流木研究の現状と 流れとの関係について 2018.7.24 第3回流砂河床変動の若手勉強会 愛知工業大学 赤堀良介

2003年 沙流川水系出水時の被災状況

初田直彦,赤堀良介,清水康行:蛇行流路の流体場と流木の挙動に関する 実験と数値解析,応用力学論文集,第15巻,pp.1.415-1.422,2012.

" The

2016年8月 東北豪雨災害の被災状況 岩手県岩泉町(2017年5月撮影)







・足立・大同(1957)「流木に関する実験的研究」:京都大学防災研究所年報第1号

・スパン等での整理

流木研究の進展

石川・水山・福澤(1989)「土石流に伴う 流木の発生及び流下機構」:新砂防, Vol.42, No.3

土石流に伴う流木の移動,停止,狭窄部
 での捕捉

流木研究の進展

・中川・井上・池口・坪野(1994)「流木群の流動と堰止めに関する研究」:水工学論文集,38巻

流木に働く運動方程式を記述、さらに2分した要素に対し回転運動を記述



Braudrick, C.A., Grant, G.E.: When do logs move in rivers?, Water Resources ResearchVol.
36, No.2, pp.571-583, 2000.

流木の移動条件を決定する力について整理



 阿部・渡邊・長谷川(2005):「2003年台 風10号出水における沙流川での橋梁被害」
 河川技術論文集,第日巻

 2003年沙流川出水時の流木による橋梁被 害などの報告



 清水・長田(2007)「流木形状を考慮した 個別要素法による橋脚周辺の流木集積過程に 関する数値実験」:水工学論文集,51巻

・個別要素法により流木を記述,座標修正法
 による剛体の移動計算



後藤・五十里・酒井・奥(2007)「山地橋梁の流木閉塞過程の3次元シミュレーション」: 水工学論文集,51巻

・剛体モデルつきMPS法の応用

・ 固液混層の3次元解析



渋谷・香月・大隅・石川・水山(2011)「円柱モデル個別要素法による捕捉工の流木捕捉解析」:
 土木学会論文集A2(応用力学), Vol.67

- ・円柱型要素に対する個別要素法
- ・ ONE-WAYモデル,水理情報は単純化されたモデ

ルで算出



 長谷川・中谷・里深・藤田(2016)「山地 河川における流木の流下と橋梁集積に関す る検討」:第8回土砂災害に関するシンポ ジウム論文集

・広葉樹を想定した大きい比重



- ・ 矢野・土橋・堂薗・笠間・北隆
 (2016) 「流木発生ポテンシャルの概念に基づく花月川の
 橋梁における流木災害リスク評価」:土木学会論文集BI
 (水工学) vol.72, no.4
 - GISベースのポテンシャル評価
 - 生産域での発生量と橋梁ごとの捕捉率から到達域や堆積 量を評価



山上・岡本(2016)「流木の挙動安定性と 橋梁閉塞に及ぼす影響に関する基礎的研 究」:土木学会論文集BI(水工学)vol.72, no.4

流木に働くヨーイング、ピッチングの計測

流木研究の最近の事例

- ·水工学論文集第62巻(2018)
- ・岡本隆明・山上路生・橿原義信:遊水域を利用したアクティブな流木捕捉システムに関する実験的研究
- ・赤堀良介:橋脚周辺における流木の3次元的集積に関して
- Taeun KANG, Ichiro KIMURA, Yasuyuki SHIMIZU : STUDY ON ADVECTION AND DEPOSITION OF DRIFTWOOD AFFECTED BY ROOT IN SHALLOW FLOWS
- ・長田健吾・清水義彦:流木群の曲げ変形を伴う堆積過程を説明する数値解析法の開発
- ・原田大輔・江頭進治:流砂・流木を伴う洪水流の解析 —2017年7月九州北部豪雨による赤谷川洪水を 対象として一
- 「水災害・防災・減災」セッション
- ・ 矢野真一郎・土橋将太・笠間清伸・竹村 大・富田浩平・楊 東・津末明義:気候変動による降水量 変化が河川流域の流木災害リスクヘ与える影響に関する評価

