

ダム群統合管理について(Ⅰ) ——— 貯水位の制御 ———

東北地連 正員 工修 尾田 保孝

§1 はじめに

本研究は、ダム群統合管理のための基礎的研究の第1歩として、貯水位の制御について考察する。
多目的ダム管理は、大まかに次の2つの段階に分けられよう。

- 1) 相互する治水、利水目的の競合に決定する貯水位の制御
- 2) 貯留不能分の流入水の最適放流

2)の最適放流については、近年多数の研究がなされたが、1)については、明らかでないところが多い。これは従来の管理方式が治水、利水容量を分離して制限水位方式であり、固定された治水と治水容量を考慮して治水、降雨予測も不完全である等、弊に起因しよう。

しかし、降雨予測、貯留率流入予測も充分に完全にはできないが、ダム群最適制御は、“流入量にみあう貯水容量を確保し、流入後に貯水位は満水位に達しめる。”と解いて決定され、2)の段階が必要となる(総流入量 > 総貯水容量)場合は特異な大放水の場合のみになり、利水目的も利益は大となる。

しかし、現状では、降雨予測も完全にはできないに似てと近い。この不完全な降雨量予測の状態において、制限水位方式ではむしろ貯水位の制御方法について考察する。

§2 貯水位の制御

現在の制限水位方式は、決定論的にみると、思想としては、Game の理論における情報量なしの状態における意思決定基準、minimax 基準によるものである。

すなわち、次の損益行列

表-1 損益行列

戦略 \ 状態	利 水	治 水
制限水位以上	a_{11}	a_{12}
制限水位	a_{21}	a_{22}
制限水位以下	a_{31}	a_{32}

において

$$\min_i \max_j a_{ij} = a_{21} \text{ or } a_{22}$$

となるので、制限水位に常に貯水位を保つ、というのが、制限水位方式の思想である。

しかし、現在では、不完全情報である気象予報からなる。このような不完全情報のもとでの貯水位制御方式を損益の期待値最小という意思決定基準のもとで考察する。

気象情報等による総流入量予測の確率密度関数 $f(x)$ 、総流入量を x とし、満水位 x と達しない時、す

ならば過大の放流による損益をまわす関数 $F_1(x)$, 洪水時に放流を予備はくける時, ならば過少の放流による損益をまわす関数 $F_2(x)$ が与えられると, 現可能調節量 X を x_0 にとる時による損益の期待値は,

$$R(x_0) = \int_0^{x_0} f(x) F_1(x_0 - x) dx + \int_{x_0}^{\infty} f(x) F_2(x - x_0) dx \quad \text{----- (1)}$$

$$(x_0 \geq X)$$

となり, x_0 のときの最適貯水容量は

$$\min R(x_0) = \min \left[\int_0^{x_0} f(x) F_1(x_0 - x) dx + \int_{x_0}^{\infty} f(x) F_2(x - x_0) dx \right] \quad \text{---- (2)}$$

$$F_1 = L \quad x_0 \geq X \quad \text{拘束条件}$$

なる x_0 と与えられる。

この問題と関係する $f(x)$, $F_1(x)$, $F_2(x)$ の関数形は $(X - x_0)$ の放流可能性である。これは $\rightarrow$ $\rightarrow$ 2 は, 湯田ダム (流域面積 563 km^2 , 貯水容量 $1.17 \times 10^9 \text{ m}^3$) を例にとり, 与えられている。

一般に N 個のダム群の場合には, 次の様にする。

損益の期待値は,

$$R(x_0^1, x_0^2, \dots, x_0^N) = \int_0^{x_0^1} \dots \int_0^{x_0^N} f(x^1, x^2, \dots, x^N) F_1(x_0^1 - x^1, \dots, x_0^N - x^N) dx^1 dx^2 \dots dx^N \\ + \int_{x_0^1}^{\infty} \dots \int_{x_0^N}^{\infty} f(x^1, x^2, \dots, x^N) F_2(x^1 - x_0^1, \dots, x^N - x_0^N) dx^1 dx^2 \dots dx^N \quad \text{----- (3)}$$

