

報告  
②

## 福岡都市圏の水事情と 利水安全度について

九州大学工学部助手（建設都市工学科）  
明村河

1

ここでは福岡都市圏の水事情を工学的立場から、主として利水・安全部の考え方を中心にして考察を加えることとする。福岡都市圏は地震のような天災も非常に少なく発展の一途をたどっているが、唯一水問題が都市発展の重大な制約要因となってきた。

福岡市周辺都市では、福岡市への産業・経済活動の一極集中の結果、そのベッドタウンとして急速に人口が増加しており、これに伴い水の需要量も増加を続けている。

定の第三段階外に於けるによる  
と、福岡都市圏の人口は、平成二  
年の一九九万人（給水人口一八三  
万人）から平成一二年には二三四  
万人（給水人口二一九万人）に増  
加するものと予想され、今後も水  
需要の増加は避けられず、水資源  
対策は緊急の課題となつてゐる。  
しかし、福岡市周辺の自治体には  
大きな河川もなく、また自己水源  
も乏しく、常に渴水の危機にさら  
されているのが現状である。また  
人口増加に対応する水資源開発に  
も苦慮しており、利水安全度を向  
上させるために各自治体が独自の

定の第三次、不外にプランによる  
と、福岡都市圏の人口は、平成二  
年の一九九万人（給水人口一八三  
万人）から平成一二年には三四四  
万人（給水人口二一九万人）に増  
加するものと予想され、今後も水  
需要の増加は避けられず、水資源  
対策は緊急の課題となつていてる。  
しかし、福岡市周辺の自治体には  
大きな河川もなく、また自己水源  
も乏しく、常に渇水の危機にさら  
されているのが現状である。また  
人口増加に対応する水資源開発に  
も苦慮しており、利水安全度を向  
上させるために各自治体が独自の  
身近な自己水源を持つことや、節  
水意識を高揚させることは重要な  
課題となっている。

2. 福岡市の特色ある水資源開発

水意識を高揚させることは重要な課題となっている。

過程を変えることであると解釈され、この場合、海水や地下水をして汚濁した水が容易に利用できれば問題はないが、そのいずれもが多くの問題を抱えているため、水資源開発が人類にとって重要な課題となっている。水資源開発方法には以下のような様々な方法が考えられる。(1)水の地表滞留時間の増加、すなわち、ダムや溜池等による貯留や貯水池からの蒸発抑制等、(2)地下水の揚水やかん養、(3)水の運搬移動による地域間融通、(4)質の純化による再生利用、すなわち、海水の淡水化や下水処理水の再生利用など、(5)既存水利の改善、すなわち、農業用水等の既得水利の合理化や水道水の漏水量の減少等、(6)気象制御、すなわち、人工降雨や台風・低気圧の進路制御等が挙げられる(各々の方針の詳しく述べは参考文献1を参照)。なお、直接の水資源開発ではないが、水需要量抑制策も水資源開発と同様の効果がある。

過程を変えることであると解釈される。この場合、海水や地下水そして汚濁した水が容易に利用できが多くの問題を抱えているため、水資源開発が人類にとって重要な課題となっている。水資源開発方法には以下のような様々な方法が考えられる。(1)水の地表滞留時間の増加、すなわち、ダムや溜池等による貯留や貯水池からの蒸発抑制等、(2)地下水の揚水やかん養、(3)水の運搬移動による地域間融通、(4)質の純化による再生利用、すなわち、海水の淡水化や下水処理水の再生利用など、(5)既存水利用の改善、すなわち、農業用水等の既得水利の合理化や水道水の漏水量の減少等、(6)気象制御、すなわち、人工降雨や台風・低気圧の進路制御等が挙げられる（各々の方針の詳しく述べ参考文献1を参照）。なお、直接の水資源開発ではないが、水需要量抑制策も水資源開発と同等の効果がある。

水を求めて、小規模な水資源開発を繰り返してきた結果である。このように水源に乏しい福岡市では開発がいくつか見られる。以下にそれらの一部を列挙する（詳しくは参考文献2を参照）。

①農業用水合理化としてのパイプ配水。従来の水路の代わりにパイプを水田まで付設し、水田に蛇口を取り付けて必要水量のみを供給し、余剰水量を上水に転用する水資源開発で、全国で始めての試みであった。

