# XBeach モデルを用いた出水期における地形変化の数値計算 一新潟県荒川河口部を対象として一

新潟大学大学院自然科学研究科	学生会員 〇	大泉洸太
新潟大学技術職員	正会員	石橋邦彦
新潟大学大学院自然科学研究科	正会員	中村亮太
国土交通省北陸地方整備局	正会員	高橋明

#### 1. 序論

一般的な日本海側に面する河口砂州の地形変化に 関する特徴として、夏季の出水期における河川流によ りフラッシュすることや、冬季の風浪により回復する ことが挙げられる.新潟県荒川河口部にある河口砂州 においても、地形変化特性に同様の傾向が見られ、頻 繁な地形変化が観測されている.そのため国土交通省 羽越河川国道事務所では、UAVを用いた空中写真測量 や深浅測量などの定期的なモニタリングにより、地形 形状の把握を行っている.

ここで、荒川における河口砂州は、波浪侵入の抑止、 塩水遡上の抑制、生物の生息・生育・繁殖環境の形成 など、治水、利水、環境の面において重要な役割を担 っている.他方で、砂州による河口の閉塞は、洪水時 に水位上昇を促し河川の氾濫を招く必要があることか ら、確実に洪水流がフラッシュされるような砂州の管 理が必要である.河口部の地形変化は河川管理を行う 上でも着目すべき現象であり、これまで数値計算モデ ルを用いて砂州に作用する外力の要因分析や、地形変 化の再現を行った研究が数多く行われてきた 102345.

しかしながら既往研究では,砂州の地形変化が定性 的に評価されており,数値計算モデルの再現性を正し く評価するためには,観測値を用いた定量的な検証が 重要になる.

これらの背景から本研究室では、2018年の出水期に おける新潟県荒川河口部の地形変化について、数値計 算モデルを用いて再現を行ってきた.数値計算モデル は、オランダの研究機関 Deltares などによって開発さ れた土砂輸送モデル XBeach<sup>6</sup>と、デルフト工科大学に よって開発された波浪推算モデル SWAN<sup>7</sup>を用いてい る.XBeachを用いた海岸の評価は、日本における最近 の研究でも行われている<sup>89910</sup>.そこで本研究では、 XBeach を用いて河口砂州の地形変化に関する現象の 再現と定量的な評価を行うことを目的とする.

## 2. 2018 年出水期の諸情報

荒川では梅雨前線が停滞しやすい 6~8 月が主な出水 期の期間とされている.ここで、2018 年 5 月 17 日か ら 5 月 19 日にかけて、北陸地方や東北地方に停滞し た梅雨前線の活動が活発となり、断続的に激しい雨が 降った.これにより、荒川の水位も大きく上昇し、葛 籠山観測所では氾濫注意水位が 3.70m であるのに対し て、ピーク時には 2018 年の最大水位である 4.14m に 達した.地形変化前の河口砂州は、写真-1:左側のよう な地形形状となっているが、激しい雨が降った後はフ ラッシュ現象が見られた(写真-1:右側).



**写真-1** フラッシュ前後の砂州形状の変化 左:出水前 2018年4月27日 右:出水後 2018年5月21日 国土交通省北陸地方整備局羽越河川国道事務所提供

## 3. 数値計算モデル

本研究で用いた数値計算モデルの概要について、図 -1 に記す. GPV-MSM による風速場による外力と、 GEBCO による水深データから、波浪推算モデル SWAN を用いて、算定した波作用量スペクトルを XBeachの境界条件として用いた.

XBeach は、オランダの研究機関 Deltares などによっ て開発された平面2次元の土砂輸送モデルである.数 値計算には、流体力学的に波浪変形、海浜流を考慮し た波作用量方程式、浅水流方程式を用いており、形態 力学的に土砂輸送を考慮した移流拡散方程式から、ベ ッドレベルが更新され、海浜変形を計算できる.

