

# (15) 洪水追跡の一方

東京大学理工学研究所 正員 内田 茂男

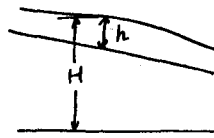
マスギンカム系統の洪水追跡法は流れの連続方程式のみを扱っているために経験的要素を多分に導入しなければならぬ不利と見做さるべきことはよく知られている。近年このような欠陥のない追跡法について、数理的解法の外に特性曲线を用いる方法や数値解法が行われてきている。これらの中、複雑な実際の水路に適用するには数値解法が最も適しているように思う。仮にこの方法を行う場合、ある時刻 \$t\$ において水路の長さ方向 \$x\$ に沿う諸量の分布を知って \$\Delta x\$ 後の分布と求めるのが通常である。計算の便利さからいって \$\Delta x\$ の管内断面上において水位や流量の値が判ると好都合であるが、測水所がそのような配置されることは稀で、適当な内挿をやらなければならない。所が \$t\$ の方は定時観測によって等間隔に行なわれるので、数値解法を行なう際、ある位置 \$x\$ における水位や流量の分布を知って \$\Delta x\$ 下流の量を求めるような計算法の方が便利ではないかと考えて、二つの試みを行なった。

この方法によると上流部の一測水所での水位 \$H\$ と流量 \$Q\$ の時間的分布が判ると下流の \$H, Q\$ 分布がきまってしまうことになる。これは慣性項を省略した槽水流の一階偏微分方程式の特性曲线が、下流へ擾乱と伝える分枝のみで上流へは伝えないことから、一般の場合には前者と考えられる。たゞし貯水池や河口など蓄水効果の著しい所では、特性曲线が反射するのでこのような場所には適用できない。

連続方程式 
$$\frac{\partial A}{\partial t} = -\frac{\partial Q}{\partial x} \quad (1)$$

運動方程式が 
$$Q = \sqrt{C^2 A^2 R} \left(-\frac{\partial H}{\partial x}\right) \quad (2)$$

マンニング係数 
$$C = \frac{1}{n} R^{1/6} \quad n = 27 \text{ 秒}$$



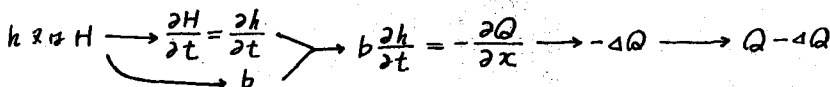
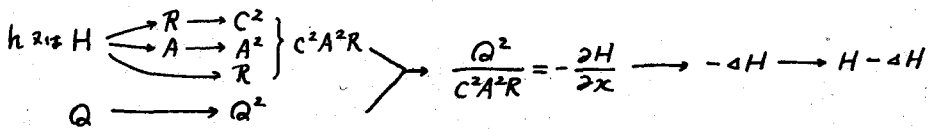
$h$  水深  
 $A$  断面積  
 $Q$  流量  
 $R$  半径

$$\frac{\partial Q}{\partial x} = -\frac{\partial A}{\partial h} \frac{\partial h}{\partial t} = -b \frac{\partial h}{\partial t} \quad (3)$$

