

雨水の浸入・地下水流出に大きな影響をおよぼしている鉛直不飽和浸透流については未解明な点が多く残されている。ここでは砂質土の鉛直不飽和浸透流に土壤水分移動の拡散理論を適用し、定数の決定および基礎理論式の解法について検討を加えた結果を報告する。

1. 基礎方程式 土壤水分の移動に関する基礎方程式は(1)式で表わし得る。

$$\frac{\partial \theta}{\partial t} = \frac{\partial}{\partial x} \left[ D(\theta) \frac{\partial \theta}{\partial x} - K(\theta) \right] \dots (1)$$

ここに、 $x$ は地表面からの深さ(cm)、 $t$ は時間(sec)、 $\theta$ は土壤水分量(体積含水率)、 $D(\theta)$ 、 $K(\theta)$ はそれぞれ $\theta$ の函数である土壤水分の拡散係数( $\text{cm}^2/\text{sec}$ )、透水係数( $\text{cm}/\text{sec}$ )である。(図1)。

Soil suction  $\psi$ を用いると  $D(\theta)$  と  $K(\theta)$  は(2)式で関係づけられる。  $D(\theta) = K(\theta) \frac{\partial \psi}{\partial x} \dots (2)$

2. 境界条件および初期条件 1)  $x=0, t>0$ : (i)  $R>0$  ( $R$ は雨量強度)

(a) 土壤表面( $x=0$ )で土壤が飽和していないとき ( $\theta_{sur} < \theta_{sat}$ )  $\frac{\partial \theta}{\partial x} \Big|_{x=0} = -(R-K(\theta))/D(\theta)$

(b) 土壤表面で土壤が飽和しているとき  $\theta_{sur} = \theta_{sat} \dots (4)$  ( $\theta_{sat}$ : 飽和含水率)  $\dots (3)$

(ii)  $R < 0$ , (ここでは  $R$  は蒸発強度) (a)  $\theta_{sur} > \theta_{air}$  のとき ( $\theta_{air}$ : 気乾状態の含水率)

$\frac{\partial \theta}{\partial x} \Big|_{x=0} = -(R-K(\theta))/D(\theta) \dots (5)$  (b)  $\theta_{sur} \leq \theta_{air}$  のとき  $\theta_{sur} = \theta_{air} \dots (6)$

2)  $x=L, t>0$ :  $\theta_{x=L} = \theta_{sat} \dots (7)$

3) 初期条件:  $t=0, L>x>0$  において  $\theta = f(x) \dots (8)$

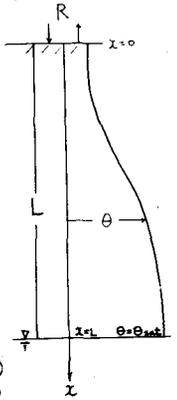


図1. 解析領域

3. 拡散係数、透水係数の決定

現在、拡散係数の決定方法については① Gardnerによる

Pressure plate outflow dataを用いる方法<sup>2)</sup>、② Bruce and Kluteによる Tension plate outflow dataを用いる方法<sup>3)</sup>、および③ 拡散データを用いる方法<sup>4)</sup>などがある。拡散係数は hysteresis を

有し、乾燥過程と湿潤過程について異なる関係を示すが、①②の方法は一過程にしが適用できず、実験装置も複雑で適用範囲も限定される。③の方法は湿潤過程にしが適用できないが、次に示すように実験手法は簡単で実用的であると考えられる。この方法では、水平方向について表わした(1)式を、初期条件として半無限領域に一樣な土壤水分量( $\theta_i$ )、境界条件として  $x=0$  に飽和の条件を与え、Boltzmann 変換を行なった後、1回積分して次式を得る。

$$D(\theta_x) = -\frac{1}{2} \left( \frac{d\lambda}{d\theta} \right)_{\theta_x} \int_{\theta_x}^{\theta_i} \lambda d\theta \dots (9)$$

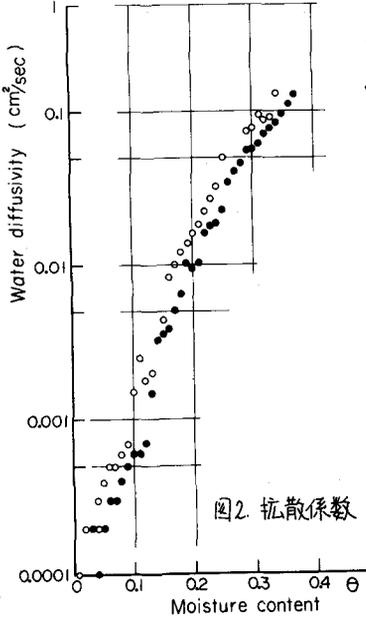


図2. 拡散係数

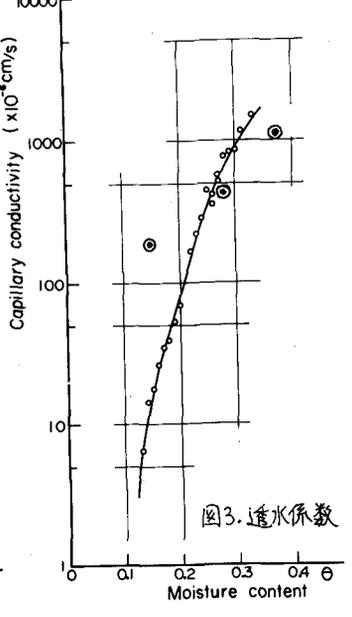


図3. 透水係数

ここで、 $\theta$ における  
 $s$ への曲線を実験で  
 求めれば、 $D(\theta)$ を容  
 易に決定しうる。  
 いま対象としてい  
 る砂質土(砂95%, 泥  
 粘土5%)について  
 実験を行ない決定  
 した  $D(\theta)$ ,  $K(\theta)$ およ  
 び  $\psi$ と  $\theta$ との関係