XBeach の計算領域は、河口砂州を含めた荒川河口部 を対象とした(図-2).陸域は、河口砂州について羽 越河川国道事務所で2018年4月27日に実施した空中 写真測量から抽出した DEM (数値標高モデル)と,国 土地理院が公開してる基盤地図情報<sup>11)</sup>の DEM (数値 標高モデル)の双方を用いて陸域の地形データとした. 水深には羽越河川国道事務所が2018年5月1日,2日, 8 日に実施した深浅測量の点群データを用いた. これ により、陸域と水域の点群データを、Delft3D-RGFGRID<sup>12)</sup>と Delft3D-QUICKIN<sup>12)</sup>を用いることで、グ リッドを作成して線形補間を行い地形データとした (図-2). 今回作成したグリッドは、荒川河口部の中 でも河口砂州の土砂動態を明確化するため、河口砂州 箇所を高解像度とするような細かいグリッドを生成し た. そのため、格子幅については、場所ごとに異なっ ており約 4~9m となっている. また, 数値計算モデル

の性質上,海岸線や河川の流下方向を XBeach の計算 軸に合わせる必要があるため,曲線グリッドを用いて 線形補間することにより地形データとした(図-2).

河川の流量については、国土交通省が公開している 水文水質データベース<sup>13)</sup>から用いた. 荒川河口部は、 荒川水系であることから、河口部から上流に設置して ある水位・流量観測所(葛籠山)で観測された1時間 ごとの流量を、流量データとした.

潮位については,海上保安庁第九管区海上保安本部 海洋情報部が公開している潮汐推算表<sup>14)</sup>を用いた.用 いた潮汐表の港としては,荒川河口部から約4km離れ た場所にある岩船港の推算値を,潮位データとした.

XBeach の計算期間は, 荒川の 2018 年出水期間を対象とした. 羽越河川国道事務所では, 出水前の 2018 年 4月27日に空中写真測量, 2018年5月1日, 2日, 8 日に深浅測量を実施し, 出水後の 2018年5月21日に 空中写真測量, 2018年5月29日, 30日に深浅測量を 実施している. したがって, 今回の数値計算では, 出 水前の測量と出水後の測量の期間を網羅するため, 2018年4月27日00時から5月31日00時までの34 日間の期間で数値計算を行った.

数値計算モデルについて,重要な初期・境界条件は, 表-1に示す.他のパラメータ設定に関しては,既定さ れている値を用いることで数値計算を行った.



#### 図-2 XBeachの計算領域と線形補間結果 Delft3D-QUICKPLOT<sup>12)</sup>編集

表-1 数値計算モデルの初期・境界条件

SWAN		
座標系	spherical(deg) · WGS84(zone53)	
計算期間	2018年4月27日00時—5月31日00時	
構造格子数	nx, ny : 750, 750 (格子幅 : 0.02deg)	
角度分割数	36	
Whitecapping	KOMEN model	
底面摩擦	Madsen model	
地形情報	GEBCO	
XBeach		
座標系	global x, y (m) • WGS84(zone53)	
計算期間	2018年4月27日00時—5月31日00時	
計算タイムステップ	1.0(s)	
構造格子数	nx, ny : 90, 110 (格子幅:約4~9m)	
モデル	静水圧モデル,漂砂・掃流砂モデル	
左右側面境界条件	neumann	
前後方境界条件	weakly reflective-type boundary	
波浪モデル	surf beat model	
波浪形状	vanthiel	
砕波モデル	roelvink2( $\gamma$ =0.05, $\alpha$ =1.0, n=10)	
地形形態パラメータ	wetslp = $0.30$ , dryslp = $1.00$	
morfac	3	
漂砂モデル	Soulsby-Van Rijn	
底面摩擦モデル	manning model:n(粗度係数) = 0.01	
D50, D90	0.370mm, 0.830mm	
波浪境界条件	SWANの算定結果	
水位境界条件	潮汐推算表	
	(第九管区海上保安本部海洋情報部)	
流量境界条件	葛籠山水位・流量観測所	
	(水文水質データベース)	
地形情報 (陸域)	河口砂州 (羽越河川国道事務所)	
	その他(基盤地図情報)	
地形情報 (水域)	深浅測量 (羽越河川国道事務所)	

## 4. 数値計算結果

(1) 数値計算結果による地形変化の定性的な傾向

XBeachによる数値計算結果について,図-3に記す. 数値計算結果より,出水後の荒川河口部の地形形状と 比較すると,河口砂州についてフラッシュ現象が再現 されて地形が変化した.

