

開発コンサルタント(株)

正員 福崎博彰

建設省土木研究所水文研究室

佐合純造

1. はじめに

従来、洪水における降雨よりの、直接流出成分の分離、すなわち流出率の算定には種々の手法があるが、定義づけられたものは無い。流出率の要素として、降雨状態、流域面積、形状、地質等が挙げられるが、これらの内、何れがどの程度流出率に寄与するかも明らかでない。本文は、流域面積 A に着目し、直接流出の生起する期間 n を A の関数として求めようと試みたものである。

2. 山地小流域の流出率

建設省裏筑波流出試験地は、茨城県筑波山北麓に位置し、流域面積 3.12 km^2 、非常に雨水の浸透性の高い地質であり、従って、比較的洪水流出量が小さく、低水流出量が大きいという特徴を有する山地自然流域である。

当試験地には、2ヶ所の流量観測所（山口川 $A = 3.12 \text{ km}^2$ ）祖父ヶ峰 $A = 0.158 \text{ km}^2$ ）があるが、S 44 ~ 52 年の観測資料より 40 個の洪水を抽出して、流出率を算定すると $f = 0.05 \sim 0.2$ とかなり小さい値となる。洪水サンプルについては、比較定降雨量の大きいものが殆ど含まれていない。

直接流出量として、図-1 に示す様、洪水波形の勾配の変化点迄とする手法（二次折点）、洪水の立ち上り部を基底流量として水平に分離にする手法（水平分離法）等があるが、この 2つの手法によって求めた流出率相互の関係をみると図-2 に示す様に、バラツキが大きいが、水平分離によるものが、二次折点に比較して 2.0 ~ 2.3 倍と大きくなっている。これは水平分離では、直接流出の期間として長時間となるため、当然のことであるが、分離の考え方により、流出率が倍近くも変化するのは問題であろう。

次に、水平分離法により、洪水流出が立ち上り部の基底流量とほぼ一致する迄の期間を求める、図-3 となる。ピーク流出率については降雨量、前期降雨等の影響によりかなりバラツキが、直接流出量の変化する割合（曲線の勾配）は概ね一定である。当試験地では流域面積が小さい事もあり、洪水ピーク流出後 1 ~ 2 日後に、水平分離による直接流出は終了するようである。

図-1. 基底流量分離法

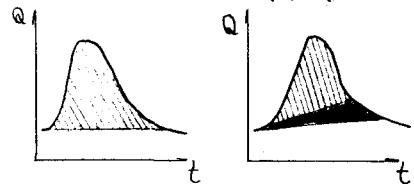


図-2

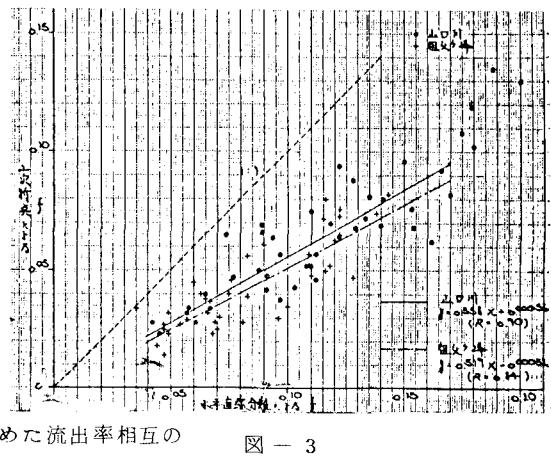
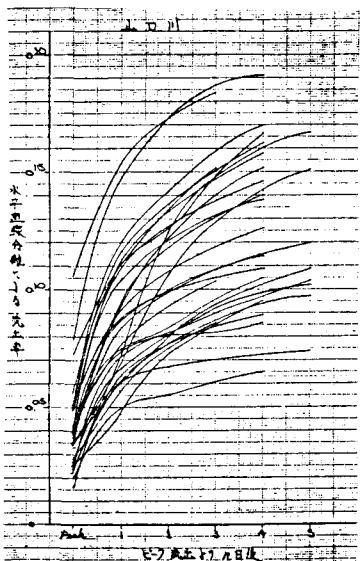


