏の陰のためにデータが欠損することのないよう に両岸にそれぞれカメラを設置した.水槽内の水にはレ ーザー光に反応するように染料により着色した.

## (2) 計測手順

#### a) 水位の計測

計測の手順はまず $\mathbf{2}$ に示す画角で時々刻々の連続 写真を撮影する.次に,得られた画像の画像解析により 水面位置および河床位置のピクセル番号(カメラ視線の 入射角 $\theta_w$ )を識別する.次に $\mathbf{2}$ -3に示した幾何学的処



図-1 計測装置配置図



図-2 撮影された画像(青矢印先端が水面位置,赤矢印先端が 河床位置を表している.染料により着色されているため レーザー光が水面と接する箇所では光度が明瞭に変化 する.また,河床位置では入射光が反射するため水面位 置以上の光度を示す.これら2つの座標を画像解析に より識別した.レーザー光が時間ごとに緑矢印方向に往 復することで,面的に計測が可能となる.)

理により水位 h<sub>w</sub> , 横断方向距離 x<sub>w</sub> を算出する. 用い た式を下記に示す.

$$h_w = h_n + \frac{h_{n+1} - h_n}{\theta_{n+1} - \theta_n} (\theta_w - \theta_n) \tag{1}$$

$$x_w = x_n + \frac{x_{n+1} - x_n}{\theta_{n+1} - \theta_n} (\theta_w - \theta_n)$$
(2)

## b) 河床の計測

計測された面的な水位情報を既知の情報として利用 し、図-4右に示した幾何学処理により河床位  $z_b$ ,横断 方向距離  $x_b$ を算出する.まず、屈折角  $\theta_{cr}$ , $\theta_{lr}$ をスネル の法則を用い、下の式により算出する.なお、水面勾配  $\theta_{cw}$ , $\theta_{lw}$ は得られている水位情報から中央差分により算 出し、相対屈折率は 1.333 とした.

**Key Words:** 水位河床位同時計測,時空間連続計測,画像解析,光学計測 〒 950-2181 新潟市西区五十嵐 2 の町 8050 TEL 025-262-7053

$$\theta_{lr} = \theta_{lw} + \arcsin\left(\frac{\sin(\theta_{li} - \theta_{lw})}{1.333}\right) \tag{3}$$

$$\theta_{cr} = \theta_{cw} + \arcsin\left(\frac{\sin(\theta_{ci} - \theta_{cw})}{1.333}\right) \tag{4}$$

ここまでで得られたカメラ視線とレーザー線の情報から それぞれの1次関数を導出し、2式の交点を算出する. 交点座標すなわち河床位  $z_b$ ,横断方向距離  $x_b$ は下記の 式で表される.

$$x_b = \frac{h_l + \cot(\theta_{lr})x_l - h_c - \cot(\theta_{cr})x_c}{\cot(\theta_{lr}) - \cot(\theta_{cr})}$$
(5)

$$z_b = \frac{A}{\cot(\theta_{lr}) - \cot(\theta_{cr})} \tag{6}$$

$$A = \cot(\theta_{lr}) \left( h_c + \cot(\theta_{cr}) x_c \right) - \cot(\theta_{cr}) \left( h_l + \cot(\theta_{lr}) x_l \right)$$
(7)

#### (3) 計測結果

本手法の河床位の計測結果について考察する.なお, 本手法は水位計測も可能であるが,今回の試験計測は静 水時においてであり水面に起伏を持たないため,水面に ついては議論しない.図-5の左のコンターはポイント ゲージ,右は本研究での計測手法により計測した河床位 である.本研究での計測手法は観測点が格子中央点と一 致しないため内挿により,格子中央点での河床位を算出 した.

全体の傾向としては一致しており、本手法の有効性の 一端が垣間見える.しかしながら、最大で1cm 程度の 相違がみられる箇所も存在し、技術的課題が残されてい ることも明らかとなった.このような相違の要因として、 縦断方向の光の屈折を考慮していないことや水槽壁面で の光の屈折、画像のピクセル番号とカメラ視線角との対 応関係の誤差などが考えられる.また、実際の移動床流 れへの適用に際しては、水面や河床の変動速度に応じて レーザーの移動速度を十分に早くなるように調節する必 要があることが予想される.

#### 3. おわりに

水面と河床位の同時計測を面的かつ時々刻々に行える 計測手法を開発した.この手法を移動床流れの水路実験 に適用することで,中規模河床波形成時の流れや河床波 の面的な動態の計測の可能性が示唆された.得られた水 位,河床位は中規模河床形態の形成機構や動態の理解, 移動床数値計算の信頼性の検証などへの貢献が期待で きる.

# 参考文献

1) 湯城豊勝,早川典生,石川忠晴:狭窄部・わん曲部にお ける砂礫堆の性状・深掘れに関する実験,土木学会年次 学術講演会講演概要集,第37巻,pp.573-574,1982.



図-3 水位算出の幾何学処理(水路横断方向の幾何学関係を示す.水位の計測はあらかじめ一定間隔の水平面 hn に板を設置し、レーザー入射角 θli と反射箇所でのカメラ入射角 θn を記録しておく.実際の水位の計測時には θli と水面での発光箇所のカメラ入射角 θw の結果用い,線形内挿により水位,横断方向座標を算出する.)



**図**-4 河床位算出の幾何学処理(河床位の計測は計測された水 位の情報を用いることで算出可能となる.水位が既知と なっていることでレーザーと水面の交点座標 $(h_l, x_l)$ お よびレーザー屈折角 $\theta_{lr}$ ,カメラ視線と水面の交点座標  $(h_c, x_c)$ およびカメラ視線の屈折角 $\theta_{cr}$ を求めることが 可能となる.破線で示したそれら2つの水中を進む光 を1次関数とし,交点座標を算出することで河床位 $z_b$ とその横断方向距離 $x_b$ を算出する.)



図-5 河床高の計測結果(水槽内の縦断方向 29cm , 横断方向 14cm の範囲)