ここで、荒川河口部では洪水時の水位低減を促すた めに、河口砂州の右岸側でトレンチ掘削を行っている. したがって、今回対象とした出水期についても、開口 部付近とトレンチ掘削箇所でフラッシュ現象が観測さ れた.数値計算結果においても、開口部付近とトレン チ掘削箇所でフラッシュ現象が見られていた.これに より、出水期における荒川河口部の地形変化特性につ いて定性的に符合していることが確認された(図-3).

## (2) BSS による検証

既往の研究では、海浜変形に関する数値計算モデル の評価として、モデル作成者の定性的な評価によって 有用性が示されてきた.しかしながら、モデルの有用 性を客観的に評価するためには、定量的な評価が重要 になる.したがって、本研究では海浜変形について、 定量的に評価する際に用いられる BSS(Brier Skill Score)による検証<sup>15)</sup>を河口砂州の地形変化に適用する ことで、出水期前後の地形変化について観測値と比較 した.

BSS に関する式は、以下の式(1)のようである.

BSS = 
$$1 - \frac{\sum (z_{mf} - z_{mod})^2}{\sum (z_{mf} - z_{mi})^2}$$
 (1)

ここで、地形変化後の測定ベッドレベルz<sub>mf</sub>、地形変化 後のモデル化ベッドレベルz<sub>mod</sub>、地形変化前の初期ベ ッドレベルz<sub>mi</sub>となっている.BSS については、完全予 測値である1に近づくほど数値計算モデルの定量的評 価が高いことを示し、負の場合にはモデルとして精度 が低いことが評価される.また、BSS は形態値予測を 基準とした予測に関する改善の度合いであることから、 予測の難易性を取り除き、モデルによる予測の技術力 を評価することが可能である.

本研究では、河口砂州の開口部付近とトレンチ掘削 箇所を含めた4 側線 P1~P4 に関して、BSS による検証 を行った(図-3).4 側線については河口砂州の開口 部付近から右岸側にかけて、P1~P4 と設定した.BSS による定量的に検証した4 側線 P1~P4 に関する結果に ついて,図-4 に記す.

式(1)に基づき各側線 P1, P2, P3, P4の BSS の値に ついて求めると, 0.5588, -0.7735, -1.0021, 0.5176 と なった.定性的評価の際と同様に,河口砂州の開口部 付近である P1 と,トレンチ掘削箇所である P4の側線 から求めた BSS の値は正の値となり,既往研究<sup>15)</sup>から 評価しても十分な値を示した.しかしながら, P2, P3 の側線については負の値となり,精度の低い値となっ た.



図-3 数値計算結果(34日後)と定量的検証を行う側線 Delft3D-QUICKPLOT<sup>12)</sup>編集



## (3) 地形変化の定量的な評価

BSS による検証から,河口砂州の開口部付近とトレンチ掘削箇所での地形変化については十分再現できていると考え,地形変化の定量的な評価を行った.時間ごとの数値計算結果について,図-5に記す.

数値計算結果より,5月17日から5月19日にかけ

て激しい雨による出水期間にフラッシュ現象が確認された.図-5から分かるように、出水期間を除く4月27日00時から5月18日00時と、5月18日10時から5月31日00時の期間には大きな地形変化は見られない.しかしながら、5月18日00時から5月18日10時にかけては、開口部付近とトレンチ掘削箇所でフラッシュ現象が確認できる.この期間については、水位・流量観測所(葛籠山)で2018年の最大流量2063.27m<sup>3</sup>/sを5月18日05時に記録するなど、平常時(2018年平均流量81.47m<sup>3</sup>/s)と比較しても流量が大幅に増加した期間であった.このことから、荒川河口部のフラッシュ現象は、この短時間の急激な流量増加によって引き起こされたものであると考えられる.

また、実際の地形形状と同様に数値計算上でも、ト レンチ掘削箇所でのフラッシュ現象が確認された.こ れは、流量増加による急激な水位上昇に伴い、掘削に よる砂州高の低い箇所でオーバーフローが生じること によってフラッシュされたと考えられる.