②揚水式ダム。集水面積がほとんど無い（流入量がほとんど無い）ダムで、河川下流の余剰水のあつたときにポンプで水を揚水して貯めるダム。

③下水処理水の転換。下水処理水を河川に導水し、既得水利権にこれをとて、その水利権分の河川水を上水道として取水する水資源開

水を求めて、小規模な水資源開発を繰り返してきた結果である。このように水源に乏しい福岡市では開発がいくつか見られる。以下にそれらの一部を列举する（詳しくは参考文献2を参照）。

①農業用水合理化としてのパイプ配水。従来の水路の代わりにパイプを水田まで付設し、水田に蛇口を取り付け必要水量のみを供給し、余剰水量を上水に転用する水資源開発で、全国で始めての試みであった。

②揚水式ダム。集水面積がほとんど無い（流入量がほとんど無い）ダムで、河川下流の余剰水のあつたときにポンプで水を揚水して貯めるダム。

③下水処理水の転換。下水処理水を河川に導水し、既得水利権にこれをあて、その水利権分の河川水を上水道として取水する水資源開発。

④流域外導水（筑後川からの福岡導水など）

⑤配水調整事業。各浄水場間の配水管による連絡、古い水道管を新しい水道管に置き換え漏水を防止する漏水防止事業、配水コントロ

ールセンターによる水圧・流況の監視と制御など。

⑥雑用水道の推進と普及（詳しくは参考文献3を参照）  
また、直接の水資源開発ではないが、

⑦水資源開発と同等の効果がある水需要量抑制。すなわち、節水意識の高揚、節水機器の普及、透型水道料金制度の導入など。

さらに、以上の努力などが認められ、以下の項目も計画として進められている。

⑧緊急水備蓄ダム。全国で始めて五ヶ山ダムに渴水専用容量を確保する。

#### ⑨海水淡水化

以上述べたように水資源開発の方法は色々あるが、日本で水資源開発と言えばダム建設による河川水の開発および安い地下水の揚水と言つても過言ではない。安易な地下水の揚水というのは、地下水がその場で容易にしかも安価に利用できる反面、地下水障害（揚水障害、地盤沈下、塩水化、地下水汚染など）が起りやすく、地下水障害が一度生じると回復が困難か非常な長期間を要するからである。福岡都市圏では自己水源とし

て地下水を河川水以上に使用している自治体が多くある。後述する

ように、自己水源としての地下水が利水安全度を向上させる上で有効な方法ではあるが、地下水を水源とする場合は揚水量などを慎重に検討するべきである。なお、福岡市以外の福岡都市圏の自治体では配水管からの漏水率の高さが問題となっているようであるが、この漏水率が地下水資源として大いに貢献しているのではないかと考えられる。

### 3. 利水安全度

利水安全度といふのは、いま利用している水がどの程度安定的に利用できるかを表す概念であり、水需給関係の安定性の観点から評価される。前節で述べたように、これまで水資源開発と言えばダムによる河川水の開発がほとんどであるので、利水安全度もダムによる利水安全度の概念が主に考えられている。

ダムによる水資源開発については参考文献4および1に詳しく述べられている。その要点を簡単に説明すると、昭和一〇年以前頃までは河川の自然流況の渴水自流量

が水利用の上限であった。しかし、これ以後、ダム建設という土木技術により、河川流況を平滑化して

自然流況を改良し、渴水流量の増大を図れば、この増大した流量分が新しく開発した水資源量となり、画期的な手段が登場した。

ここで、わが国のダムなどの利水施設は一〇年に一度起る程度の渴水を対象に計画が立てられてゐる。すなわち、過去のできるだけ長期の流量データより一〇ケ年第一位相当（二〇ヶ年第二位など）の渴水年を対象としてダムの必要確保容量を決定している。この利水計画は、サンフランシスコ・ニューヨークが既往最大渴水を、ロンドンが五〇年に一度の渴水を計画目標としていることに比べ低いものとなつてゐる。このことは日本の河川の河況係数（ある一定期間の河川の最大流量と最小流量の比）が欧米に比べ非常に大きいことも一因となつてゐる。わが国ではこの一〇年に一度の渴水に対応するための努力を続けているのが実状であり、現在、この一〇年に一度という水資源計画の利水安全

