

II-17 北海道における小流域河川の流出機構について

北海道開発局土木試験所 正員 竹本 成行
吉岡 純治
荻原 清

1 はじめに

近年の流域開発に伴う急速な進展によって洪水の流出機構が変化し、従来考えられなかった種々の災害が発生している。特に小流域河川における洪水流出の変化は人口、資産の集中している地域に洪水被害を激化させ治水安全度の向上が望まれている。しかし、一般的に小河川においては水文資料が整備されていないために、河川改修計画の策定に当っては他の河川の解析結果などから類推したりしてはいるが、解析例も少なく流域特性などの関連において体系化されていないのが現状であり、内水排除計画などのようにハイドログラフを必要とする計画では苦慮している。

そこで、道内河川で流域面積 100 km^2 以下の小河川における水文資料を収集して貯留関数法などにより、流域特性と流出の関連について検討を試みたものである。

2 流域概要

流出解析に使用した水文資料は、建設省所管の内水排除事業と農林省所管の明渠排水事業の39箇所（298洪水例）で、図-1に示すように概ね全道にわたっている。流域面積は $1.85 \sim 100 \text{ km}^2$ 、河道延長は $2.1 \sim 20.5 \text{ km}$ の範囲に入る小流域河川である。これらの流域諸元について述べると、流域特性値 ($\frac{L}{\sqrt{A}}$, L ; 河道距離、 A ; 流域重心点からの距離、 \sqrt{A} ; 河道勾配) は $12 \sim 783$ の範囲で 200 以下が 70% を占めている。また、流域平均幅 ($\frac{A}{L}$, A ; 流域面積、 L ; 本流の長さ) は $0.8 \sim 5.3 \text{ km}$ で 3 km 以下が 82% を占めている。流域形状係数 ($\frac{B}{L}$, B ; 本流の平均幅、 L ; 本流の長さ) は $0.10 \sim 1.75$ の範囲であるが 0.50 以下が 77% で細長い流域が大部分を占めている。地被状態は、山地が半分以上占める流域が 31箇所、田、畑、草地が半分以上占めている流域は 8 箇所で全流域が自然域である。

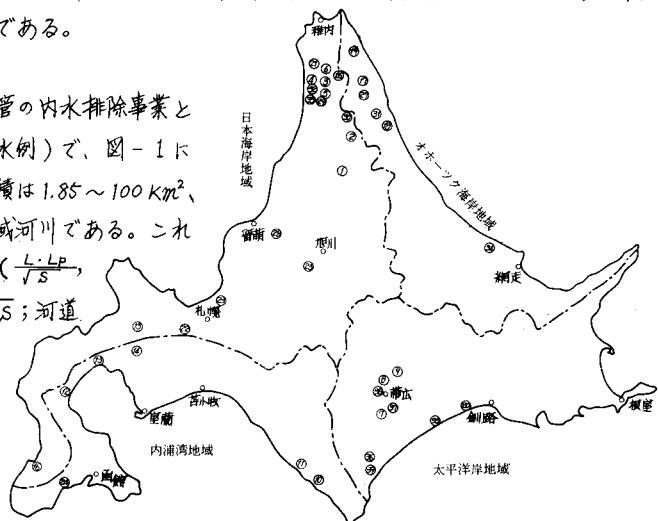


図-1 資料解析地区

3 流出解析

貯留関数法は、木村によって提唱されて以来計算法が比較的簡単であり、洪水の再現性もよいので広く利用されており次式で示される。

$$S_e = K \cdot Q_e^P \quad (K; \text{貯留係数}, P; \text{貯留指数}, S_e; \text{見掛けの貯留量}, Q_e; \text{遅滯時間考慮した流出量})$$

$$\frac{1}{3.6} \cdot f \cdot r_{ave} \cdot A - Q_e = \frac{dS_e}{dt}$$

$$(f; \text{流入係数}, r_{ave}; \text{流域平均雨量}, A; \text{流域面積})$$

上式による解析結果の係数 (K) と指數 (P) の関係についてプロットしたのが図-2であり K 値は $4.7 \sim 43.9$ 、 P 値は $0.2 \sim 1.23$ の範囲内で

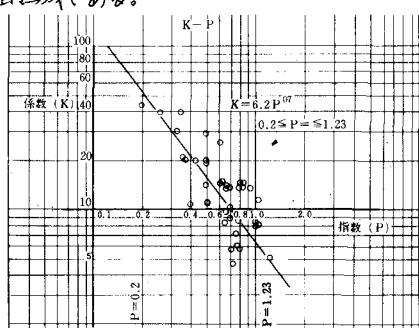


図-2 貯留関数の係数 (K) と指數 (P) の関係

概ね $K = 6.2 P^{0.7}$ で示される。

全流域の解析結果は図-3の通りで K 値は概ね 14 で木村に較べて程度と小さな値を示している。これは対象流域が 100 km^2 以下と小さいためである、 $P=1$ については水田・畑の流域で、 $P=0.5$ については山地流域である。