図-3



3. 大河川流域の流出率

続いて、表-1に示す河川、観測所を選定し、各々S.5.0～5.5年内、資料の比較的整備されている5洪水（小～中規模程度）を抽出して実河川の流出状態を検討した。

これらの観測所は比較的大流域となるため、雨量はティーセン平均雨量として、水平分離法により流出率を求めるとき、菊川を除き、 $f = 0.5 \sim 0.7$ 程度と自然流域として一般的な値となる。

前述した、直接流出終了までの日数を求めるとき、表-1最右欄に示す値となり流域面積が大きくなるほど直接流出期間が長くなる傾向にある。

表-1 河川調査				
河川	観測所	流域面積	平均雨量	直接流出率
菊川	加茂	34.2	0.90	3
庄内川	社原島	705.9	0.66	4
子曲川	生田	1030.9	0.45	5
"	折瀬下	1595.9	0.49	5.5
"	立花	644.1	0.53	7
北上川	吉林	590.3	0.52	7
"	若狭高	1554.9	0.63	6
"	大曲	638.4	0.68	6

以上より、流域面積A (KM²)と
ピークより直接流出の終了する日数n
の関係をプロット(図-4)し、目視
により直線を引くと

$$n = 1.6 A^{0.164} \quad (1)$$

の式を得る。この式により流域規模に
応じて、水平分離法による直接流出の
終了する時期が推定され、流出率の精
度向上に役立つものと考えられる。

図中に破線で示したのは、米国で得られた * $n = 0.8 A^{0.2}$
の直線であるが、これは大流域(1000Km²以上)が主た
る対象となっている様である。

又、nが長期になり、途中降雨がある場合等(複合ハイド
ロ)に单一洪水の直接流出量を分割するため、洪水の低減係
数と(1)式を組み合わせて下式により流出率算定が考えられる。

$$\begin{aligned} \lambda &= -1/t \log_e \frac{Q_c}{Q_0} \\ f &= \frac{\sum Q}{R} = f_0 + \frac{Q_0}{R} (1 - e^{-\lambda t}) - \frac{Q_c}{R} t \end{aligned}$$

ここに f_0 ; 図中卷色部の流出率、 Q_c 、立上り時の流量、 Q_0 、図中②時の流量
λ；洪水の低減係数(一定値と仮定)、t；nより②時までを差し引いた時数

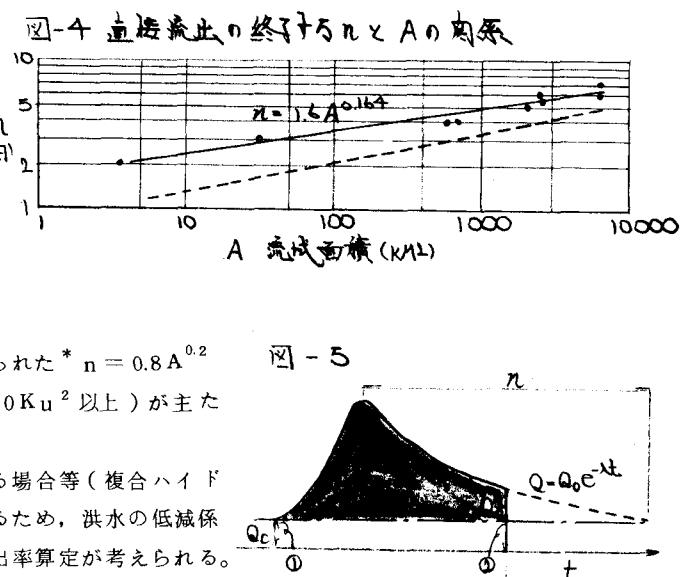
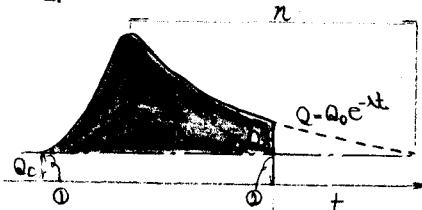


図-5



4. まとめ

- 直接流出期間として、流域面積A (KM²)を用いて(1)式を得た。
- 今後、対象地、資料数を増やし式の信頼性を高めたい。

今回の検討に当り、データを提出していただいた東北、中部、北陸地建の方々に深謝致します。

<参考文献>

昭和55年度河川事業調査費報告 建設省土木研究所

Hydrology For Engineers RAY K. LINSLEY, JR. 他