京都大学	学生員	○柴山優人
京都大学	正会員	岡本隆明
首都高速道路	正会員	青木成太
京都大学	正会員	戸田圭一

1. はじめに

水生植生は、河川中の汚濁物質を拡散し水質を浄 化する機能を有する.これは、開水路植生流れにお いて植生内部と外部の流速差に起因する K-H (ケル ビンーヘルムホルツ) 不安定性により、組織乱流構 造が発達し、植生内部と外部で運動量及び物質交換 が行われているためである.したがって、水生植生 の水質浄化機能を定量的に把握するためには、植生 を有する流れ場の構造を深く理解する必要がある. そこで、本研究ではかぶり水深比(全水深と植生高さ の比)を変化させて水路実験を行い、乱流構造がどの ように変化するのかを調べた.

2. 実験手法および水理条件

本研究の実験装置および座標系を図-1 に示す.実験水路は,全長 10m,幅 0.4m,高さ 0.5mの可変勾配方水路であり,x,yおよび z はそれぞれ,流下方向,鉛直方向,横断方向である.ただし,植生域上流端の植生要素の流下方向位置を x=0,水路床を y=0 とした.また,それぞれの方向における時間平均流速をU,V およびW とし,瞬間流速を \tilde{u} , \tilde{v} および \tilde{w} とする.さらに,乱れ成分を u,vおよび w とする.すなわち, $\tilde{u} = U + u$, $\tilde{v} = V + v$, $\tilde{w} = W + w$ である.また,Hは全水深,hは柔軟植生の直立高さ, h_d は柔軟植生の折れ曲がり高さである.

柔軟植生モデルは沈水生の有茎植物をモデルとし、 OHP シートを長さh=70mm,幅8mm,厚さ0.1mmの 短冊状に切ったものを用い、これを水路底面に6m の区間にわたって正方格子状に配置した。流下方向 および横断方向の植生配置間隔は、それぞれ $L_v = B_v = 32$ mmである.

瞬間流速ベクトルの計測には PIV(Particle Image Velocimetry)法を用いた. PIV 法とは,得られた画像 内に格子を取り,その格子領域内の粒子分布画像の 平均速度を求める手法である.実験の撮影には,3W のアルゴンイオンレーザーを光源として厚さ2mmの レーザーライトシート(LLS)を水路上方からx軸に平行に照射し,水路側方に設置した1台の高速度 CCD カメラ(1024×1024 pixel)でデジタル撮影した.トレーサーには粒径 100µm,比重1.02 のポリスチレン粒子を用いた.カメラには30Hzの外部トリガーを与えて,500Hz のフレームレートで2 枚の連続画像のペアを 60 秒間計測した.撮影領域のサイズ(x,y)は全水深領域を含むように25cm×25cm である.

植生先端変位の計測には柔軟植生の先端に蛍光粒 子を取り付けてLLSを照射,蛍光粒子をPTV(Particle

表-1 水理条件

Case	a(1/m)	H(cm)	H/h	Um(cm/s)	Re	Fr
1	7.6	7.5	1 .1	20	15000	0.23
2	7.6	9	1.3	20	18000	0.21
3	7.6	10.5	1.5	20	21000	0.20
4	7.6	21	3.0	20	42000	0.14



図-1 実験装置図

Tracking Velocimetry)追跡して植生変位を求めた.

表-1 に水理条件を示す.断面平均流速 $U_m = 20(cm/s)$,植生密度 $\Phi = 0.061$ は全ケースで同じである.本研究ではかぶり水深比(H/h)のみを変化させた。ただし、植生密度 $\Phi = ab = anA/V_0$ でnは体積 V_0 における植生の数、Aは流れに垂直な方向の植生の投影面積である.またa(1/m)は、植生の遮蔽面積の総和を植生の存在する高さhまでの全体積 V_0 で割ったもので、多くの植生流れの研究者(Neph & Vivoni (2000)¹⁾によって植生密度として用いられている.

3.実験結果および考察

図-2 に全ケースの時間平均流速の鉛直分布 U(y)を比較した.値は断面平均流速 U_m で無次元 化している.また、図を見やすくするために2ず つずらしている.図中の \bar{h}_d は柔軟植生の時間平均 折れ曲がり高さを示している.各ケースにおい て、植生層内部では植生抵抗により主流速が低減 し、植生層外部では流速が大きくなっている.また、 \bar{h}_d のやや下に流速分布変曲点が確認できる. 各ケースの比較では、かぶり水深比が大きくなる と、 \bar{h}_d の値も大きく、流速の変曲点も上方に移動



図-2 時間平均主流速の鉛直分布

していることがわかる.

図-3に全ケースのレイノルズ応力の鉛直分布 - $\overline{uv}(y)$ を比較した.値は断面平均流速 U_m の2乗で 無次元化している.各ケースにおいて,植生先端付 近(y/h = 1.0)でピークをとっていることがわかる. これは,植生先端付近で組織乱流構造が発達してい るからである.各ケースを比較すると,かぶり水深 比が大きくなるにつれてレイノルズ応力のピーク値 も大きくなっている.これにより,かぶり水深比が 大きくなるとせん断層が発達し,運動量の鉛直方向 輸送が活発になると考えられる.

図-4に全ケースの混合層厚さ $\delta = h_{p2} - h_{p1}$ を示 す.ただし,混合層の下端および上端を h_{p1} , h_{p2} と し,それぞれレイノルズ応力がピーク値の10%とな る高さで定義した(Neph & Vivoni (2000)¹).各ケース を比較すると,かぶり水深比が大きいケースでは混 合層厚さ δ が大きくなっていることがわかる.混合 層は組織乱流構造が発達する領域であるため,混合 層厚さが大きいと大スケールの組織渦の存在を推測 できる.これに対して,かぶり水深比の小さなケー スでは混合層厚さが小さく,組織渦は発達が抑制さ れていると考えられる.

図-5 はH/h = 1.1, 3.0のケースの瞬間レイノルズ 応力コンター-uv(t)と瞬間流速ベクトル(\tilde{u}, \tilde{v})を示 す. 図中には PTV 計測から得られた植生先端の位置 を示してある. H/h = 3.0のケースにおいて赤線で 囲った領域で、u > 0, v < 0, -uv > 0となっている ので sweep が発生している役域において、植生長さ程度 のスケール($L_x \approx h$)の組織渦が観察され、柔軟植生 は組織的にたわんでいる. H/h = 1.1のケースでは 瞬間レイノルズ応力コンターの広がりは小さく、 sweep, ejection のスケールは小さいと考えられる.

4.まとめ

本研究では、開水路植生流れにおいて PIV 法によ る流速計測および PTV 法による柔軟植生の先端変位 の計測を行い、柔軟植生流れの乱流構造におけるか ぶり水深比変化の影響について考察した.計測結果 より、かぶり水深比が大きいと、sweep や ejection を 伴う大規模組織渦が発達し、植生層内外での運動量 交換が活発になることがわかった.また、sweep の 直下領域では植生が組織的に揺動していることが示



された.

参考文献

 H. M. Nepf, E. R. Vivoni (2000) : Flow structure in depthlimited, vegetated flow, *Journal of Geophysical Research*, Vol.105/No.C12, pp.28,547-28,557.