

洪水流出模型の時間スケールについて

京大防災研究所 正員 石原安雄
京大防災研究所 正員 ○下島崇一

1. 相似模型の構成法

木理模型によると山地流域における洪水流出機構を解明するためには、模型の構成法について研究を行ってきましたが、洪水時の主要な流出成分は中間及表面流出であるという認識のちよに、重力と摩擦力が他の項に比して卓越しておりとみなし運動方程式と質量保存式を用いて相似則を示し、又、具体的な構成法を示した。即ち、模型に於ける毛管上界が外へ多孔質材料で任意の透水率数(R_m)、空隙率(γ_m)のものを作り出す事は極めて困難であるので、それを基づいて幾何学的模型流域に毛管上界、効果が付与され多孔質材料とのせ(R_m, γ_m の測定可能)、これを人工降雨を与えて hydrograph を測定し、prototype の hydrograph と比較する=とにより他の相似比を定めなければならぬ事を明らかにした。その結果は次表の様である。

変量	实物	模型	相似比	決定値
長さ	x_p	x_m	x	
時間	t_p	t_m	t	$t : 1$
初期降雨強度	r_{ip}	r_{im}	r_e	$r_e : 2$
透水率	R_p	R_m	R_e	
有効空隙率	γ_p	γ_m	γ_e	
表面粗度	n_{ip}	n'_m	n'	$n'_m : 5$
河谷粗度	n_{ap}	n_{am}	n_a	
表面厚	d_p	d_m	d	$d_m : 4$

土直接測定又推定可能な量、+：該属性で一致

- i) 実用可能な表面材料(R_m, γ_m)を模型に設置する。
- ii) $R_m = 10^{-2} \text{ m/s}$ の実際の流域と R_e と γ_e を変化させ、中間流の水位発生によって表された時の hydrograph $r_{ip} - t_p$ を用いて実験によつて hydrograph $Q_m - t_m$ を求め、 $=$ 中と実測の hydrograph $Q_p - t_p$ と比較して最も適合性の良い t, r_e を決定する。
- iii) $t = 0.2 R_e / R_m = 0.2$ が求まるが、 R_m/R_p が与えられていふので R_p/R_m が求まる。
- iv) さらに、表面流出も生じては大きさ出水に対する上での決定した t, r_e を用いて実験し、模型と実流域の hydrograph の差異が生ずる時刻の Q_p, R_p を推定し、それに応じて模型での d_m を求める。
- v) 決定された土表面厚 d_m は表面を整え、その表面に適当な人工粗度を付けて後、大出水に対する流出実験を行ない、その結果が実流域の hydrograph に適合する様に試行錯誤的に粗度 n'_m を決定する。
- vi) 以上に諸量が決定された他の量は基本式から求められる相似条件を満たす式より決す。

2. 誤差の算定

以上の相似模型の決定過程のうち、ii) iv) vi) の過程において、模型上で得られた hydrograph と実測の hydrograph を比較しなければならぬので、かなりの誤差を含むこと覚悟しがうべきであらまへ。いま、正しく比較が行なわれ適切に相似比が決定された模型に対して、上記の諸量に添字 "o" を付けて表現すると、誤差を含んで決定された相似比は、 $t = t_o(1 + \epsilon) \dots$ と書くことが出来る。いまの問題はこの時間・相似比の誤差が以降の相似比の決定に対するどの様に伝播するかを明確にする事である。

(1) Y_e に対する t の値を $t = Y_e^{-1/3} + \gamma_3 = Y_e^{-1/3} t^{2/3}$ が成立していって、 $Y_e = Y_{e0}(1+2E)$ ②となる。
 (2) 中間流のみが発生していふ時、河各の下流域での流量に対する式、次式が成立する。

$$\frac{Q_t}{Q_{t0}} = \frac{Q_{xm}}{Q_{xm0}} = \frac{\overline{Y_{em}(t, T_s)}}{Y_{em0}(T_s)} = \frac{Y_e}{Y_{e0}} \left\{ 1 + \beta \left(\frac{T_s}{t} - 1 \right) + O \right\} = \frac{1}{T_s} \int_{\gamma_3}^{\gamma_3} Y_{emj}(3) d\beta$$

