

山梨大学工学部 正 竹内邦良  
山梨大学大学院 学 富田茂

### 1.はじめに

湯水持続曲線を用いた湯水時の貯水池管理の方法としては、湯水期間中に、全期間を通じての総合的な湯水の深さとの複合と、水文・気象情況の変化に応じて逐次見なおす、最新の予想に合わせて管理の標準となる対象確率湯水平年を選択・更新していく方法と提案している（竹内、第23回水講論文集、1979）。この方法は、水文・気象の情況の変化にadaptiveに対応するという点が合理的なものであるが、対象確率年の選択・更新は客観的規準を設定できないため、機械的な管理ルールが必要される場合には不適当である。

今回二つ提案する方法は、対象確率年を、現在の給水水準をもとに維持した場合に貯水池が“され潤渴し”てしまう確率 = 常態すべき潤渴確率と“う形”があらかじめ選んでおき、貯水量が“う”字に減少しても潤渴に至る確率は常に一定の一定値に保たれるように、給水制限を実施するという方針によるものである。この方法の特徴は、確率年の選択が唯一回であるため、固定的な管理規準すなわちルール・カーブが描けることである。

本報告は福岡市の給水用貯水池群と例にして、湯水持続曲線を利用して描いたルール・カーブと、これを用いて場合の1978年湯水時の貯水池のシミュレーション結果を示すものである。

### 2.季節別湯水持続曲線と用いて描いたルール・カーブ (DDCルール・カーブ)

$N$ 年間の流量データ  $g_{it}$  を用いて、 $T_k = (N+1)/k$  年湯水時に、工時点からはじまる  $m$  時間间隔(期間)内に期待される平均流入量  $f_k(m|\tau)$  を次のようによ定す。

$$f_k(m|\tau) = k\text{-th smallest} \cdot \min_{j=1, \dots, N} \left( j, \tau - \frac{s}{2} \right) \leq t_i \leq \left( j, \tau + \frac{s}{2} \right) \quad \frac{1}{m} \sum_{x=t_i}^{t_{i+m-1}} g_{ix} \quad (1)$$

$i = (j, \tau)$  は  $j$  時点の工時点を表す。 $(1)$  は季節別湯水持続曲線と呼ばれるものである。工時点より始まる  $m$  時間内の平均流入量を求めるのに、始点  $t_i$  を工時点より  $\pm \frac{s}{2}$  だけずらして、その間の最小値を採用する方式を取っているのは、水文事象の季節ペターンが早く始まつたり、遅くなつたりするばらつきを考慮しているものである、湯水持続曲線の基本的な考え方を示してある。 $\pm s$  は季節前後の考慮期間と呼ばれる。

これを用いて DDC ルール・カーブは次のように求められる。まず季節別湯水持続曲線(1)と、工時点よりはじまる  $m$  時間後の期待流入量時系列に変換する。 $\pm s$  の工時湯水時の流入量時系列ヒー、一定給水制限率の下での給水水準に対する、貯水池が潤渴しないために各時点で持つなければならない必要貯水量を求めること。こうして得られた給水制限率をパラメータとした各時点での必要貯水量が、DDC ルール・カーブである。このルール・カーブは後述する限り、どの貯水量状態になつても、貯水池の潤渴確率はつねに  $1/T_k$  に保たれる。

### 3.福岡市上水道システムへの応用例

福岡市の1978年当時の給水用貯水池は、曲洞、南畠、久原、有坂、瑞梅寺、江川の6ダムによるもので、総容量は約2000万m<sup>3</sup>であった。一方必要給水水準は平均約36万m<sup>3</sup>/dayであり、これらの貯水池からの取水に關係せばならない水量は、比較的安定して約20万m<sup>3</sup>/dayであった。実際の貯水池運用条件は必ずしもこの上に单纯なものではないが、DDC ルール・カーブの具体的な適用例を示すことに目的を絶り、あくまで单纯な条件下での、1978年福岡湯水時のシミュレーションを行なった。用いた流量データは福岡市総務局より提供されたもので、1957～79年にわたる23年間の平均流量データである。