## 左下:5月18日10時の様子 右下:5月31日00時の様子

## 5. 結論

本研究により, 土砂輸送モデル XBeach を用いて新 川河口部の出水期について数値計算を行ったところ, 河口砂州の開口部付近や, トレンチ掘削箇所でフラッ シュ現象が見られることから, 地形変化特性について 定性的に再現することができた. また, BSS による定 量的な検証を行ったところ, 負の値を示した側線もあ ったが,開口部付近とトレンチ掘削箇所の側線に関し ては正の値を示し、定量的に十分評価できる値となっ た.このことから、河口砂州の地形変化について定量 的な評価を行ったところ、短時間の急激な流量増加が フラッシュ現象を引き起こすことが考えられた.

今後の研究として、出水期は河口砂州に作用する外 カの中でも河川の影響が支配的要因になると考えられ ることから、河川からの外力について厳密性を求める ことが挙げられる.

#### 参考文献

- 黒岩正光,阿南亮平,澁谷容子,間瀬肇,松原雄平:波と 流れの相互干渉を考慮した 3 次元河口砂州形成シミュレ ーション,土木学会論文集 B2(海岸工学), Vol.72, No.2, I\_697-I-702, 2016.
- 2) 佐川拓也,大谷靖郎,市川真吾,武内慶了,山下武宣:河 口砂州フラッシュの再現計算と要因分析,水工学論文集, 51巻, p.955-960, 2007.
- 立山政樹,福岡捷二,石川俊之:大規模洪水による河口砂州の開口機構に関する研究,土木学会論文集 B1(水工学), Vol.74, No.4, L\_715-L\_720, 2018.
- 細山田得三,田安正茂,安田剛章:数値計算による阿賀野 川河口砂州地形の生成について,土木学会論文集 B2(海 岸工学), Vol.67, No.2, I\_561-I\_565, 2011.
- 5) 細山田得三,張瑞瑛,星野雄亮:河口砂州の生成に及ぼす 河川水と海岸波動の影響に関する基礎的数値実験,海岸工 学論文集,第52巻, p.561-565, 2005.
- Roelvink, J.A., Reniers, A., van Dongeren, AP., van Thiel de Vries, J., McCall, R. and Lescinski, J.: Modelling storm impacts on beaches, dunes and barrier islands, *Coast. Eng.*, 56, pp.1133-1152, 2009.
- Booji, N., Ris, R.C. and Holthujisen, L.H.: A third-generation wave model for coastal regions, *JGR:Oceans.*, Vol.104, No.C4, pp.7649-7666, 1999.
- 中村亮太,加藤茂,田畑貴大:台風1718号にともなう干 潟上の地形変化機構の解明-愛知県西尾市東幡豆の事例 -,土木学会論文集 B2(海岸工学), Vol.74, No.2, I\_823-I\_828, 2018.
- 水谷英朗,馬場康之,平石哲也,間瀬肇:2017年和歌山県 白良浜の海浜変形と XBeach による波浪・海浜流の数値シ ミュレーション,土木学会論文集 B2(海岸工学), Vol.74, No.2, I\_925-I\_930, 2018.
- 410) 様田真也,山本拓之,由比政年,間瀬肇:XBeachモデルを 用いた砂州海岸の波浪と長周期波の伝播・遡上特性に関す る研究,土木学会論文集 B2(海岸工学), Vol.74, No.2, L\_775-L\_780, 2018.
- 11) 国土交通省国土地理院:基盤地図情報サイト, https://www.gsi.go.jp/kiban/.
- 12) Deltares : Delft3D manuals, http://content.oss.deltares.nl/delft 3d/manuals/.
- 13) 国土交通省:水文水質データベース, http://www1.river.go.jp/.
- 14) 海上保安庁第九管区海上保安本部海洋情報部:満潮・干潮 カレンダー, https://www1.kaiho.mlit.go.jp/KAN9/tide2/index. cgi.
- Sutherland, J., Peet, A.H. and Soulsby, R.L.: Evaluating the performance of morphological models, *Coast. Eng.*, 51, pp.917-939, 2004.