

1. まえがき

流域が市街化するにつれて流域の表面は雨水を浸透しない面でおおわれる。また都市域では雨水の排除を積極的に増進するために、下水道や側溝などの雨水排除施設が建設される。その結果、都市域からの流出は自然山地からのそれと比べて、洪水流出速度は大となり、流域の貯留能は減少し、洪水ピーク流量は増大する。といふ特性を示すと考えられる。ここではこれらの特性のうち、洪水到達速度と貯留特性の変化について検討した。

2. 洪水の到達速度について

流域に降った雨は集中流下しながら河道に到達する。降雨の一部は地中を浸透して動き、他の一部は凹地に貯留されあふれ、他の一部は水みち流出となつて河道に流れである。このようほ流域からの洪水流出の速度は、河道内での洪水波の伝播速度とは異なり、雨水の集中流下メカニズムに支配される。流域の市街化の進行は雨水の浸透能や凹地貯留の減少などの効果をもつと考えられ、洪水の到達速度は大になると考えられる。この洪水の流出速度を、59の河川流域から得られた資料をもとに検討した。これらの流域のなかには13個の都市流域からのデータも含まれている。流域面積は 130 km^2 から 0.3 km^2 までのものであつて大部分は 50 km^2 以下の資料である。収集した資料

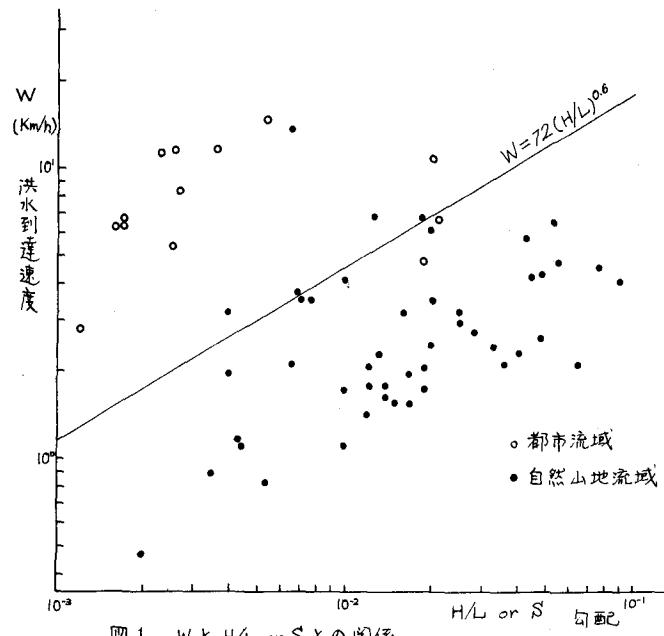


図1. WとH/L or Sとの関係

を、流路の平均勾配の関数として図示すると図1となる。図中の到達速度は降雨のピークから流出のピークまでの時間差で流路長を除したものである。各々の流域から得られた洪水資料を数個から十数個平均して、到達速度を計算した。図1の結果から、都市流域での到達速度は自然山地でのそれに比べて同一の勾配でもその速度が数倍から十数倍になることがある。図中には自然山地流域からの洪水到達速度を表現する式として、我口によく用いられる、ルチーハ式が記入されている。図1においては、lag timeを到達時間として時にはルチーハの式は山地流域から得られたデータを包括するよう直線とす、いるので、合理式による計画立案の際には安全側となるようになつてゐることから、資料のはい流域への適用の妥当であるといふると思う。いずれにしろ合理式による計画立案には、到達速度だけではなく、流出係数や降雨強度も問題となるので、ルチーハ式のみを論ずることはあまり意味がないと考えられる。lag timeを到達時間とすると、都市域からの到達速度は 1 m/s から 3 m/s の間にある。また都市域の到達速度は流路勾配にあまり左右されないようにも見えるが、この結果については、下水道の設計条件や降雨強度などをより詳しく検討する必要がある。ここで用いた都市流域のデータは、千里N.T.、山崎川、谷端川、桃園川、八町、中部第一、千早南御、清水川、田光、花田、の各地で得られたものである。

3. 都市流域の貯留特性について

流域が都市化すると山地流域のものと比べて流域の貯留特性が変化し、貯留能が減少することが知られている。流出解析は通常、流域の貯留効果を考慮して行はわれることが多い。その代表的な計算法にタンクモデル法と貯留関数法がある。ここでは貯留関数法の考え方を採用して、東京都内を流れる石神井川、目黒川に適用してみた結果を論ずることにする。