流木研究の最近の事例

- 河川技術論文集, 第24巻 (2018)
- ・ 鈴木 湧久 : 空撮画像を用いたダム貯水池の流木捕捉量の推定手法の開発
- 木下篤彦:流木の挙動と巨礫による河床上昇に着目した、平成23年台風12号による那智川流域井
 関地区の氾濫メカニズムの検討
- 永野博之:2017年九州北部豪雨により発生した朝倉市白木谷川流域の流木・土砂・水混相流の 流出規模に関する研究
- ・山崎祐介:豪雨に伴う土砂・流木生産と流下過程に関する研究
- ・ 加藤 一夫 : 小本川の流木捕捉施設設計に関する水理模型実験による検討
- ・ 原田 大輔 : 移流拡散方程式に基づく流木の解析
- ・ 原田 紹臣 : 流木の流出特性を考慮した流木対策に向けた提案





水理的な興味の対象は?

セグメント1前後あるいはそれより下流

- 流木の被害の位置,範囲に空間的な分布の
 考慮が必要となる状況
- 水理量あるいは流れの状況により流木の物
 理的な応答が異なり得る場所

発表者グループの研究経緯

2003年 沙流川水系出水時の被災状況

初田直彦,赤堀良介,清水康行:蛇行流路の流体場と流木の挙動に関する 実験と数値解析,応用力学論文集,第15巻,pp.1.415-1.422,2012.

" The



阿部・渡邊・長谷川(2005):「2003年台
 風10号出水における沙流川での橋梁被害」河
 川技術論文集,第11巻

2003年沙流川出水時の流木による橋梁被害などの報告

河川技術論文集, 第17巻, 2011.

簡易型システムによる橋脚周辺および 発生源における流木挙動の観測調査

赤堀 良介1・村上 泰啓2・土田 宏一3・白井 博彰4



・2006年から北海道内の複数河川に対して流木流下 状況の画像撮影によるモニタリングを行った





46°

44°

42°



対象地域

北海道沙流郡平取町,沙流川水系額平川,アブシトエナイ橋







流木流下の時系列的データを、流木の流下 位置、流木のサイズで整理する

研究手法



により撮影



寒地土木研究所提供データに

おける計数手法

• 橋上からの撮影画像を元に目視により計数



アブシトイナイ橋での2010年8月出水時撮影画像と計数時の領域分割 左:橋上からの撮影画像,右:航空写真で見た該当位置





2011年全国大会 複断面蛇行流路における 流木の挙動に対する面的計測

赤堀良介*, 渡邊康玄**

*独立行政法人 寒地土木研究所 **北見工業大学教授 社会環境工学科

発表者:初田直彦*** *****海道大学 大学院工学院 環境フィールド工学専攻

背景

 流木の流下と集積の背後にあるメカニズムの把握が 必要とされる

・<u>リーチスケールの流れ場</u>の構造に対する流木の挙動な どに主眼を置いた研究例は少なく、これまでのとこ ろ現象が十分に解明されたとは言い難い



- ·直線水路,水路長:30m,幅:1m,勾配:1/150
- ・0.76mm粒径の砂により、蛇行した低水路部を形成



downstream


- ・低水路満杯流量にて予備通水を行い、砂州を形成
- ・形成された河床形状はセメントにより固定化



bed elevation deviation (mm)



・Cases 2~4に対し模擬 植生を設置

T

case 2 Full vegetation

case 3 Upper-half vegetation

case 4 Lower-half vegetation

実験ケース

Case No.	Vegetation	Discharge (I/s)	Cross-section
- -2 -3	Non Non Non	2.50 1.88 1.33	
2-1 2-2	Full Full	2.50 1.88	
3-1	Upper-half	2.5	
4-1	Lower-half	2.5	