度指標のみが利水計画対象となつてゐる。

よつて、一〇年に一度以上の異常渴水が起つた場合には、ダムは枯渇し、当然水不足の状態が発生することになり、この場合基本的に行政責任は無いと考えられる。しかし、一〇年に一度の渴水よりも厳しくない河川流況にもかかわらず水不足が生じた場合は、水資源を含めた地域計画が不備であるために起つた水不足といふことで、行政上の責任は重いと思われる（参考文献5参照）。さらに、福岡都市圏においては、長期的降水の変動によつても利水安全度が低下してゐる。すなわち、福岡都市圏のダムの利水計画が昭和三〇年代の多雨期（参考文献1参照）を対象に立てられてゐるのに對し、現在ではこれが少雨傾向となり相対的に利水安全度が低下している。

現在、福岡都市圏においては一〇年に一度という最低限の利水安全度を維持することも困難な状況となつてゐるようである。さらに、新たな水資源開発や節水により生じた余剰水を新たな需要に振り向けることになれば、利水上の安全

度はますます低下することになり、異常渇水により水不足が生じたときの被害は増大することとなる。さて、利水安全度を論じるには、ある水利用に応じた安定的な水供給の達成度を表す利水安全度指標の選定およびその適正な水準が重要な問題となる。利水安全度指標として、例えば山内(参考文献6)による利水安全度指標の分類を表-1に示す。今まで述べてきた一〇年に一度という利水安全度指標は表-1の第一群の渇水の発生頻度を表す指標であり、前述のように現在の水資源計画でこの指標のみを用いて計画を行っている。しかし、一〇年に一度を上回る渇水が発生した場合に流域が蒙る被害は、流域の社会・経済の状況によって大きく異なる。このことは流域の実質的な利水安全度に差を生じさせることになる。よって渇水現象は、水文学的に一〇年に一度という頻度を維持するだけでなく、渇水による社会的、経済的あるいは精神的な影響も考慮して利水安全度の意味を評価して定義する試みが行われている。その一例が表-1の第二群から第五群の渇水の「長さ」、「大きさ」、「厳しさ」、

「経済的被害」を表現する各指標である。これらの指標は一旦渇水が発生した場合に流域が蒙る被害の程度を表す指標で、簡単にいえば渇水発生後の渇水被害を表す指標である。そして、これら第二群から第五群の指標は、利水シミュレーションの結果の評価などを通じて渇水被害のどのよう

表-1 利水安全度指標の分類<sup>\*</sup>

分類	表現内容	利水安全度指標	定義
渇水の発生頻度を表す指標	第1群 「頻度」	(1)渇水の発生頻度	貯水池必要容量の超過確率で表現する。すなわち貯水池必要容量Vの計算対象期間(T年間)中の大きい方からの順位をnとすれば、 渇水の発生頻度 = $n / T$
		(2)貯水池容量不足発生年数	計算対象期間中、貯水池貯留量が0となる事態が生じた年数。
		(3)取水制限実施年数	計算対象期間中、取水制限を実施した年数。
渇水の程度を表す指標	第2群 「長さ」	(4)貯水池容量不足発生日数	計算対象期間中、貯水池貯留量が0となる事態が生じた日数。
		(5)取水制限実施日数	計算対象期間中、取水制限を実施した日数。
	第3群 「大きさ」	(6)総不足水量	総不足水量 = $\sum (Q_i - W_i) \times 86,400$ , 但し, $Q_i - W_i \geq 0$ $Q_i$ : i日における計画確保流量(計画取水量)(m <sup>3</sup> /s) $W_i$ : i日における実確保流量(実取水量)(m <sup>3</sup> /s)
		(7)貯水池不足容量	任意の流況に対して、計画確保流量を補給するのに必要な貯水池容量Vと実績の貯水池容量Vとの差(但し、V' - V > 0の場合のみ)。
		(8)不足%・日	取水制限率の累加値。 不足%・日 = $\sum S_i - \sum \frac{Q_i - W_i}{Q_i} \times 100$ , 但し, $Q_i - W_i \geq 0$ $S_i$ : i日における取水制限率(%)
	第4群 「厳しさ」	(9)最大取水制限率	計算対象期間中の取水制限率S <sub>i</sub> の最大値。
		(10)渇水被害閑数	渇水被害閑数として、次のような閑数を定義する。 渇水被害閑数 = $\sum S_i^n \cdot Q_i^m$ 例えば、「 $\sum S_i^2$ 」「 $\sum S_i^3$ 」「 $\sum S_i^2 \cdot Q_i$ 」
渇水の経済的被害	第5群 「経済的被害」	(11)渇水被害額	渇水被害額 = 最大給水制限率で決まる被害額 + 給水制限率別日数に比例する被害額
		(12)単位水量当たりの渇水被害額	単位水量当たりの渇水被害額 = 年平均渇水被害額/年間計画取水量

