

【浸潤面における Dupuit の仮定と井戸の定常問題】

(1) 浸潤面における Dupuit (デュピ) の仮定

図 1 に示すように、不透水面 $z=0$ と浸潤面 $z=h(x)$ の間を流れる地盤内の地下水の流れ場を考える。

A 点から B 点への地下水の流れは、

$$\mathbf{v} = -k \frac{\Delta h}{\Delta s} \quad (1)$$

となる。ただし、 \mathbf{v} と Δs は A→B に沿ったベクトル量である。ここで、 $h(x)$ の勾配が非常に緩やかであったと仮定すると、 $\Delta s \approx \Delta x$ とみなせる。また、浸潤面においては、全水頭と位置水頭は同じであるので、 $\Delta h \approx \Delta z$ とみなせる。結局、式(1)は、

$$v_x \approx -k \frac{\Delta z}{\Delta x} = -k \frac{dz}{dx}, \quad v_z \approx 0 \quad (2)$$

となる。これをデュピの仮定と言う。普通は x 成分のみを書く。

$$v \approx -k \frac{dz}{dx} \quad (3)$$

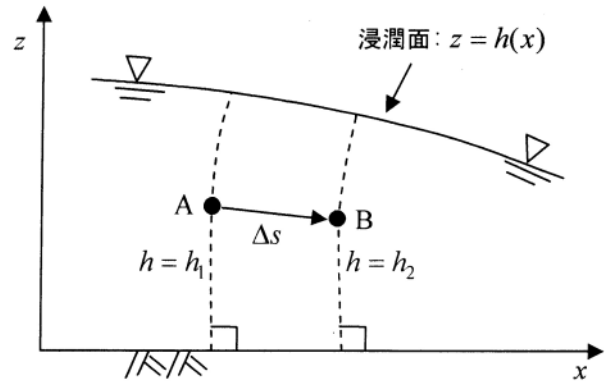


図 1 浸潤面 (自由水面) と等ポテンシャル面

(2) 締め切り堤の浸潤面

図 2 に示す幅 B の締め切り堤の浸潤面を考える。

単位奥行きあたり流量 Q は、

$$Q = v \cdot z = -kz \frac{dz}{dx} \quad (4)$$

したがって、 $Qdx = -kzdz$

流量一定の連続条件が成り立つ時、この式は積分できて、

$$Qx = -\frac{1}{2}kz^2 + C \quad C: \text{積分定数}$$

Q が一定であるので、浸潤面 $z=h(x)$ は、放物線となることがわかる。境界条件を入れると、

$$x=0 \text{ で } z=H_1 \text{ より, } C = -\frac{1}{2}kH_1^2$$

$$x=B \text{ で } z=H_2 \text{ より, } QB = -\frac{1}{2}kH_2^2 + C$$

$$\text{よって, } Q = \frac{k}{2B}(H_1^2 - H_2^2) \quad (5)$$

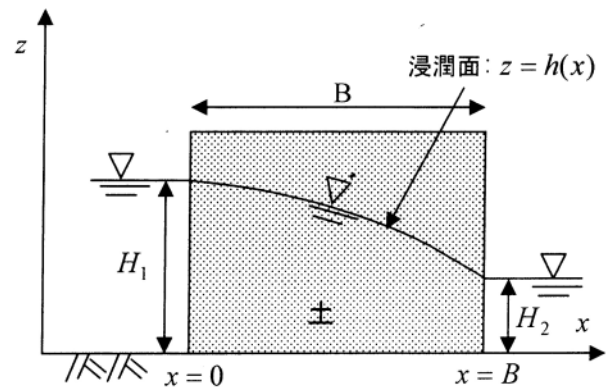


図 2 締め切り堤の浸潤面

(3) 井戸の定常問題 (重力井戸)

図 3 に示すように、不透水層の上に地下水が流れやすい砂層が堆積していたとする。その地盤に井戸を掘り (図 3 中央)、流量 Q で水を汲み上げ続ける。図に示す半径 R よりも外側の領域から水がどんどん供給される場合には、十分に時間が経過した後は、時間に伴う変化がなくなる定常状態に落ち着く。