Particle Tracking Velocimetry

- ・流れ場の計測と流木の流下状況の計測に関してPTV による画像解析を用いた
- ・PTVにより個々の追跡粒子に対する流速の計測が可能
- 市販の解析アプリケーションを利用 (Dipp-Flow; Ditect Co., Ltd.),解析アルゴリズムには二値化相関解析を利用(植村ら, 1990)

Particle Tracking Velocimetry

- ・水路直上から30 fps の動画を撮影 (EOS 5D Mark II; Canon)
- ・表面流のトレーサー:スチレン球 (3 mm)
- ·流木模型: 木材(長さ40 mm, 直径1 mm)

PTV解析例:表面流(case 2-1)



and the second second

PTV解析例:流木(case 2-1)



実験結果

流速分布 (m/s)

・右図は流速の絶対値の
 分布を示す





流下流木の濃度に関する アンサンブル平均

・左図は時間平均された
 単位面積あたりの流下
 流木本数を示す







垂直軸周りの渦度の分布 (1/m)

・右図はアンサンブル平均
 された流速分布から渦度
 を算出したもの











2012応用力学論文集

蛇行流路の流体場と流木の挙動に関する実験と数値解析 EXPERIMENTAL STUDY AND NUMERICAL ANALYSIS ON FIELD ON MEANDERING CHANNEL AND MOVEMENT OF WOODY DEBRIS

初田直彦*・赤堀良介**・清水康行*** NAOHIKO HATTA, RYOSUKE AKAHORI AND YASUYUKI SHIMIZU



個々の粒子の移動を
 粒子の運動方程式から解く
 の
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0
 0<

2. 粒子の移動に関し重心の 移動ベクトルと回転モーメントを得る

清水ら, 2007

該当モデルでの計算例

- 拘束条件モデルの再現性が
 一番良好
- ・球形粒子でのモデル化では
 流木の拡散が再現されない

水工学論文集, 第58巻2014年2月

水理構造物周辺の 流れの構造に対する流木の応答

赤堀良介」・初田直彦2・清水康行3・伊藤丹4

I 正会員 Ph.D. 愛知工業大学 工学部都市環境学科(〒 470-0392 豊田市八草町八千草 1247)
 2 非会員 工修 東京ガス株式会社 エネルギーソリューション本部(〒 105-8527 東京都港区海岸 1-5-20)

3 フェロー 工博 北海道大学教授 大学院工学研究院(〒 060-0808 札幌市北区北 13 条西 8 丁目) 4 正会員 工修 上席研究員 寒地土木研究所 寒地河川チーム(062-8602 札幌市豊平区平岸 | 条 3 丁目 |-34)

・PIV用にはレーザーシートを照射して粒子を撮影

・流木模型のPTV用には、半透明のパネルを透過させたハロゲン光により上空から撮影

・中立粒子として比重1.01, 粒径 0.49mmの樹脂製粒子 (三菱化学製 HP20)を使用

・第5, 第6水制間にPIV解析を適用

case	length(m m)	diameter (mm)	volume(mm ³)	
Case I	10	2	31.4	
Case 2	17.8	1.5	31.4	10 20 30 40 50 60 70
Case 3	40		31.4	and