貯留関数法はいうまでもなく次の二式より成立している。

$$\frac{dS}{dt} = r_e - q \quad (1)$$

$$q = f(S) \quad (2)$$

ここで r_e は有効雨量強度、 q は流出高、 S は貯留量である。(1)式は連続方程式であり(2)式は貯留量と流出量の関係を与える経験式である。木村はこの(2)式を次の形において、

$$S_L = K q_e^{\alpha} \quad (3)$$

ここで添字 L は降雨と流出との間に遅れをもつ時間れを考慮して、それそれの量をあらわす。そこで、(1)、(2)の式を

用いて遅滞時間れを考慮して、(3)式の関係を石神井川、目黒川について求めてみることにする。用いた資料は次表に示されている特性をもつた流域からのものである。この二流域は共に武蔵野台地から流れでる河川流域であって流域特性は良く類似しているところである。

解析に使用した洪水は、昭和47年7月台風5号による出水と昭和47年9月台風20号による出水の記録である。 S ～ q 関係は各洪水毎に変動するが、貯留量の絶対値は初期損失や、基底流の分離などに影響されるので、貯留量の絶対値よりもそれを流出高に対する変化 dS/dq_e に着目することにし、各洪水の貯留量曲線がなるべく一致するように縦軸を調整して重ね合せると図2となる。ここでことわっておかねばならないことは、ここでヒリあつかつている貯留量は実際に流域に貯留された量ではなく、遅滞時間を考慮しているので後想上の貯留量であることである。図2上石神井台地では台風5号の出水により工流域が氾濫しているので、流出高が $2\text{mm}/\text{10分}$ 程度のところでも貯留量の増大が顕著には、いることがわかる。図2の関係は、石神井川や目黒川などかくは台地ないしは平地を貯留する河川の貯留量と流出量の関係を表現するものであって、目視により式示すと、

$$S_L = 6.8 q_e^{1.0}$$

となる。木村は山地流域の総合貯留関数として、 $S_L = 40.3 q_e^{0.5}$ なる式を提案しているが、ベキ指数が0.5ではなく、おしえ1からそれ以上になるとこに、都市流域ないしは平地河川の流出特性があると思う。おわりに、目黒川の資料を提供していただきたい。東京都土木技術研究所の各位に感謝の意を表します。

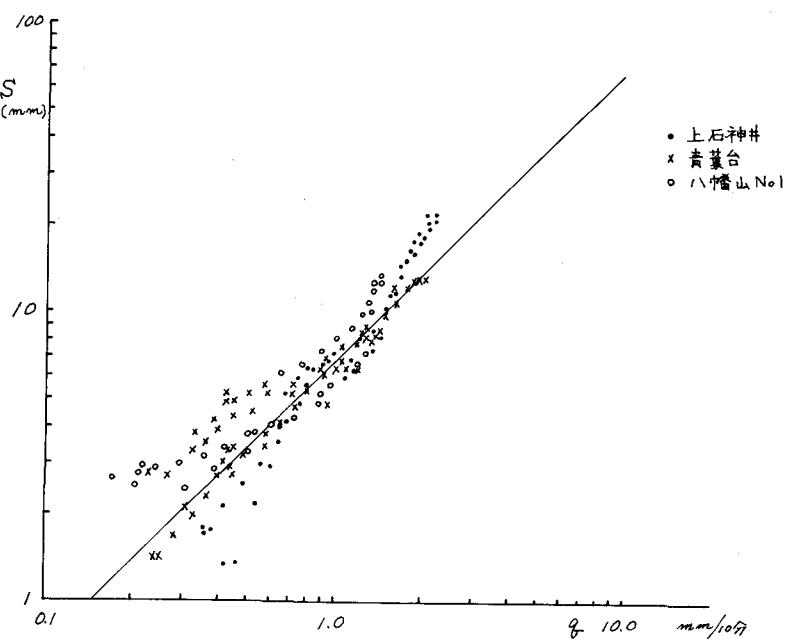


図2. 貯留量 S と流出高 q の関係

調査流域	観測所名	流域面積 km^2	流路延長 km	不浸透率
石神井川	上石神井	16.48	12.0	0.33
目黒川	青葉台	27.45	18.5	0.31
	八幡山N.1	2.92	6.3	