

## 播磨地域における浸水予想区域調査について

兵庫県河川課 正会員 丹原 光隆  
 同 正会員 ○藤井 嘉彦  
 建設技術研究所 正会員 足立 考之

## 1. まえがき

本調査の目的は、兵庫県播磨地域の市街化区域に係る河川の既往洪水調査を基礎として一定の水理的手法によって流出解析ならびに洪水氾濫解析を行なうことにより、洪水氾濫に弱い区域を知り、地域住民にその危険度を知らせると共に、将来の治水計画及び土地利用計画等を策定するための基礎資料を得ることである。本報告では、既往洪水資料の整備されている千種川及びその河口に広がる赤穂市街地を対象に解析・検討した結果を述べる。

## 2. 調査対象流域の概要

千種川は、Fig. 1 に示すように、兵庫県西端部を流下する二級河川（流域面積  $747 \text{ km}^2$ 、本川流路延長  $74 \text{ km}$ ）で、その流域はFig. 2 のとおり典型的な山地河川の様相を呈し、低平地としては河口部赤穂市街地のみである。本調査流域の構成は、山地 82.1%、木田 13.0%、市街地 4.9% である。調査河川としては、山地域に Fig. 1 千種川位置図

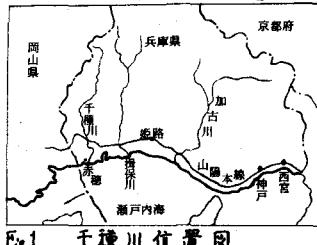


Fig. 2 については法河川、赤穂市街地については、法河川のみならず準用河川及び普通河川をも対象とし、解析結果の面的な評価が行なえるよう努めた。

## 3. 解析の基本的手法

Fig. 2 に示されている基準点（久崎、上郡、木津）において得られる水文観測資料（水位-流量曲線、雨量資料）を基に、Fig. 3 に示すフローチャートに従って解析を進めた。

## (1) 流出モデルの設定

流域モデルは、千種川流域を 16 流域、6 河道に分割し、特性曲線法により Fig. 2 千種川流域図

リ流出計算を行なった。等価粗度係数  $N$  については、市街地 0.05、

山地 0.4~0.8、水田 1~3 の範囲内で等価粗度を種々に与え、昭和 51

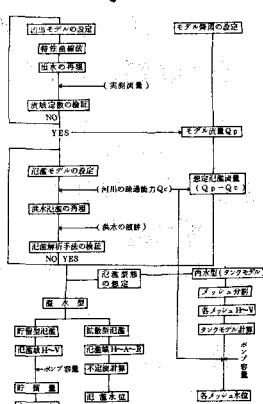
年 9 月出水をした結果を、実測流量により検証し、市街地 0.05、山

地 0.8、水田 1.0 を得た。Fig. 4 に、実測ハイドロとの比較を示す。

## (2) モデル降雨

解析に使用する降雨は、時間雨量  $70 \text{ mm}$ 、 $50 \text{ mm}$ 、 $30 \text{ mm}$  の 3 ケースとした。

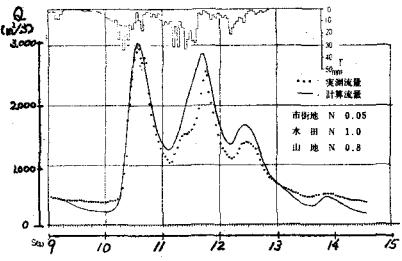
雨量分布については、播磨地域の降雨分布特性を検討し 30 分ごとの雨量を 24 時間設定し、かつ 6 時間分については中央集中型となるよう定めた。1 例として時間雨量  $70 \text{ mm}$  の場合の雨量分布を Fig. 5 に掲げておく。なお、損失雨量については、累積実測雨量と総流出高とを示した Fig. 6 より、 $R_{sa}=50 \text{ mm}$ 、 $R_e=25 \text{ mm}$  とした。Fig. 3 浸水予想解析フロー