- ・異なる形状であっても質量は等しい
- ・慣性以外の影響を検討する

40mm流木模型の例

流木模型に対するPTV解析(2値化相関解析)の適用

流下時における局所的流木密

・5cm四方の流木密度を移動平均

異なる長さの実験ケース間での比較

 流木長が長くなるにつれ、主流域への流木の集中化が 緩和される

拘束条件モデルによる 異なる長さの流木の挙動の再現

- ・PIV解析により得られた流れ場に拘束条件モデルを適用
- ・流木に対しては周期境界条件を適用

流下時における局所的流木密度の 異なる長さの<u>計算</u>ケース間での比較

- 流木流下時3巡目から5巡目での流木の密度を移動平均・時間平均
 し、投入本数で基準化
- ・実験と同様に短いケースほど主流域に集中している

空間フィルター効果の検討

• 18mmの流木に対する計算に,約40mmの範囲(5×5グ リッド)で移動平均した(空間フィルター的な操作を 行った)流れ場を用いる

空間フィルター効果の検討

• 18mmの流木に対する計算に,約40mmの範囲(5×5グ リッド)で移動平均した(空間フィルター的な操作を 行った)流れ場を用いる

橋脚周辺における 流木の3次元的集積に関して

THREE-DIMENSIONAL CHARACTERISTICS OF WOODY DEBRIS JAM AROUND BRIDGE PIERS

正会員 愛知工業大学 工学部土木工学科 赤堀 良介

Ryosuke Akahori, Aichi Institute of Technology

既往研究 preceding study

- 面的挙動から立体的挙動へと変遷していく状況に関する、
 近年の例
 - ・ピッチングやヨーイングモーメントの詳細な計測(山上・ 岡本,土木学会論文集BI(水工学),Vol.72, No. 3, 2016.)
 - 流木リチャードソン数による浮力と慣性力の関係からの 集積現象の整理(北園・木村,土木学会第72回年次学術 講演会,2017.)

目的 purposes

・立体的な集積へと遷移していく過程での流木
 群に対する機構的な説明が必要

橋梁模型を設置した開水路に流木模型を投入し、流れの水理的条件に基づく橋脚周辺での流木集積機構の変化について一般化を試みた

・流量は一定、水路の下流側に堰を設け水深と流速を変更

- ・流木模型:長さ10cm, 直径0.6cmの木材, 比重0.68
- ・流木は小分けし、上流側から手作業により5s間隔でランダムに散布
- ・ 橋脚間距離を変化, 橋脚間/流木長の比率を変化

experimental conditions

Fr	水深(cm)	投入数 (本/5s)	橋脚間/ 流木長(%)
0.19	9.4	2, 5, 10, 20, 40	80, 100, 120
0.38	6	5, 10, 20, 40, 80, 120	80, 100, 120

- ・2種類の水理条件、橋脚間長さと流木長との比率(以下、橋脚間/流木長比)、 流木投入量の変化に着目
- 計32ケース(Fr=0.38,80%,120本/5sは未実施)

experimental conditions

Fr	水深(cm)	投入数 (本/5s)	橋脚間/ 流木長(%)
0.19	9.4	2, 5, 10, 20, 40 立R 一页 Г	80,100,120
0.38	6	ар-С-Р 5, 10, 20, 40, 80, 120	10天川也 80,100,120

- ・ 鉛直縦断面のPIV計測を実施、流れの鉛直的な構造の影響に付いて検討
- 実験1の条件のうち明瞭な変化のあるケースのみ実施


experimental conditions

Гı	水深	表面流速	投入数	橋脚間/
Γſ	(cm)	(m/s)	(本/5s)	流木長(%)
0.19	9.4	0.22	5, 10, 20, 40	80
0.22	8.6	0.25	5, 10, 20, 40	80
0.26	7.7	0.28	5, 10, 20, 40	80
0.31	6.9	0.32	5, 10, 20, 40	80
0.38	6	0.38	5, 10, 20, 40	80

- ・ 橋脚間/流木長比は一定とし水理量の変化に着目した検討
- ・計20ケース



実験|結果:上空からの撮影画像比較 (60S後の橋脚上流側での集積)

Fr=0.19, h=9.4cm, 40本/5s, 80% Fr=0.38, h=6.0cm, 40本/5s, 80%

• Fr=0.19のケースでは水面上に広がり, Fr=0.38のケースでは水面下にもぐり込む

temporal images of experimental results

実験2結果:側面からの撮影画像比較 (集積開始直後の橋脚上流側での集積)

temporal images of experimental results



 Fr=0.19, h=9.4cm, 40本/5s, 80%
 Fr=0.38, h=6.0cm, 40本/5s, 80%

 平面的
 立体的

・Fr=0.19のケースでは水面上に広がり、Fr=0.38のケースでは水面下にもぐり込む



comparison of deposition ratio (ratio of deposition to total) of experimental results