\* 山内：利水安全度指標について、水文・水資源学会誌第3巻2号(1990)より

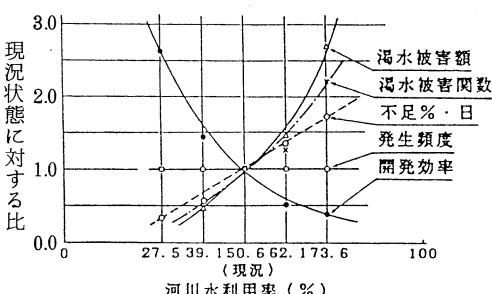


図-1 利水安全度指標の相互関係

谷：利水安全度指標の検討、第3回水資源に関するシンポジウム前刷集(1987)より

しさ」、「経済的被害」を表現する各指標である。これらの指標は一旦渇水が発生した場合に流域が蒙る被害の程度を表す指標で、簡単にいえば渇水発生後の渇水被害を表す指標である。そして、これら第二群から第五群の指標は、利水シミュレーションの結果の評価などを通じて渇水被害のどのような特性を表現しているかが明らかにされてきており、相互に高い相関を持つていることが分かっている(参考文献7参照)。参考文献7による図-1は、あるモデル流域において渇水発生の頻度は一〇年に一度の一定にした

場合に、河川利用率（その河川から年の年間の総取水量÷年間総流出量）の上昇とともに（要するに取水量が増加するとともに）、各種利水安全度指標およびダムの開発効率（年間利用可能量÷貯水池必要容量）の変化する様子を示している。これより、河川利用率の上昇とともに、開発効率が急激に低下すること、および渴水発生頻度は同じでも、頻度以外の各利水安全部指標の値は増加し、計画を上回る渴水が発生した場合に流域が蒙る被害が大きくなることを示している。結論として、通常施設の計画等には「第一群の頻度」、渴水対策施設には「第三群の大きさ」そして渴水が発生した場合には「第四、第五群の厳しさ、経済的被害」を評価の対象として用いるのが適当であるとしている。

4. 福岡市周辺の自治体の自己水

源与利水安全度

ここでは、福岡市周辺の自治体として人口、施設能力が似通ったD市とT市を例にとりあげて、各自治体の持つ自己水源が利水安全度にどのように影響を与えるかについて利水シミュレーションによ

計画等には「第一群の頻度」、渴水対策施設には「第三群の大きさ」そして渴水が発生した場合には「第四、第五群の厳しさ、経済的被害」を評価の対象として用いるのが適当であるとしている。

が高いと予想される。

図-13、図-14は、それぞれD市、T市の昭和三七年度から平成二年度までの人口、給水人口、施設能力、一日最大給水量、一日平均給水量、一人一日最大給水量、一人一日平均給水量の推移を示している。これらの図より、T市ではここ数年における人口の伸びが著しいことがわかる。これは、ニ

施設名	施設能力(m <sup>3</sup> /day)
MAダム	3,000
○ダム	3,400
○揚水井	1,500
M揚水井	1,500
F地区水道企業団	6,700
合計	16,100