### (3) 淹没モデル

河川流量が、河道疏通能力  $Q_c$  を越える場合、その超過分が淹没するものとする。その淹没型態は、地形の特質により①溢水型②内水型に大別し、さうに溢水型については、一次元の流れを想定し、1/2,500 平面図より淹没断面を200m ピッチでできる溢水泥濁を拡散型と呼び、次式で示す不定流計算を行ない、淹没水位を定めた。

Fig.4



$$\text{運動式} \quad Q = h \cdot R^{2/3} \cdot (-\partial H / \partial X)^{1/2} \cdot A$$

$$\text{連続式} \quad \frac{d}{dt} (A \cdot h) + \frac{\partial}{\partial X} (A \cdot h) = Q \quad Q \text{ は横流入量}$$

また、淹没流の流下が鉄道、道路の盛土や河川堤防等によって阻害される場合は、溢水型の貯留型と呼び、水平灌水によるものとして扱い、下流端のポンプあるいは河川の排水能力によって定まる排水量から差し引いた灌水量を基に、灌水域の  $H \sim V$  より高めの淹没水位を定めた。一方、赤穂市街地については、低平地であるので、一次元の流れを想定できなかったため、淹没域を  $1 \text{ km}^2$  四方のメッシュに分割し、各メッシュ間の水深  $H \sim$  灌水量  $V$  に基づくタンクモデルを設定し、淹没解析を行なった。その概念図を示すと Fig.7 である。Fig.6 是灌水量  $\sim$  総流出量で、各メッシュ間の水の出し入れは、水路、河川、下水道等の疏通能力分を等価のメッシュの穴からの出し入れとして扱った。その基本式は、次式で示される。

$$\text{運動の式} \quad Q = C \cdot a \cdot 2g f h$$

$$\text{連続の式} \quad I - O = dV/dt$$

ここに、 $a$  は各タンクの穴の大きさ、 $f$  はタンク間の水位差、 $I$  及び  $O$  は時間内の各タンクへの流入出量、 $V$  は灌水量である。本解析では、赤穂市街地の昭和51年浸水の実測記録が整備されていたため、ポイントとなる穴の大きさ  $a$  については実績との検証を行ない、解析の都合上スリット厚 5 cm として解析を実施した。

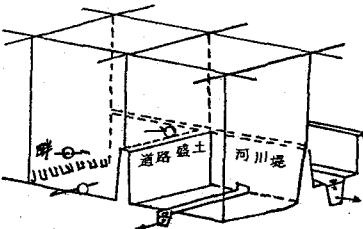


Fig.7 タンクモデル概念図

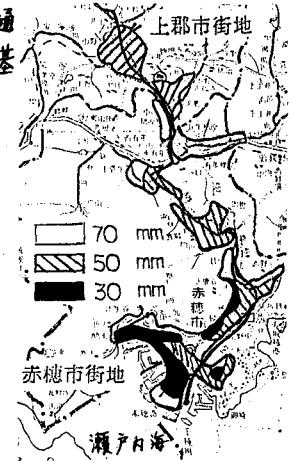


Fig.8 淹水区域平面図

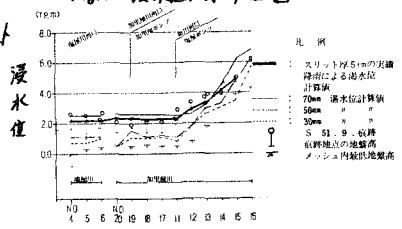


Fig.9 タンクモデルによる解析結果

各想定降雨に対する解析結果を Fig.8 及び Fig.9 に示す。特に Fig.9 の低平地の解析においては、実績浸水位ともよく一致しており、低平地における淹没(浸水)予想の手法として、タンクモデルの導入が有効な手段となると言える。

今後は、市街化の著しい神戸市内表六甲河川についても同様調査を行なう予定である。