不飽和砂地盤中の塩と水の同時移動に関する実験的研究

飛島建設	技術研究所	正会員	○小林	薫
飛島建設	技術研究所	正会員	松元利	口伸
新潟大学	農学部	正会員	森井修	复広
鳥取大学	乾燥地研究	センター	井上ን	七弘

1. はじめに

沿岸域の不飽和地盤中に保水された水分は,植生を定着させ生態系の形成に貢献している.不圧地下水の動態と 共に,不飽和地盤中の塩ならびに水の動態に関して理解を深めることは,沿岸砂浜域の植生を定着させ多様な生態 系の形成・再生に資するものと考えられる.しかし,沿岸域での塩と水の同時移動については,まだ解明されてい ない現象が残されている.特に,不飽和領域における毛管力に伴う塩と水の同時移動に関する現象については,調 査研究事例は比較的少ない¹⁾.このことから,不飽和砂地盤中の塩と水の同時移動の挙動を明らかにすることを目 的に,内径 20 cm の鉛直一次元円筒装置(塩ビ製)を用いて,潮位変動を模擬した塩水位変動を供試体に与え,供 試体中の体積含水率(θ)と電気伝導度(EC:ここでは,見かけの塩分濃度)の経時変化を測定した.本稿は, θ と EC の測定結果を基に,不飽和砂地盤中の塩と水の同時移動について実験的に明らかにした.

2. 鉛直一次元円筒装置を用いた室内実験

(1) 試料と供試体の作製方法²⁾

試料は, 硅砂 6 号を用いた. 硅砂 6 号の飽和透水係数 K_s を含めた物理的性質を**表-1** に示す.

供試体は,図-1に示す内径 20 cm,高さ 73 cm (最下段の リング容器高さは 13 cm で, その上部 3 段は各 20 cm)の塩 ビ製の一次元円筒装置に、最適含水比(wont=11.9%)に調整 した試料を,所定の乾燥密度(締固め度 Dc=90 %)になる ように、手製の突固め板で締固めて作製した.供試体作製時 には,各砂層間の密着性向上と水みちの発生を抑えるために, 各砂層上面をヘラで粗し, その上に試料を入れて順次締固め て上層を作製した.最下層は厚さ3 cm で締固め,その上部 から厚さ5 cm ごとに最上層まで順次作業を繰り返し,高さ 73 cm の供試体を完成させた.供試体完成後,供試体内の水 分の蒸発を防ぐために,一次元円筒装置上面にビニールシー トを被せて3時間静置した.その際には、埋設センサーの値 に変動がないことを確認し実験を開始した. 塩水位面の変動 などに伴う供試体内のθおよび EC を測定するための,土壌 水分センサーと土壌水分・EC センサーは、供試体作製時に 所定の高さに溝堀りを行い設置した(図-1 左). センサー設 置時には、センサー周りに空隙を残さないように慎重に突き 棒で周辺を締固めた.土壌水分センサー(EC5)を4台と土 壌水分・EC センサー (5TE) を 5 台設置した. 各センサーの 設置高さとセンサー番号は図-2に示すとおりである.

(2) 実験概要

図-2 に示すように鉛直一次元円筒装置の下端部でビニー ルホースにより定水位塩水供給タンクとまず連結した.次に,

表-1 試料の)物理的性質
---------	--------

		単位	硅砂6号
土粒子の密度	ρ	g/cm ³	2.701
最大粒径	Dmax	mm	0.85
10%粒径	D10	mm	0.123
30%粒径	D30	mm	0.157
50%粒径	D50	mm	0.194
60%粒径	D60	mm	0.214
均等係数	Uc		1.74
曲率係数	Uc'		0.938
工学的分類			SP
最大乾燥密度	ρdmax	g/cm ³	1.482
最適含水比	W opt	%	11.9
飽和透水係数	Ks	m/s	1.31×10^{-4}

*Ksは実験にあわせて締固め度 Dc=90%の供試体である.