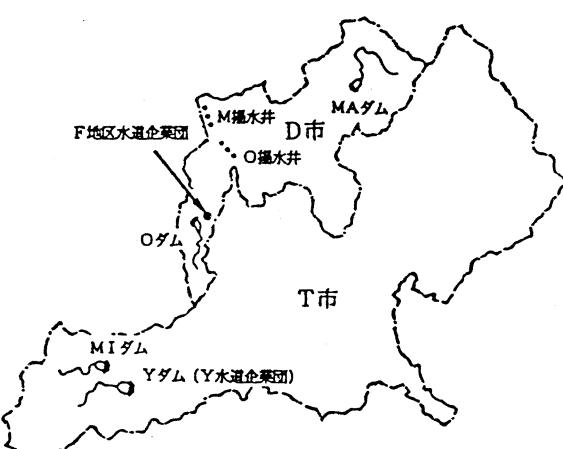
表-3 T市の給水施設能力

施設名	施設能力(m <sup>3</sup> /day)
M I ダム	4,000
Y水道企業団	16,900
合計	20,900

運用の検討を行ふ。○ダムは、総貯水量一九五、〇〇〇<sup>m³</sup>、有効貯水量一七五（上水分一五八、〇〇〇

小量、一人一日  
こ、D市がそれ  
ハーレーであるの  
それぞれ三六六  
一九七七となつ  
り、T市の方が  
D市を上回つて  
T市において  
この一人一日給  
わよび人口の伸  
対する十分な施  
力を確保してゆ  
くがであろう。

図-2 D市およびT市の給水施設の位置



最大給水量、一人一日をみると、D市がそれ、二八一ℓであるの巾ではそれぞれ三六六ℓ、二九七ℓとなっており、T市の方がややD市を上回っている。T市においては、この一人一日給水量および人口の伸びに対する十分な施設能力を確保してゆく必要がある。

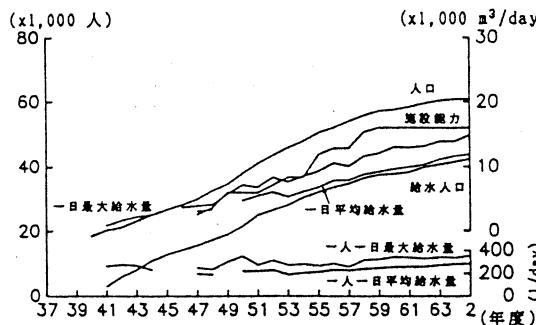


図-3 D市における給水能力の推移

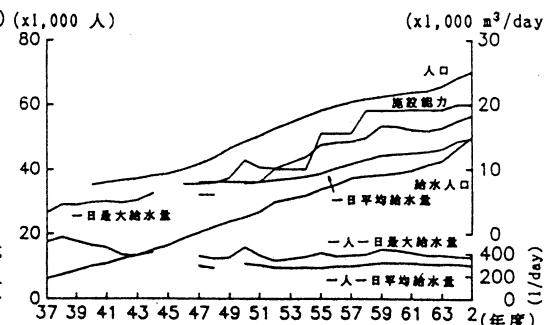


図-4 T市における給水能力の推移

m<sup>3</sup>) の多目的ダムである。Oダムでは、貯水量が満水の90%を下回ると近くのO揚水井からの地下水をダムに汲み上げるという運用がなされている。ここでは特に、この地下水が利水安全度に与える影響を上水分について検討する。まず、図-5に平年並みに降雨のあった昭和六二年度(平水年)のダム運用の実績と、自己水源としての地下水がなかった場合のダム運用シミュレーション結果を示す。

図から分かるように平水年においては、梅雨期の降雨により貯水量はほぼ満水を保っており、冬期も三月の降雨により貯水量は速やかに回復している。一月中旬以降の貯水量回復に地下水補給の効果が見られるものの、全般的には顕著な差異はない。次に、図-6に一年に一度という渴水年に相当する平成二年度のダム運用の実績と、自己水源としての地下水がなかった場合のダム運用のシミュレーション結果を示す。図から分かるよう

うに渴水年においては、梅雨時の降雨不足によりダムの貯水量はかなり少なくなつたが、地下水の補給により回復も早く、三月末には満水に達している。一方、地下水

では、貯水量が満水の90%を下回ると近くのO揚水井からの地下水をダムに汲み上げるという運用がなされている。ここでは特に、この地下水が利水安全度に与える影響を上水分について検討する。まず、図-5に平年並みに降雨のあった昭和六二年度(平水年)のダム運用の実績と、自己水源としての地下水がなかった場合のダム運用シミュレーション結果を示す。