投入量 (本/5s)	橋脚間/流木80%	橋脚間/流木100%	橋脚間/流木120%	投入量 (本/5s)	橋脚間/流木80%	橋脚間/流木100%	橋脚間/流木120%
2	0.17	0.1	0	5	0.1	0	0.02
5	0.42	0	0.02	10	0.05	0.01	2
10	0.42	0.72	0.02	20	0.13	0.01	0.01
20	0.01	0.72	0.4	40	0.33	0.02	0.01
20	0.91	0.86	0.75	80	0.58	0.01	0
40	0.93	0.9	0.88	120		0.01	0.01

Fr=0.19, h=9.4cm, 40本/5s, 80%

Fr=0.38, h=6.0cm, 40本/5s, 80%

・Fr=0.19のケースでは捕捉率が高く, Fr=0.38のケースでは低い

実験は親:上流側水位上昇値の比較

comparison of water level rise on upstream section

投入量	橋脚間/流木80%	橋脚間/流木100%	橋脚間/流木120%	投入量	橋脚間/流木80%	橋脚間/流木100%	橋脚間/流木120%
(本/5s)				(4405)			
2	0.0cm	0.0cm	0.0cm	5	0.2cm	0.1cm	0.0cm
5				10	0.2cm	0.1cm	0.0cm
5		U.UCM	U.UCM	20	1.60m	0.20m	0.0om
10	0 0 cm	0 0cm	0.0cm	20	1.0011	0.2011	0.0011
	0.000	0.001	0.00	40	2.0cm	0.1cm	0.1cm
20	0.0cm	0.1cm	0.0cm	80	2.8cm	0.1cm	0.2cm
40		0.0 cm	0.0 cm		2.0011	0.1011	0.2011
.0		0.0011	0.00111	120		0.3cm	0.0cm

 Fr=0.19, h=9.4cm, 40本/5s, 80%
 Fr=0.38, h=6.0cm, 40本/5s, 80%

 平面的
 立体的

• Fr=0.19のケースでは水位上昇が低く, Fr=0.38のケースでは高い



experimental conditions

	Гю	水深	表面流速	投入数	橋脚間/
	Гſ	(cm)	(m/s)	(本/5s)	流木長(%)
•	0.19	9.4	0.22	5, 10, 20, 40	80
	0.22	8.6	0.25	5, 10, 20, 40	80
¥	0.26	7.7	0.28	5, 10, 20, 40	80
	0.31	6.9	0.32	5, 10, 20, 40	80
	0.38	6	0.38	5, 10, 20, 40	80

・これ以降, Frにかわり表面流速を用いる(実験2のPIV実測値 と断面平均流速の関係を用いて表面ごく近傍の流速を換算)



投入本数(本/5s)

 \sim

0.22









実験3結果:橋脚間/流木長80% 投入本数と表面流速の関係:水位上昇コンター











- ・単位時間の投入本数を算出(例:10本/5sのケース)
- 10本/5s ÷ 5s = 2本
- ・上記本数×流木長=単位時間に取り得る最大の流木群の長さ



- ・単位時間の投入本数を算出(例:10本/5sのケース)
- 10本/5s ÷ 5s = 2本
- ・上記本数×流木長=単位時間に取り得る最大の流木群の長さ



- ・単位時間の投入本数を算出(例:10本/5sのケース)
- 10本/5s ÷ 5s = 2本
- ・上記本数×流木長=単位時間に取り得る最大の流木群の長さ

平面的集積 実験1結果:Fr=0.19, h=9.4cm

流木「群」最大長と橋脚間距離の比

ratio of woody debris groupe diameter to span length

投入量 (本/5s)	橋脚間/流木80%	橋脚間/流木100%	橋脚間/流木120%
2	0.50	0.40	0.33
5	1.25	1.00	0.83
10	2.50	2.00	1.67
20	5.00	4.00	3.33
40	10.00	8.00	6.67