流域面積別に比較したのが図-4であり、次式のように、示される。

$$S_L = 14.5 e^{0.84} (0 \sim 20 \text{ km}^2)$$

$$S_L = 14.5 e^{0.62} (20 \sim 50 \text{ km}^2)$$

洪水別に検討したのが図-5の通りである。ピーク流量大 (Q) $S_L = 11.5 e^{-0.76}$

$$\text{洪水継続時間最大} (T) S_L = 15.0 e^{0.86}$$

$$\text{総雨量大} (R) S_L = 14.5 e^{0.62}$$

流域の開発度と貯留関数との関係についてプロットしたのが図-6であり小流域については流出試験地の自然流域に近づいてプロットされた。また洪水到達速度は概ね図-4に示す通りで物部式に較べ小さくなっている。次に、地質区分による流出率の検討を行ったのが図-8である。

バラツキがあるが平均的には非第四紀層が40%余り大きな値を示している。

4 あとがき

北海道における小流域河川の流出について解析を行なつたが、今後も実用化に向けて流域特性との関連などについて検討を進めていく予定である。

参考文献

角屋 瞳、福島 崑；中小河川の洪水到達時間、京大防災年報、51年。

木村俊晃；総合貯留関数による洪水流出曲線の簡易推定法、第14回建設省技術研究会報告。

木村俊晃；貯留関数法の最近の進歩、第22回水理講演会論文集。

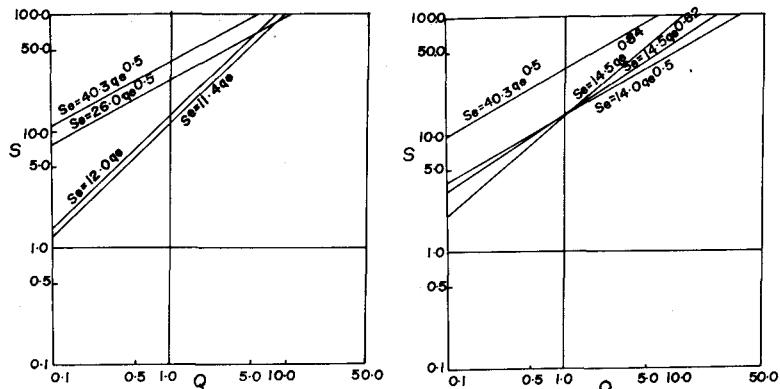


図-3 総合貯留関数

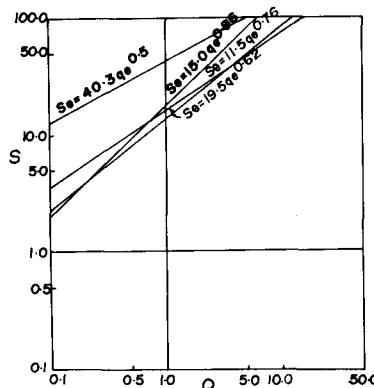


図-5 総合貯留関数

図-4 総合貯留関数

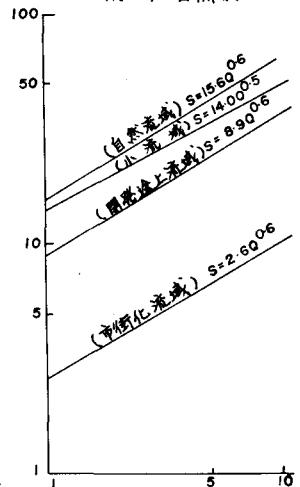


図-6 流域の開発度と貯留関数との関係

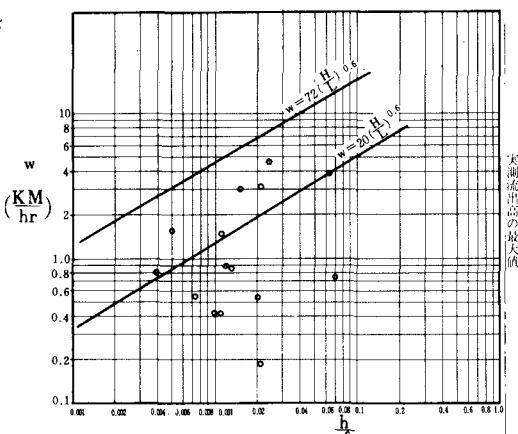


図-7 洪水到達速度

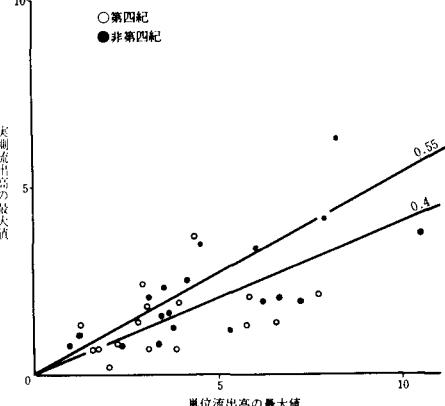


図-8 単位流出高と実測流出高の最大値の関係