# 非ダルシー流の発生を伴う土層浸透実験

Experimental study on non-Darcy flow in soil

○泉 智揮<sup>\*</sup>・下鵜瀬桂太<sup>\*</sup> ○Tomoki IZUMI, Keita SHIMOUSE

## 1. はじめに

一般に, 土壌や岩石などの多孔質体におけ る水の流動にはダルシー則が適用される. し かしながら, 河川の粗大な砂利底における地 下水流れや, 山腹斜面内部の粗礫部を流下す る局所的な速い流れについては, ダルシー則 から逸脱する可能性が指摘されている[1][2].

本研究では、まず、透水性の異なる試料を 対象に堤体の浸透試験を実施し、ダルシー則 の適用限界について調べるとともに、既往の 非ダルシー流に関する提案式と比較し、実験 結果にもとづいた実験式を構築する.次に、 斜面土層を用いた降雨浸透実験を実施し、土 層中の非ダルシー流の発生状況について調べ る.

2. 非ダルシー流の運動方程式

多孔質体中の非ダルシー流に対する代表的 な運動方程式として、Forchheimerの式と Izbashの式が挙げられる[3].

$$J = \left| \frac{\partial h}{\partial x} \right| = a u_{\rm F} + b u_{\rm F}^2 \tag{1}$$

$$J = \left| \frac{\partial h}{\partial x} \right| = M u_1^n \tag{2}$$

ここに、J: 動水勾配の絶対値、h: 水頭、x:位置、 $u_F$ : Forchheimer による流速、 $u_I$ : Izbash による流速、a、b、M、n: 係数である、係数 a、b、M、n について、これまでに理論的考 察および多数の実験により検討が行われてい る(例えば、Sidiropoulou *et al.*, 2007; Soni *et al.*, 1978).

## 3. 堤体の浸透実験

まず,透水性の異なる5種類の試料を図1 のように充填した土層を作製し,流入側の水 位を変化させたときの流出量を測定し,動水 勾配Jと流速uの関係を調べる.実験に用い た試料の物性値を表1にまとめる.

\* 愛媛大学農学部, Faculty of Agriculture, Ehime University キーワード:非ダルシー流,浸透実験 実験結果を図2に示す.結果から,流速を もとに計算されたレイノルズ数について見る と,0.35~11の範囲で,ダルシー流から非ダ ルシー流に遷移することが示唆される.この 範囲は,Bear (1972)によって指摘されている 範囲と整合する.次に,図2から,非ダルシ 一流の運動方程式に含まれる係数*a*,*b*,およ び,*M*,*n*を推定する.Forchheimerの式とIzbash の式について,各試料の実験結果に対して回 帰分析を行い,両式の精度を決定係数で比較 すると,Forchheimerの式の方がIzbashの式 よりもわずかながら精度が高かった.そこで, *a*,*b*について,粒径および間隙率をパラメー ターとして一般化すると,それぞれ以下のよ うになる.

$$a = 365.863 D^{-3.698} \varphi^{25.39} \tag{3}$$

$$b = 6.99 \times 10^{-16.1132} D^{-2.66} \varphi^{-24} (1-\varphi)^{-1.6019} \quad (4)$$



図1:堤体の浸透実験の模式図

表1:対象試料の物性値

		標準砂	ガラスビー ズ (小)	砂	ガラスビー ズ (大)	砂利
間隙率 (	%)	30.7	27.0	28.0	35.0	42.7
中央粒径	(m)	2.0×10 <sup>-4</sup>	$2.0  imes 10^{-4}$	5.4×10 <sup>-4</sup>	2.0×10 <sup>-3</sup>	1.75×10 <sup>-2</sup>
透水係数	(m/s)	1.47×10 <sup>-4</sup>	1.83×10 <sup>-4</sup>	3.23×10 <sup>-4</sup>	4.26×10 <sup>-2</sup>	2.38×10 <sup>-1</sup>

[10-7]

ここに, D: 粒径, φ: 間隙率である.

## 4. 降雨浸透実験

堤体の浸透実験で用いた試料のうち,標準 砂,砂,ガラスビーズ(大),砂利を,それぞ れ,図3のような土層に均一に充填し,斜面 勾配1/10および1/5の場合において降雨強度 95mm/hの雨を一定時間与え,土層からの流 出量を測定する.

図4に、実験結果の一例として、砂利土層 におけるレイノルズ数と1時間当りの流出量 の経時変化を示す.また、表2に、本実験結 果から算出した2ケースの斜面勾配に対する 各試料の最大レイノルズ数を示す.3節で示 したように、ダルシー流から非ダルシー流に 遷移する範囲が0.35~11であることを考慮す ると、対象試料の中でも粒径が大きいガラス ビーズ(大)土層と砂利土層において、浸透 流がダルシー則から逸脱し、非ダルシー流に なった可能性が示唆される.このことについ ては、斜面の非ダルシー流に関する既往研究 がほとんどなく、一般化するためには、今後 データを蓄積する必要がある.

#### 5. まとめ

堤体の浸透実験により、ダルシー流から非 ダルシー流に遷移するのは、レイノルズ数が 0.35~11 の範囲であることを確認するととも に、本実験についての非ダルシー流に関する 実験式を構築した.また、降雨浸透実験によ り、粒径が 2.0mm 以上の土壌では非ダルシー 流が発生する可能性が示唆された.

#### 謝辞

本研究は JSPS 科研費 26850154 を受けた.

### 引用文献

[1] Yamada, H., Nakamura, F., Watanabe, Y., Murakami, M. and Nogami, T. (2005): Measuring hydraulic permeability in a streamed using the packer test. *Hydrol. Process*, 19, pp.2507-2524. [2] 熊沢至朗・平松晋也 (2001):斜面土層内の大径礫(転石)が雨水の挙動 や斜面の安定性に及ぼす影響に関する実験的研究, 砂防学会誌, 54 (3), pp.4-13. [3] 吉岡真弓・登坂博行 (2010):高透水性多孔質体中の非ダルシー流れに 関する考察,地下水学会誌, 52 (3), pp.275-284. [4] Soni, J.P., Islam, N. and Basak, P. (1978): An experimental evaluation of non-Darcian flow in porous media. *J. Hydrol.*, 38, pp.231-241. [5] Bear, J. (1972): Dynamics of Fluid in Porous Media. *Elsevier*, pp.176-182.



図2:動水勾配と流速の関係



図3:降雨浸透実験の模式図



表	2	•	各	試料	の	骨大	レイ	1	ルズ数	
1	_	•		1-1/1-1	v / s	レノト		/	1	

	最大レイ	ノルズ数
斜面勾配	1/10	1/5
標準砂	0.018	0.019
砂	0.047	0.056
ガラスビーズ (大)	0.43	0.39
砂利	3.1	3.5