図-1 塩と水の同時移動測定用の一次元円筒装置概要

図-2 実験概要図とセンサーの設置高さおよび番号図

キーワード;塩と水の同時移動,土壌水分量,体積含水率,電気伝導度,不飽和砂 連 絡 先 ;〒270-0222 千葉県野田市木間ヶ瀬 5472 飛島建設株式会社 技術研究所 TEL 04-7198-7559 供試体の Ks を考慮し、 1.0×10^4 m/s の上昇(降下)速度 で図-2 に示す塩水位面を②→①まで約 40 分掛けてゆっ くり 25 cm 上昇させた. その状態で 11 時間以上静置し (水位上昇開始から静置終了時間までで 12 時間),その 間の不飽和領域(センサー番号; No.3~No.B4 間)の と EC の経時変化を測定した.その後,塩水位面を①→② まで上昇時と同様に約 40 分掛けて 25 cm 下げた後,初 期水位の状態で 11 時間以上静置し、No.3~No.B4 間の 不飽和領域の θ と EC の経時変化を連続測定した.実験 では、前記作業を 3 回繰り返した. さらに、供試体下端 部より定水位塩水供給タンクとの連結を外し、ビニール ホースから塩水を排水させた後 48 時間静置した.その 後,鉛直一次元円筒装置の上部に小型降雨装置を設置し、 供試体の最上端から散水強度 q=20 mm/h で淡水を供試 体上部より浸透させ、下端部より排出させた.

実験結果と考察

塩水位面(図-2の①水位)以上に設置している不飽和 領域内のセンサーによる,塩水位面の変動に伴う θ と EC の経時変化を図-3と図-4に示す.塩水位面の上昇・ 降下に伴い, θおよびEC ともに増加・減小を繰り返し ている.また,図-4の散水開始直後のEC は,塩分を含 んだ降下浸透水により瞬間的に上昇した.その上昇量は,



図-5 不飽和砂地盤中の塩と水の上昇・降下時の移動速度

下部に位置するセンサーほど大きくなっていた(センサー番号; No.3→No.4→No.5 の順). その後は、上部からの 浸透水(淡水)により塩分が除去されるほどEC はゼロに近づき、散水開始から210分程度でNo.3センサーもほぼゼ ロの値になり、図-2のNo.3 センサーより上部の供試体中に含有していた塩分はほとんど除去されたものと考えられ る. さらに、図-3、図-4の中に矢印(点線)で示したように塩水位面の変動が繰り返すごとに、不飽和砂地盤中の とEC (No.4ゼンサーを除く)は徐々に上昇している傾向が見える. これは、繰り返しにより供試体中の飽和度上昇 と塩分の蓄積が生じたものと考えられる. 図-5は、供試体中の塩と水の移動に伴う、各センサーの反応時間差を基 に算出した不飽和砂地盤中の塩と水の移動距離と時間の関係(以下,移動速度と記す)を示す.まず、不飽和砂地 盤中の塩と水の降下時移動速度は、平均8.3×10⁵ m/s でほぼ一定で、飽和透水係数(Ks=1.31×10⁴ m/s)の約6 割 である. 一方、毛管力による不飽和砂地盤中の塩と水の上昇時移動速度は、1 回目とそれ以降では異なり、2 回目 以降の方が速いことが分かった.これは、不飽和砂地盤の θ が1 回目とそれ以降では異なるためと推察される.また、 1 回目の上昇時移動速度は、塩水位面の近傍では2.8×10⁴ m/s で、土柱の高さ35 cm 程度になると4.0×10⁵ m/s で 約1/7に低下した.2、3回目は、塩水位面近傍では1.7×10³ m/s程度で、土柱の高さ35 cm 程度になると1.0×10⁴ m/s で1/6 程度まで低下した.さらに、毛管力による上昇時移動速度は、毛管上昇高h(本実験のh≒40 cm)に漸近する 程、移動速度が低下することを実験的に確認した.

4. まとめ

本研究では、一次元円筒装置を用いて塩と水の同時移動に関する実験を行った.主な結果は以下の通りである. 塩水位面の変動が繰り返すごとに、不飽和砂地盤中のθとECは徐々に上昇する.また、上部からの散水に伴う 不飽和砂地盤中の塩と水の降下時移動速度はほぼ一定値を示す.一方、上昇時移動速度は、砂地盤の土壌水分量の 保水・含水状態により異なり、土壌水分量が少ない初回(1回目)とそれ以降(2回目以降)では異なる挙動を示 した.加えて、上昇時移動速度は、毛管上昇高h(本実験のh≒40 cm)に漸近するほど低下することが確認できた.

謝辞:本研究は,科研費 基盤研究 C (課題番号;22560507)の援助を受けて行った.ここに記して謝意を表す. 参考文献 1) 井上光弘:塩水を含んだ砂に対する誘電率水分計の測定精度の評価,水文・水資源学会誌, Vol. 11, No.6, pp.555-564, 1998. 2) 小林 薫,松元和伸,森井俊広,中房 悟:潮位変動に伴う不飽和砂地盤内の塩と水の同時移動に関する研究,土木学 会論文集 B2 (海岸工学), Vol.68, No.2, pp.I_1141-I_1145, 2012.