重力井戸の場合には、地下水面 (浸潤面) の形は重力の作用によって自由に変化する。この浸潤面の形

を決めるのに、デュピの仮定を用いて、

$$Q = 2\pi \cdot k \cdot h \cdot \frac{dh}{dr} \quad (6)$$

ただし、井戸を中心とした軸対称条件であるので、全領域の総計を考えるために、 2π がかけられている。

式(6)を変形して

$$Q \frac{dr}{r} = 2\pi k h dh$$

Q は r によらず一定なので、積分できて、

$$Q \ln r = \pi k h^2 + C \quad \text{となる。}$$

$$\begin{cases} r = r_0 \text{ で } h = h_0 \\ r = R \text{ で } h = H \end{cases}$$

の条件を考慮すると、

$$Q = \frac{\pi k (H^2 - h_0^2)}{\ln(R/r_0)} \quad (7)$$

となる。

実際に Q で揚水している井戸の周りの数カ所で地下水位 $h(x)$ を観測し、その結果から現場透水係数を求めることができる。その試験を現場揚水試験と呼ぶ。

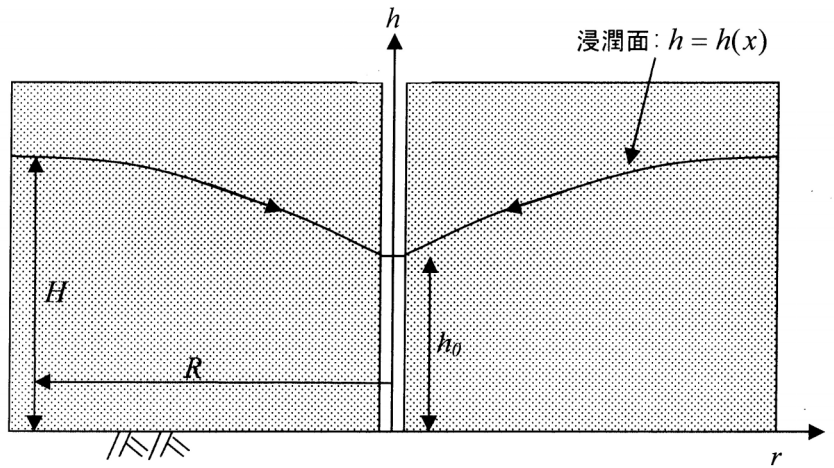


図3 重力井戸

(4) 井戸の定常問題 (掘り抜き井戸)

井戸を掘った地盤の上部に難透水の粘土層があり、地下水が流れる砂層 (滞水層) は、水圧が加わった被圧層であるとする。

滞水層の水圧分布に、重力井戸の浸潤面の形を仮定して用いると、

$$Q = 2\pi \cdot b \cdot k \cdot \frac{dh}{dr} \quad (8)$$

となる。重力井戸とは異なり、水が流れる高さは滞水層の層厚 b のみである。

式(8)を変形して、

$$Q \frac{dr}{r} = 2\pi k b dh$$

Q は r によらず一定なので、積分できて、 $Q \ln r = \pi k b h + C$ となる。

$$\begin{cases} r = r_0 \text{ で } h = h_0 \\ r = R \text{ で } h = H \end{cases}$$

の条件を考慮すると、

$$Q = \frac{2\pi k b (H - h_0)}{\ln(R/r_0)} \quad (8)$$

となる。

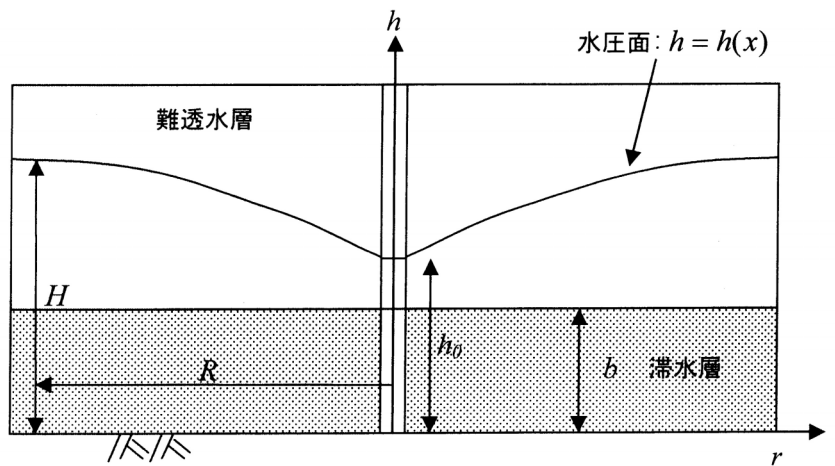


図4 掘り抜き井戸