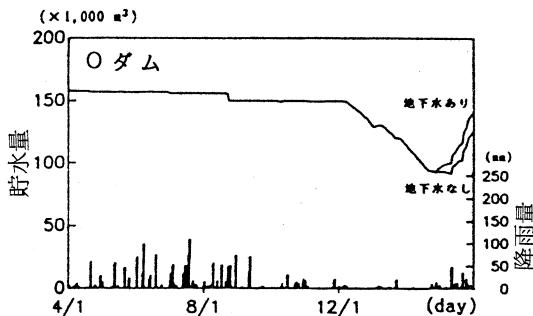


図-5 昭和62年度(平水年)におけるOダムの運用

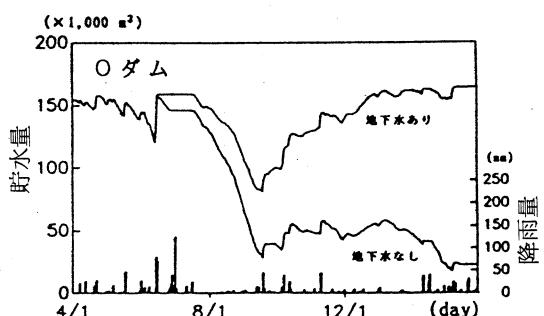


図-6 平成2年度(渴水年)におけるOダムの運用

の補給がなかつたならば、大きな貯水量低下を招き、給水制限も実施せざるをえないような状況となつてゐる。O揚水井からの地下水揚水量は、およそ700m<sup>3</sup>/dayとそれほど多くはないが、渴水年ににおいては貯水量維持に大きな影響を与えて、利水安全度を高めていることがわかる。

### 4-3 T市のM-Iダム運用シミュレーション

T市のM-Iダムは、総貯水量八六、五九〇m<sup>3</sup>、有効貯水量八五、〇〇〇m<sup>3</sup>の上水専用ダムである。T市のYダム雨量観測所における過去二九年間の降雨量のデータによると、平成二年度は二九年間の降雨量のうち一四番目に少ない降雨量の年で、T市においては平成二年度は統計的には平年並みに降雨があった年ということになる。しかし、一二月と一月の降雨量が平年に比べ非常に少なく、その結果、二月一二日より三月一二日まで給水制限を行つてゐる。そこでまず、T市の上水専用ダムであるM-Iダムについて一〇年に一度の渴水年に相当する昭和四九年度の流入量を用いた場合の貯水量の推移のシミュレーションを行つた結

果を図-7に示す。この図より、平成二年度の給水量に対しても、昭和四十九年度の流入量が生じたとする、貯水量が大きく低下し給水制限は必至であることが分かる。逆にいえば、昭和四十九年度は渇水年であったが、給水量が少なかつたため水不足は生じなかつたと言つてよい。

次に給水制限を開始する時期と渇水被害との関係の検討を行う。平成二年度の三〇%の給水制限(二／一二／三／一二)は、M Iダムの貯水量の四五%を下回った時点から開始しており、また給水圧を下げるという方法で行つたため高台の方では水の出が悪くなつたり、また、全く出なかつた地域もありかなりの被害が出た。そこで、図-8に給水制限を実施せずに需要量通りに配水した場合のシミュレーション結果を示す。この図より、もし給水制限を行わなかつたならば二月末にはダムの貯水量は空になり給水不可能の状態に陥つてしまつたこと、そこで、一般的に日常生活に余り支障がないといわれる一〇%や二〇%程度の給水制限を、早い時期すなわち貯水量の八〇%、七〇%、