季節前後の考慮期間  $s = 2$ ヶ月、潤渴確率  $1/T_k = 1/20$  として場合の DDC ルール・カーブは図1に示すよ

りである。これを用いた場合の1978年福岡湯水時の貯水量変化を図2に示してある。図3および表1は、この間の給水制限の実施状況である。DDCルール・カーブによった場合と、実際の場合の比較の形で示してある。このシミュレーション結果から判断する限り、シミュレーションの設定条件が現実のものと多少異なることを考慮に入れても、DDCルール・カーブの実用性は十分主張できるものと考えられる。

季節前後の考慮期間Sを1ヶ月とした場合と2ヶ月とした場合は、給水制限の%・day許容量は変わりがないものの、高・制限率の生じる頻度を低く抑えるためには、2ヶ月の方がよいことがわかる。涸湯確率/ $T_K$ の選択に客観的な規準を求めるとはむづがしいが、貯水池が実際に涸湯に至ることはあらざる方法なのであるから、実用上は、長期に亘るシミュレーションをしておき、給水制限の率と頻度に対する社会的 preferenceに基づいて判断選択する方がよきものと思われる。

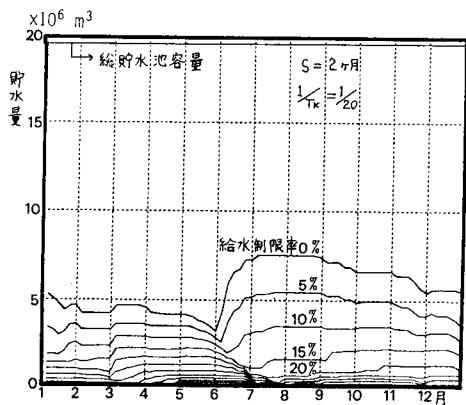


図1. 福岡市上水用6貯水池の合計貯水量  
に対する、DDCルール・カーブ

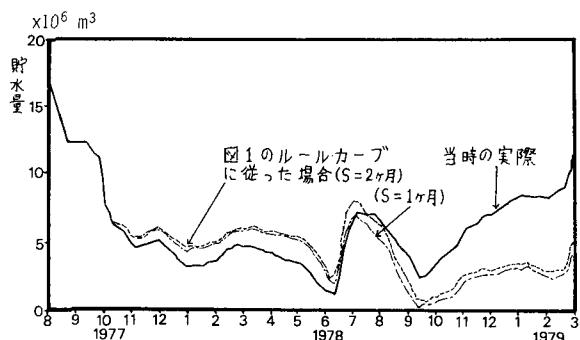


図2. 1978年福岡湯水時の貯水量変化状況

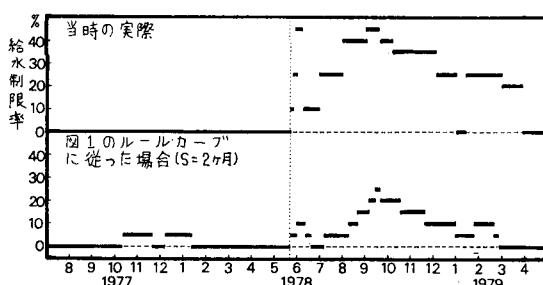


図3. 1978年福岡湯水時の給水制限実施状況

表1. 1978年福岡湯水時の  
給水制限率とその頻度

給水 制限率 %	当時 の 実際	DDCルール・カーブ に従った場合	
		S=2ヶ月	S=1ヶ月
5	0	133	98
10	22	93	64
15	0	50	57
20	32	37	37
25	110	7	10
30	0	0	3
35	60	0	3
40	47	0	1
45	23	0	0
計	294	320	273
%day	8625	3260	3210