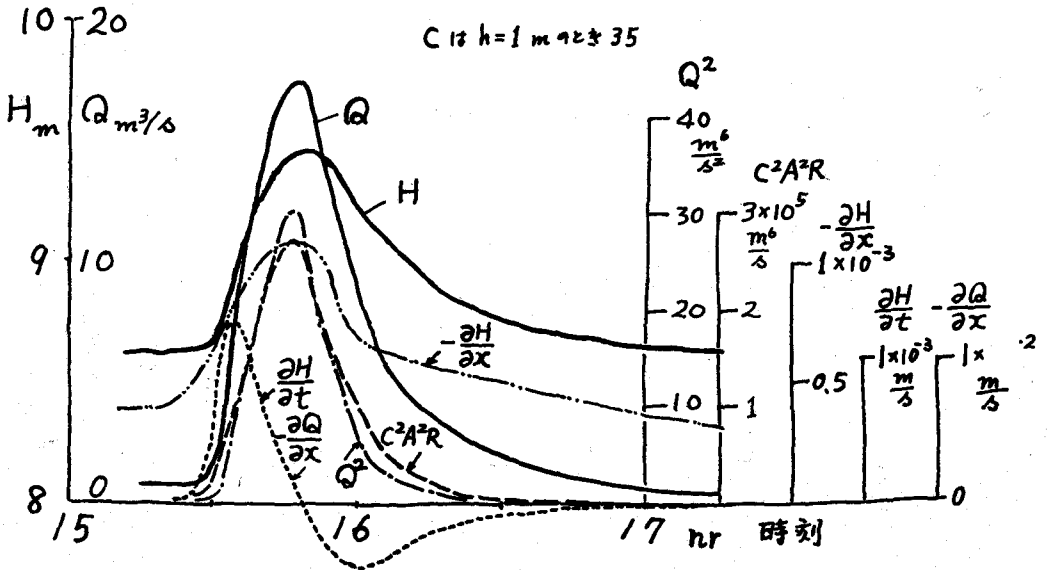
$$\frac{\partial H}{\partial x} = -\frac{Q^2}{C^2 A^2 R} \quad (4)$$

判 図

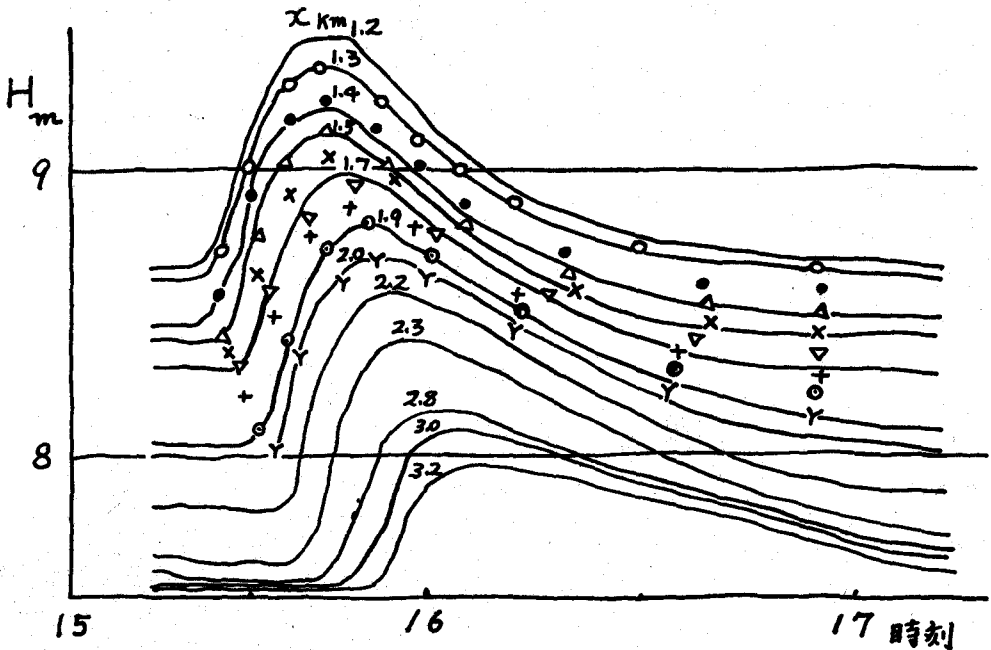
あるいは \$h\$ 又は \$H\$ と \$Q\$ の量水曲线が知られているものとする。 \$h\$ 又は \$H\$ と \$b, A, R\$ の関係と予めおくと、次の順序で \$\Delta x\$ 下流の \$H\$ と \$Q\$ が求められる。



この方法では  $\Delta x$  を任意に選べる点から便利では無いかと考えられる。たゞし区間  $\Delta x$  の長さ  $b$ ,  $A$ ,  $R$  の平均値をそれに応じて与える必要がある。



※2圖



この圖は昭和三十二年二月近畿地連にて行われた淀川(宇治川)に注ぐ新高瀬川に於けるこの交差  
 記録を解析した結果を示す。