\Rightarrow β は伝播時間内の hydrograph の形状を決す無次元量。一方、 $d/d_0 = Q*/Q_{*0}$ であるから、表層厚さに対する式、 $d = d_0 \{ 1 + (2-\beta)E \}$ ③となる。

(3) 表面流が発生していふ時、表面流の発生域の誤差を考慮せねばならないので、表面流出分のみを計算とし、模型上での表面流発生域の長さを L'_m, L'_{m0} とおく。

$$\frac{Q_m}{Q_{m0}} = \frac{L'_m}{L'_{m0}} \frac{\overline{Y_{em}(t, T_s)}}{Y_{em0}(T_s)} = \frac{L'_m}{L'_{m0}} \frac{Y_e}{Y_{e0}} \left[1 + \beta \left\{ 1 + \frac{t_0}{t} \left(\frac{L'_m}{L'_{m0}} \frac{n'}{n'_0} \right)^{1/3} \left(\frac{Y_e}{Y_{e0}} \right)^{1/3} \right\} + O \right]$$

\Rightarrow 5%、 L'_m/L'_{m0} を計算し、適当な近似をする上級局式をうる。

$$Q_m = Q_{m0} \left[1 + \frac{3}{5} \eta \beta + \frac{8\beta_2(1+0.6\beta)}{1-l} + \frac{2(1+0.6\beta)}{1-l} - 3\beta \{ E \} \right] \dots \text{④} \quad \text{但し, } l > l > 0$$

\Rightarrow 例、 $\beta_2 = \beta_1 - (2-\beta)(1-\beta_1)E$ 、 β_1 は伝播速度=内保列無次元量 $l = (L_s - L'_{m0})/L_s$ 、 L_s : 模型の平均斜面長、 $n' = n'_0 (1+\eta)$ ⑤

3. 結果の考察

前述した様に、模型に対する式と上記頭端付毛管上界を生じて実流域では無視出来た様な効果が強調される様な多孔性材料を用ひた事は許されず、従って使用可能な材料が限定される。そこで、上述した様な手続は F と相似比を決定しなければならぬので、必然的に①式で与えられた時間の相似比の誤差が含まれることになる。そのため、後で決定された相似比には必然的に②～④式で与えられた誤差を含むことになる。例として、 $E=0.1$ 、 $\eta=0.1$ と $\beta=-0.3, \beta_1=0.2, l=0.5$ と仮定すると、②式より $Y_e=Y_{e0}(1+0.2)$ 、③式より $d=d_0(1+0.23)$ 、④式より $Q_m=Q_{m0}(1-0.02+0.01+0.42)=Q_{m0}(1+0.41)$ となる。 \Rightarrow 例では、時間スケールの誤差 10% の、有効降雨強度に対する 20%、表層厚さに対する 23% の誤差をもたらす。さらに表面流出口に対する 41% となるが、これらは直角 β, β_1, B と l により変化する。また、 $E \rightarrow 0$ になると、 Y_e と d に対しては誤差 0 となるが、 Q_m に対する④式の右辺カッコ内の 2 項、3 項が残り上記の数値例では -1% 程度の誤差となる。このうち第 2 項は粗度係数の誤差であるが、上の数値例から判る様に Q_m の影響を縮小される。又、表面流発生域に因るして式 3 通りも、同様に縮小される。

したがって、実流域では上の検討で考慮した要素以外にも関連する他の要素を多く考慮されるが、結果まとめて、まず中間流出が卓越していき prototype の hydrograph を用いて時間スケールを慎重に決め、次に特に大きな外へ出水の hydrograph と流量スケールを定め、こうして手続を操作して両者の誤差が同じ程度となり種々相似比を決定する様にしていくわけである。

卷) 石原・下島：洪水流出模型の構成とその精度 \rightarrow 2,
 土木学会、年譜 1979.9 II-125