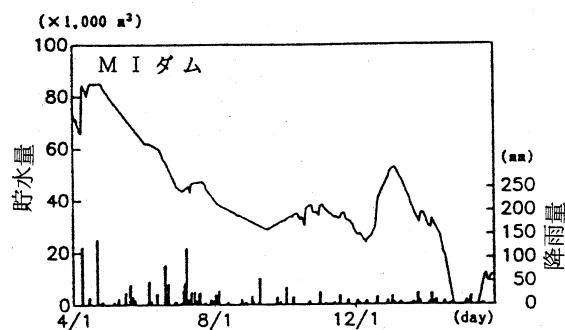


図-7 昭和49年度の流入量とした場合の貯水量推移

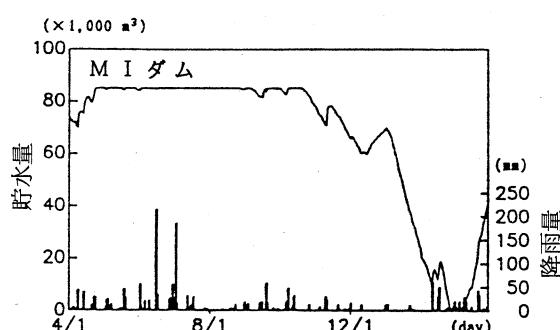


図-8 給水制限を実施しなかつた場合の貯水量推移

表-4 渇水被害の計算

実際の渇水被害		$6.58 \times 10^7$ ( $m^3/day$ )	
給水制限なし		$1.40 \times 10^9$ ( $m^3/day$ )	
貯水率	制限率	10%	20%
80%		$1.64 \times 10^7$	$6.59 \times 10^7$
70%		$1.31 \times 10^7$	$5.26 \times 10^7$
60%		$1.28 \times 10^7$	$5.14 \times 10^7$
50%		$1.21 \times 10^7$	$4.85 \times 10^7$

六〇%、五〇%をそれぞれ下回つた時点から、給水制限を行つた場合のシミュレーション結果を表-4に示す。ここでは渇水被害の指標として給水不足量の2乗を用いた。表-4に示すように、一〇%の給水制限では渇水被害はいずれも実際の渇水被害よりかなり小さくなつてゐる。但し、計算期間の最終時点における貯水量の低下が大きくなる傾向にある。二〇%の給水制限では、貯水量の八〇%を下回つた時点から開始した場合を除いて、渇水被害はいずれも実際の渇水被害より小さく、しかも貯水量の急激な低下もなかつた。従つて、渇水被害を軽減させるためには、貯水量がかなり少なくなつてから給水制限を開始するのでは

得ることは重要な課題である。最後に、仮にT市においてもD市と同様に自己水源としての地下水の揚水が可能であつたとした場合に、どの程度の地下水があつたならば平成二年度の渇水を乗り切つたかについての検討を行う。図-9に、平成二年度におけるダム運用の結果と、地下水の補給が可能であつた場合のシミュレーションの結果を示している。ここでは、一日当り一〇〇 $m^3$ 、三〇〇 $m^3$ 、五〇〇 $m^3$ の地下水の揚水が可能であつた場合についてそれぞれシミュレーションを行つた。この図より、D市のOダムの半分程度のおよそ三〇〇 $m^3/day$ の地下水の補給が可能であつたならば、M Iダムの貯水量の急激な減少もなく、かなり利水安全度が高まつていたこ

なく、余裕を持つて早い時期から一〇~二〇%程度の給水制限を開始することが得策であることが一般的にいえる。しかし、現実問題としては、将来の降雨量を的確に予測することは非常に困難であるので、渇水が予想されそうな場合のダム運用方式の確立とその運用の合意を得ることは重要な課題である。

最後に、仮にT市においてもD市と同様に自己水源としての地下水の揚水が可能であつたとした場合に、どの程度の地下水があつたならば平成二年度の渇水を乗り切つたかについての検討を行う。図-9に、平成二年度におけるダム運用の結果と、地下水の補給が可能であつた場合のシミュレーションの結果を示している。ここでは、一日当り一〇〇 $m^3$ 、三〇〇 $m^3$ 、五〇〇 $m^3$ の地下水の揚水が可能であつた場合についてそれぞれシミュレーションを行つた。この図より、D市のOダムの半分程度のおよそ三〇〇 $m^3/day$ の地下水の補給が可能であつたならば、M Iダムの貯水量の急激な減少もなく、かなり利水安全度が高まつていたこ