$f(x^1, x^2, \dots, x^N)$: ダム n の入流量 $x^1, x^2, \dots, x^N$ である確率密度関数

$F_1(x^1, x^2, \dots, x^N)$: ダム n の過大放流による損益関数

$F_2(x^1, x^2, \dots, x^N)$: " 過少 "

となり, ダム n の最適貯水容量は

$$\min R(x_0^1, x_0^2, \dots, x_0^N)$$

と $(x_0^1, x_0^2, \dots, x_0^N)$ と与えられる。

§3 $f(x)$, $F_1(x)$, $F_2(x)$, 余裕時間

* $f(x)$ の決定

$f(x)$ は気象予報, あるいは“天気予報”, “気象情報”, “週間予報” 等から決定されるが, このうち主として短期的予報が与えられる“気象情報”にのみを考へる。

気象予報により雨量予報値が与えられる時, 確率密度関数 $f(x)$ は

$$f(x) = p_r(x|z) \quad \text{----- (4)}$$

z : 予想雨量, x : 予想雨量 z に対する実績雨量

と条件付確率を変えられ、ベイズの定理より、

$$p_r(x|z) = \frac{p_r(x, z)}{\int p_r(x, z) dx} \quad \text{----- (5)}$$

と展開される。 $p_r(x, z)$ は、雨量予報値 z 、実績雨量 x とする同時確率密度関数であり、 x, z はなんらかの関数変換で正規化される。

$$p_r(x, z) = \frac{1}{(2\pi)^2 |R|^{\frac{1}{2}}} \exp \left(-\frac{1}{2} \sum_{ij} \sigma_{ij} (x_i - \bar{x})(z_j - \bar{z}) \right) \quad \text{----- (6)}$$

$[R]$: 共分散行列, $[\sigma_{ij}]$: 共分散行列の逆行列

である。

昭和44年5月～10月に与えられた予報値(気象情報)と実績値の肉目は図-1のようになっている。予報値と実績値とをそれぞれ正規確率紙にプロットすれば図-2のようになり、関数変換しなくともその予報値の正規分布とみられる。図-1に示した資料より、(6)式の $[R]$

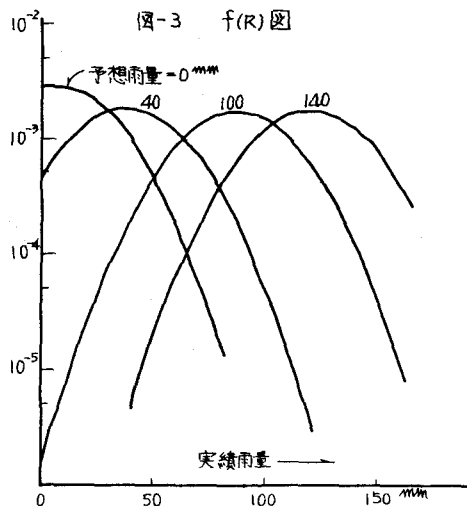
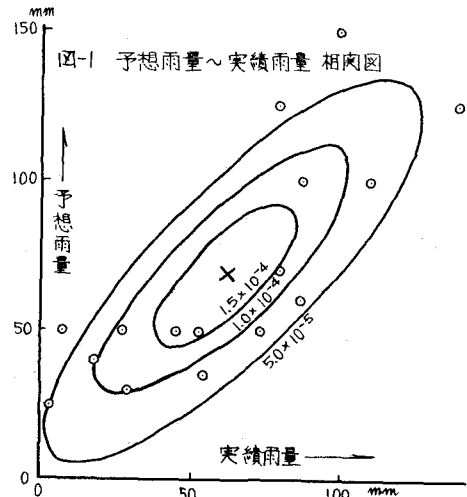
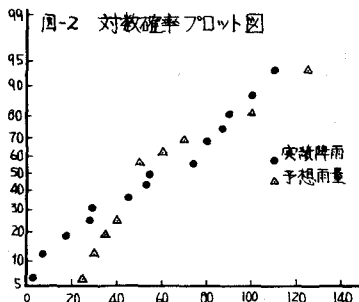
$[\sigma_{ij}]$ を求めれば

$$[R] = \begin{bmatrix} 1380.7 & 1120.5 \\ 1120.5 & 1440.3 \end{bmatrix} \quad [\sigma_{ij}] = \begin{bmatrix} 0.00196 & -0.00152 \\ -0.00152 & 0.00188 \end{bmatrix}$$

