

建工研 正員 ○山口 高志
 " " 松原 重昭
 " 学生員 杉山 勲

1. はじめに(都市河川の現状を含めて)

都市排水施設、すなはち都市排水計画は、当然のことながら上位計画に地域計画または都市計画をもつわけであり、この立場を常に忘れてはなるまい。都市排水施設の一つである都市河川に例えとすれば、超過確率何年の洪水を計画の対象とするかは、まさしくこの間の問題であり、また最近急激に叫ばれ始めた都市環境への寄与の面で、都市河川の環境機能(親水機能)がいかにあるべきかも同様、都市環境整備計画の中に、正しく評価されて位置づけらるべきものである。前者については、地形、土地利用、河川形状などによって、またより根本的に被害をどこまでやるかという問題もあって非常にむずかしい問題となっている。後者についても、これまでの都市の要請が治水にあつたことが大きく作用して、左来忘れられて来たものであり、これから大いに評価され、施策に取りこまれていかねばならない問題であろう。この点に関しては議論のあるところであろうが、私としては、都市の残された唯一の自然という考え方を根底にあきたい。

現実の河川に目を移せば、都市内の河川の多くは、流域の急激な都市化、それに伴う済水流量の増大によって、往々河床を極度に掘り下げられ、まるも無残な大字書と化している。これでは、上記環境機能も望むべくもなく、またそのようにしてできた河川も、5年確率済水程度の通過能力しかないものが多い。この意味では、河川にとってもう一つの大なる問題である都市化に伴う汚濁流出増とともに、都市河川は絶望的な状態にあるといえよう。これは厳しくいえば、都市は破滅直前にあるといえるのである。

その認識から出発すれば、今や都市ぐるみ、つまり都市の各要素、下水道も道路も住宅もそして河川もすべてが済水防御に一役買わねばならない時代が来ているといえるのではないだろうか。そしてなんらかの手法が提案されば場合その法制化は、行政の役目としても、手法の開発は、われわれ技術者の任務ということになるのであろう。

本論は、流出の都市化の特性にもどって検討を加え、まず尖鋭化した都市流出をピークカット型遊水池で対応する方法、および増加した有効雨量を減らさせる方法と、より遅滞させる方法(流域処理)がある想定流域に適用した結果について報告するものであるが、1, 2の障害により前者のみしか間にあわなかつた。これについては講演時触ることにしたい。

2. ピークカット遊水池と対象降雨

問題に対する取組み方としては、①まず計画対象降雨であるが、左來の最大流量疎通とは異なり、ピーク流量は少し小さくともマスの大きい済水の方を遊水池は考慮しなければならない。この意味で、本論では30年間の上位済水を実際に適用してみると、および確率降雨強度曲線を用いて作った中央集中型済水も同様適用してみる。②遊水池の効果をみる意味では、河道を拡張した場合(「拡幅案」といふとほぼ同面積の遊水池をみたい場合の各水位を比較してみる。③尖鋭化した済水も、相当長い水路を流下するうちに気にならなくなるか、および強雨時の貯留実験(S-Qカーブ)にて一部不確定要素が大きいので、これと一部異なるかどうかについては、それを4km地図、16km地図での比較、およびS-Qカーブの変化によってチェックしてみた。

検討の概要は、河川流路長16kmの河川(上流端河巾5m、下流端17m)を考え、 $2dU = 1\text{km} \times 1/\text{km} = 1\text{km}^2$ の下水道の単位排水区を両側に配置した流域巾2kmのモデルを想定し(東京都石神井川上流部)、単位排水区については、下水道敷設者み、不浸透面積率50%として、修正RR法を適用し、河道部分については、等流

式と連続式による追跡法、また遊水池区間では、本間の越流公式を用いた。「拡巾案」は、河道全延長にわたって2割の拡幅とし、遊水池は、上流より3, 7, 11, 15 km の地表上流部に越流長100 m (3 kmのみ200 m)、堰高はそれぞれ28, 35, 40, 40 mで、これは5~10年洪水にもっとも有効と考えられる。用いた降雨は、中央気象台の30年間 (S.17~46) の降雨記録より約400個の降雨を抽出し、これを5 km²の流域に適用してピークが25 mm/hr であるよう上位62 洪水を検討対象降雨群とした。