流木「群」最大長:単位時間あたりの流木投入数に
 流木長を掛けたもの

平面的集積 実験|結果:Fr=0.19, h=9.4cm

流木「群」最大長と橋脚間距離の比

投入量	80%	100%	120%
(本/5s)	捕捉率	捕捉率	捕捉率
2	0.17	0.1	0
5	0.42	0	0.02
10	0.81	0.72	0.4
20	0.91	0.86	0.75
40	0.93	0.9	0.88

- ・比率が1.0を超えるケースでは捕捉率が高い
- ・ 流木群のサイズが橋脚間距離を超えた場合,いずれ集積が始まる



実験2結果:Fr=0.38, h=6.0cm, 40本/5s, 80% 側面から見た流木の動き







- 渦度が卓越する領域は底面や既に集積した流木の近傍
- 水面付近を移動してきた流木に対してはせん断の影響は少ないと推測される
- 水面下への引き込みは水面ごく近傍での流れから説明する必要あり



・障害物の頂点まわりでの重力と外力のそれぞれの接線方向モーメントの大小



・障害物の頂点まわりでの重力と外力のそれぞれの接線方向モーメントの大小

到達した後発の流木 静止した先行する流木



到達した後発の流木 静止した先行する流木 少し沈み込んだ場合に 接触角θ"と浮力が生じる θ'

立体的集積の条件である引き込みが生じる際の



diagram of forces acting on woody debris



・ F_D = 1/2・ ρ C_DU²A (C_D: 円柱の抗力係数, A: 流木の水面下投影面積, U: 表面流速)

・θo:静止した先行流木断面図心と水面との角度(既知),任意のαからθ"を得る

・引き込みが生じる条件→ $F_D \sin\theta$ "・ $d/2 > F_U \cos\theta$ "・d/2

接触点周りのモーメントの比較



- ・ U=0.32m/s(Fr=0.31 に対応)を超えた程度か らF_DモーメントがF_Uモーメントを上回る
- 実験3の水位上昇値コンターにおける結果
 (水位上昇が生じる表面流速)とほぼ一致



まとめ conclusions

- ・浮力を有する流木の集積は、表面流速に応じて平面的な集積
 から立体的な集積へと変化し、後者は河道の閉塞をもたらす
- 平面的な集積は流木塊の最大長と橋脚間距離の比が1.0を超えた場合にいつでも生じ得る
- ・立体的な集積条件に関しては、流下方向の抗力と、水面に留 まらせる力が、流木同士の接触点を介して生じさせるモーメ ントによって検討可能である

H29北海道河川財団研究助成

「植生環境長期変動を考慮した河川シミュレーターの開発」

北海道大学 特任准教授 久加朋子 愛知工業大学 准教授 赤堀良介







出水後LP 流木,植生を含む



出水後LP 植生, 流木を除去



LP差分 先のデータの差分から植 生高さおよび流木堆積高 さを算出



LP差分 先のデータの差分から植 生高さおよび流木堆積高 さを算出



LP差分から得た 流木堆積高さ

流木の堆積高さは0.2mから2.0m の範囲と想定される

差分データから該当箇所を抽出

Im以上を色分け



数値解析結果 (流速コンター) ^{石田ら (2017) の研究データを参考} 流量:1500m³/s (ピーク流量)

マニングの粗度係数:0.03

地形:出水後のLPデータから仮堤防高さ 部分を除去したデータを元に計算格子を作 成




数値解析結果 (流速コンター) ^{流速1.6m/sから2.5m/sのみ} 抽出



数値解析結果 (流速コンター) 流速1.6m/sから2.5m/sのみ抽出 流木集積高さ1.0m以上のエリア と重ねる

流木集積高さが高いエリアでは 水深平均流速が2.0m/s程度



接触点周りのモーメントの比較



・U=2.4m/s(水深平均値で2.0m/s程度)を超えたあたりか らF_DモーメントがF_Uモーメントを上回る





拘束条件モデ ルによる流下 状況の計算

流木長:I3m 太さ:I8cm 比重:0.5

・概ね移動速度,移動経路,透過性 構造物(樹林,ソーラーパネルなど) の有無で集積箇所の推測が可能か?