となり、等確率線は図-3のようになる。

(4), (5), (6) 式より予報値 40mm, 100mm, 140mm に対する

$f(x)_{40}$, $f(x)_{100}$, $f(x)_{140}$ を求めると図-3のようになる。



* $F_1(X)$ の決定

$F_1(X)$ は、上水道等生命維持に必要の需要量にこの範囲では、主として発電用水、灌漑用水、工業用水により決定される。

湯田ダムでは、上水道、工業用水は小さく、 $F_1(X)$ は発電、灌漑用水のみにより決定される。

発電用水の損益関数は

$$F_1(X) = \alpha \int 9.8 H \cdot Q dT = \alpha \frac{9.8}{3600} \int H dT$$

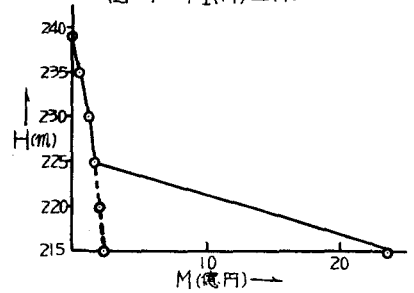
α : 単価、円/kWh dT : 時間 H : 有効落差 Q : m^3/sec

つまり、単価として市価の平均 10 円/kWh とした。

灌漑用水の損益関数は、損益が年間計画給水量 $43,800,000 m^3$ を確保できなく、その時から生じ、新規開田、在田畑計 $3,540 \text{ ha}$ の本穀増産年額 $2,124,000,000$ 円に灌漑用水量 0 までの間で線型に減少すると仮定して求めた。

$F_1(X)$ は、発電用水、灌漑用水の和より図-4 のように求まる。

図-4 $F_1(H)$ 曲線

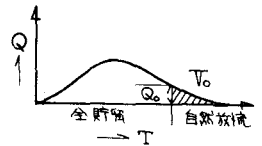


* $F_2(X)$ の決定

$F_2(X)$ は、各ダムの支川流域の被害のみでなく、本川に合流した後、本川の被害をも考慮しなければならない。又放流作りのみで一箇関数と考える事には無理がある。

しかし、満水値に達してから自然放流、可能な場合は連続放流(2)段階の操作は必要ないとして仮定すれば、既往治水群のハイドログラフを解析する事より図-5の Q_0 と Q の関係と求める事が出来、 Q_0 と被害額との関係より $F_2(X)$ は決定できる。

図-5 $F_2(X)$ 説明図



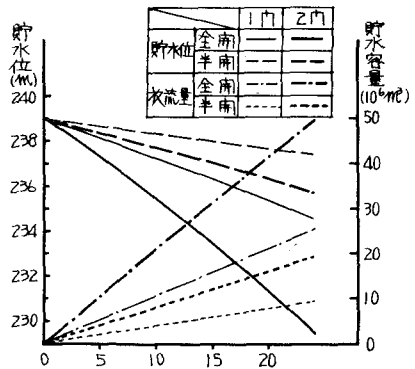
* 余裕時間

与えられた気象情報により決定した $f(X)$ より(2)式で求めた X_0 が、 $X_0 > X$ ならば $(X_0 - X)$ の貯留水を放流するが、その放流に用いる時間、可能な余裕時間の問題となる。

$f(X)$ を求めるのに用いた予報群では、予報が正されたから雨量ピーク時刻までの平均時間 10.0 時間となっている。

湯田ダムの放流設備は、常時はラピッドゲート 2 門であり、放流時間—放流量の関係は図-6 のように、10 時間の余裕時間では最大 $20 \times 10^6 m^3$ 程度の貯水容量を確保できる。

図-6 放流能力



§4 まとめ

本研究は「ダム群統合管理」に際して、貯水値の制御について考える必要がある。 $F_2(X)$ の形を求め、年間を通じて Simulation をおこなうと共に、統計的決定論との関係にある理論の展開をはかりたい。