図-1 および2に4 km 地

表-1 および16 km 地表での上位30 洪水の水位をトマスアロットしてある。また同様5, 10, 20年集中型洪水の結果もあわせてプロットしてある。また図-4 および5には、S-Qカーブを図-3のように変えた場合の上位5個洪水についての結果を洪水毎にプロットしてある。(4 km, 16 km)。これらより、(1)、遊水池は、拡幅より優位にはなれないが、ほぼ同程度の機能を持ちうること、(2)、中央集中型が検討対象洪水として決して異常なものでないこと、(3)、S.33.9.25 (狩野川台風)

および S.24.8.24 の両洪水

は、ともにマスの大きい洪水であるが、やはり遊水池にはつらい洪水になってること、とくにそれが16 km 地表にてていることがわかる。

あわせて

前述のように当初の予定では、流域部分で浸透性舗装、貯水槽などの適用を予定していたのであるが、手違などにより、提出にまことにあわなかつた。また図-1~5の結果についても一部懸念される点があるので、この点も検討してみたい。今後の都市排水計画は、上に述べたほかに現在の都市の実状を眺めながら、ほんらんからみた土地利用の是非、長い目で見た利害転換 (公園など)、河川沿いの公園との合併といった面での検討も、在来の河道計画とあわせて検討していかねばならないと考えられる。

参考文献 (1) 山口、松浦、山守、都市降雨流出調査1~3報、工芸技術資料、Vol.13. No.10, Vol.14. No.11, Vol.15. No.7

図-1 4 km 地表

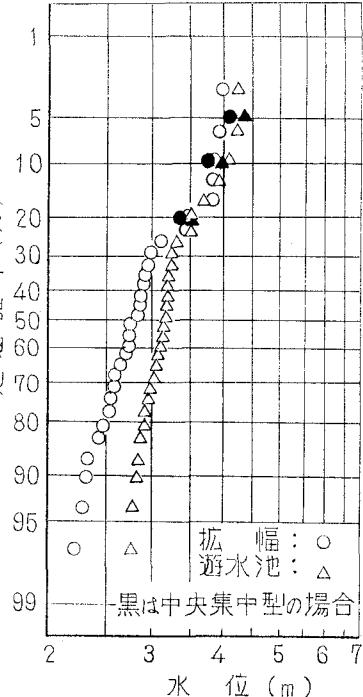


図-2 16 km 地表

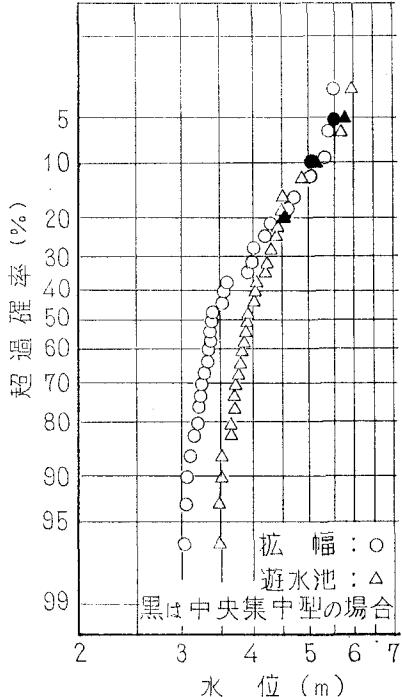


図-4 4 km 地表

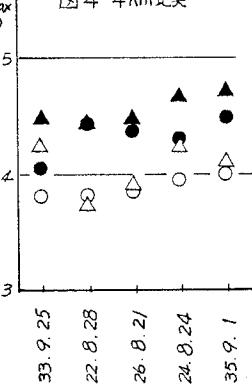


図-5 16 km 地表

