

## 雨水調整池の必要容量算定法に関する考察

北海道大学大学院 学生会員 鈴木憲明

北海道大学工学部 正会員 高桑哲男

北海道大学工学部 正会員 船水尚行

### 1. はじめに

雨水管網の役割は、降雨を速やかに排除し、浸水を未然に防ぐことである。しかし、道路舗装等による浸透面減少に伴って降雨が雨水管に入る量自体が増加し、また、その流入時間も短くなっていることから都市型浸水がしばしば見られるようになってきている。このような能力不足となった管網を増強する際に雨水調整池が使用されることがある。雨水調整池の流量削減効果は、その容量、設置場所、幹線管路との接続方法等に大きく影響を受ける。本研究では、そのうちの必要容量の算定法について検討していく。

### 2. 研究方法

本研究はすべて文献<sup>1)</sup>で示された雨水管網の非定常解析プログラムを用いてコンピュータ上で行い、実験は行わない。対象とする雨水調整池は地下設置の直方体空間とし、マンホールより引抜き管を経由して雨水を導入する。引抜き管の直径は十分あるものとし、この影響を考えなくてもよいものとする。対象とする雨水管網は単純な形状の仮想的なものとし、ここに管網設計時には想定されなかった悪条件が加わったために能力不足となったという状況を設定する。これに対して後述する容量算定法によって設計された雨水調整池を設置し、この算定法が妥当であるかどうかを検討する。

### 3. 雨水調整池の必要容量算定法と計算例

文献<sup>2)</sup>で提示されている雨水管網設計法である「最大流量法」を参考とし、単位流入ハイドログラフを順次足し合わせることで必要容量を算定する。具体的には計算例と併せて後述する。

#### 3.1. 対象とした雨水管網と降雨

使用した降雨強度式は式(1)のようなものである。また、対象とした雨水管網は図1のようなものであり、その諸元は表1のとおりである。

$$I = \frac{3200}{t + 20} \quad \cdots \text{式(1)}$$

表1 対象とした雨水管網の諸元

マンホール	面積: 4(m <sup>2</sup> ) (幹線管路設置分) 2(m <sup>2</sup> ) (枝管末端設置分)
幹線管路	管路長: 200(m) 管路勾配: 0.001(-) 土壤被り: 2.50(m)
枝管	管路長: 150(m) 管路直径: 0.3(m) 管路勾配: 0.001(-) ※幹線管路 50(m)おきに設置したとして代表枝管を用いて計算 <sup>3)</sup>
単位排水区	面積: 4.00(ha) 流出係数: 0.5

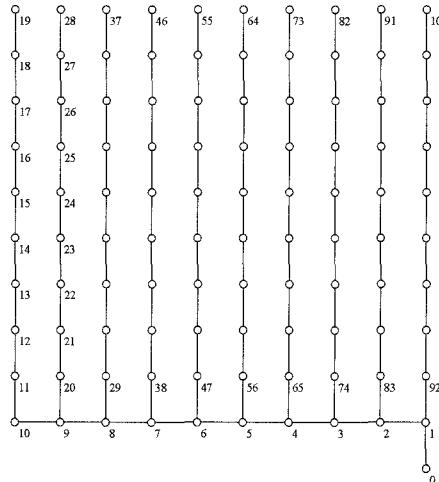


図1 対象とした雨水管網の管網図

ただし雨水管網設計がうまくいかなかった場合を想定し、管路20～28の直径は2割減としている。今回はこの区域を対象とし、雨水調整池を設置することによってピーク水位を低下させることを考えた。

### 3.2. 雨水調整池の必要容量算定

必要量算定は図2で示す手順に従って行った。④における流下可能量はマニングの式より算出している。

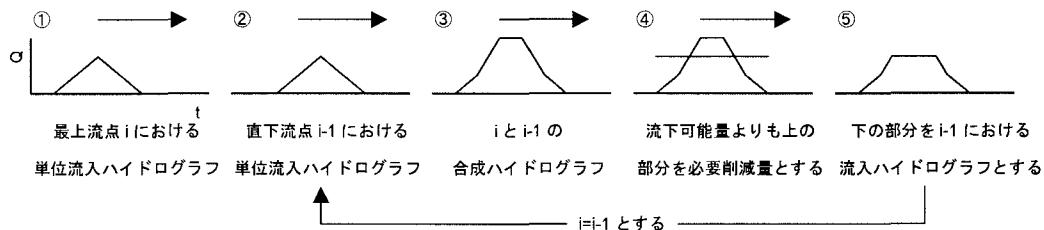


図2 対象とした区域における雨水調整池の必要容量算定の手順

### 3.3. 最大引抜き可能量の算出

ある地点から雨水を引抜く場合、以下のように考えられる。

- (1) その地点における流入量を超えて引抜くことは出来ない。
- (2) 幹線管路によって流出してしまう分は引抜くことが出来ない（図3）。
- (3) 流入量が増加している時間帯でなければ、浸水防除の点からは意味がない。

よって、本研究では流入量が増加している時間帯における流入量の総和の1/2を最大引抜き可能量とする。1/2としたのは、図3において幹線管路と引抜き管を同じ条件にすれば流量は等分されると考えたためである。ただし、引抜き管の勾配や設置高さ等、この部分に関しては大いに検討の余地がある。

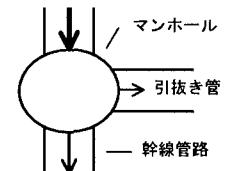


図3 幹線管路と引抜き管

### 3.4. 設計例と妥当性の検討

以上の方針を用いて、図1における対象区域（20～28）について雨水調整池の必要容量を算定した（表2）。流量削減効果は引抜き点よりも下流側には有効なので、上流において十分引抜けば、下流においては必ずしも引抜かなくてもよい。また、図4に解析結果を示す。これより、この算定法の妥当性が示される。

表2 各管路における必要引抜き量と最大引抜き可能量

管路番号	必要引抜き量(m <sup>3</sup> )	最大引抜き可能量(m <sup>3</sup> )	設計例(m <sup>3</sup> )
28	0	701	
27	150	1045	900
26	222	1389	
25	221	1733	
24	764	2077	
23	337	2421	1500
22	1208	2765	
21	1688	3109	
20	2344	3453	

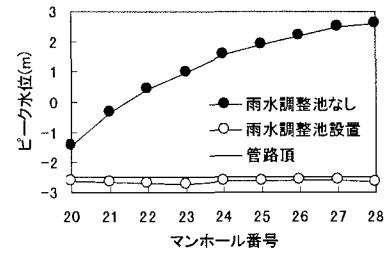


図4 ピーク水位の比較

## &lt;参考文献&gt;

- 1)高桑哲男・船水尚行 : 雨水管網の非定常計算プログラム  
下水道協会誌論文集, Vol.31 No.375 pp14~31
- 2)高桑哲男・船水尚行 : 雨水管網の設計における流量と管径の算定法  
下水道協会誌論文集, Vol.32 No.383 pp1~14
- 3)鈴木憲明・高桑哲男・船水尚行 : 雨水管網における枝管流れの表現法に関する研究