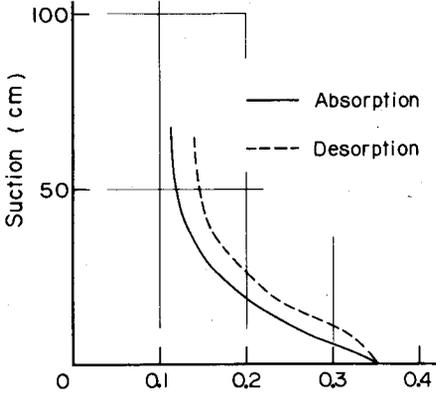


図4. 土壌水分( $\theta$ )とSoil suction( $\psi$ )との関係

を図2. 3. 4. にそれぞれ示す。④の手法は比較的短時間で実験を終了するという利点を有しているが、適用が湿潤過程に限られ、一回の充填で繰返し実験が不可能であり、 $\theta$ の測定に誤差が含まれるなど短所を有している。

これらの短所を補うため筆者は図5に示す装置を用い次のようにして  $K(\theta)$ を決定した。図5に示すように、上端から雨滴状で水を供給し、下端で排水することにより垂直な土壌柱で不飽和定常浸透流を生じさせ、その時の  $\theta$ と  $\psi$ と中性土壌水分計と tensiometer を用いて測定する。ここで、 $\psi$ ,  $\theta$ は全領域で一定であるので不飽和領域に拡張された Darcy 則を適用し  $K(\theta)$ を決定しうる。この手法は、湿潤・乾燥両過程に適用でき、 $D(\theta)$ を介さず  $K(\theta)$ が求められる、 $\psi$ - $\theta$ 曲線が同時に決定しうるなど利点を有するが、実験に長時間を要し、材料が限定され、供給流量の制御、 $\theta$ の測定に向題がある。湿潤過程について求めた結果を図3に●印で示す。

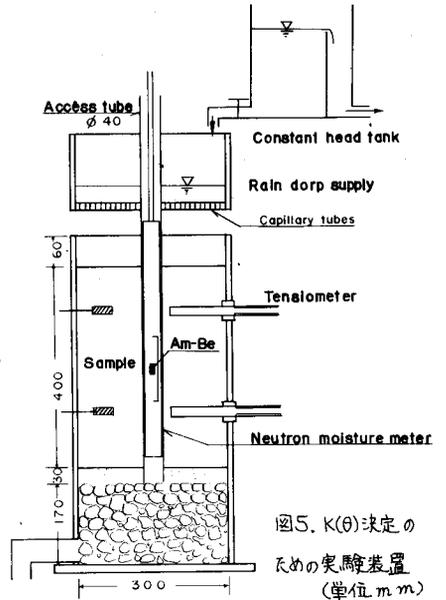


図5.  $K(\theta)$ 決定のための実験装置 (単位 m.m.)

4. 計算結果 上述の各係数を用い、 $L$ が130cmの領域を13分割し、時間増分を10secとして、土壌表面は飽和しているという条件の下で、Modified Gauss Seidel Method を用いて数値的に計算した結果を図6に示す。なおここでは、まるめ誤差、打ち切り誤差に  $10^{-7}$ を採用し、京大大型計算センターのFACOM 230-60を用いて計算を行なった。現在計算精度について十分な検討を行なっていないが、有用性のある解が得られたものと考えている。

参考文献

- 1) 例えは De Wiest 編: Flow through Porous Media p.229 Acad. Press.
- 2) W.R. Gardner: Calculation of Capillary Conductivity from Pressure Plate Outflow data. S. S. S. A. P. 1956 pp. 319-320
- 3) Bruce and A. Klute: Measurement of Soil Moisture Diffusivity from Tension Plate Outflow Data. S. S. S. A. P. 1963 pp. 12-21
- 4) R.R. Bruce and A. Klute: The Measurement of Soil Moisture Diffusivity. S. S. S. A. P. 1956 pp. 458-462.

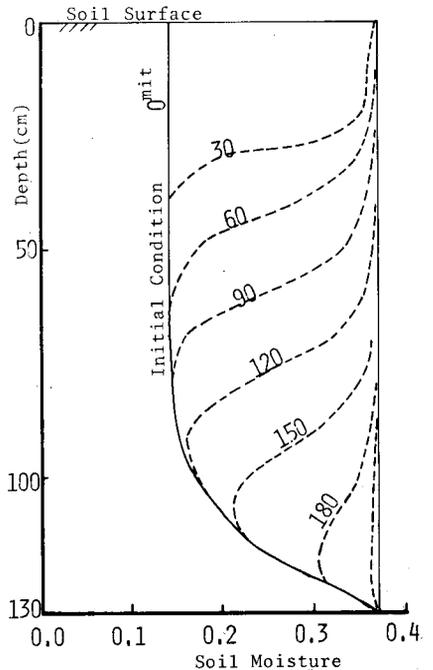


図6. 計算結果