

京都大学工学部 正会員 工博 末石富太郎
京都大学工学部 学生員 O塩崎 康弘

1. まえがき

近年、河川および各種水源の水質汚濁防止のために、汚濁制御の広域化が必要となってきた。そこで本研究では、交通信号の路線系統制御方式のひとつとして最近研究がすすめられている面制御をこの広域的な汚濁制御に適用してみた。すなわち、ここでの面制御とは、対象地域内の河川または下水管等をひとつの網としてとらえ、その全体が最適状態にならうように制御することである。ここではその最適化手法として、D.P. (ダイナミックプログラミング) における多段決定過程の概念を導入してみた。

2. 制御対象水系のモデル化

本研究においては、対象水系の水質基準を維持し、かつそのための処理場建設費、下水処理費およびポンプ費用等の必要経費が最小になることを制御目標にみた。また以下では河川についてのみ書いてあるが、これを下水管に置き換えても差支えない。

ここでは定式化を簡単にするために、制御対象水系を図-1のように格子状にモデル化してみる。これに対向状に分割線を引き、水系をN区間に分割する。そして、第i区間の交点に1, 2, ..., n_i の番号を付ける。また、次のように記号を定義しておく。

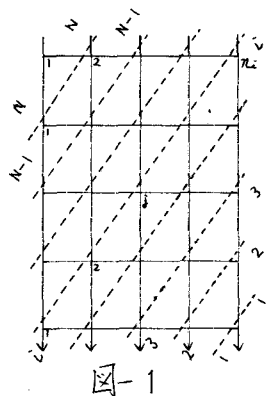


図-1

S_i : 第i区間j番目の交点における状態を規定する政策。すなわち、図-2のように流量 QO_i^j , QU_i^j , QL_i^j , QR_i^j , 汚濁負荷量 XO_i^j , XU_i^j , XL_i^j , XR_i^j を含む。(矢印方向が正)

Y_i : 第i区間j番目の交点における水質基準値

y_i : 第i区間j番目の交点における水質値

Q_{aj}^i , X_{aj}^i : 第i区間でj番目の交点から下の縦河川に隣接するブロックからの汚水量および汚濁負荷量

Q_{bj}^i , X_{bj}^i : 第i区間でj番目の交点から右の横河川に隣接するブロックからの汚水量および汚濁負荷量

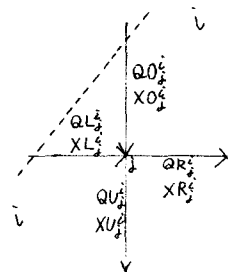


図-2

CA_i^j (QA_i^j , PA_i^j): 第i区間j番目の縦河川において、処理水量 QA_i^j , 処理率 PA_i^j の時の費用

CB_i^j (QB_i^j , PB_i^j): 第i区間j番目の横河川において、処理水量 QB_i^j , 処理率 PB_i^j の時の費用

f_i (S_1^{i-1} , S_2^{i-1} , ..., $S_{n_{i-1}}^{i-1}$): 第(i-1)区間内の交点政策列 S_1^{i-1} , S_2^{i-1} , ..., $S_{n_{i-1}}^{i-1}$ の条件下で、第i区間から第N区間の交点政策を最適化した時、それら(N-i+1)個の区間にかかる費用

ただし、ここでは水量、汚濁負荷量に時間的変動がなく、この対象水系に流れ込む水量、汚濁負荷量および各ブロックからの水量、汚濁負荷量は既知であるとする。

3. 面制御へのD. P. の適用

前に述べた f_i の定義にしたがうと、ここでの最終目標は f_i を達成するよう各変変における政策 S_i^j ($i=1, 2, \dots, N, j=1, 2, \dots, m_i$)を決定することにある。そこでまず第 N 区間の最適化を行なうと次式のようになる。

$$f_N(S_1^{N-1}, S_2^{N-1}) = \min_{S_i^{N-1}} U(Y_1^N - Y_1^N) \{ CA_1^N(QA_1^N, PA_1^N) + CB_1^N(QB_1^N, PB_1^N) \}$$

ここに、 $U(X)$ はユニット関数であり

$$X \geq 0 \text{ の場合のみ成立し, } U(X) = 1$$

$X < 0$ の場合は水質値が基準値を維持しないことになり意味をもたない。

この式により第 $(N-1)$ 区間の政策条件 S_1^{N-1}, S_2^{N-1} のもとにおける第 N 区間の条件付き最適政策 S_i^N をすべて決定することができ。この条件付き最適政策を $\bar{S}_i^N$ であらわす。

次に最適性の原理にしたがう繰り返しの関係を用いると、第 $(N-1)$ 区間の最適化は次式のようになる。

$$f_{N-1}(S_1^{N-2}, S_2^{N-2}, S_3^{N-2}) = \min_{S_i^{N-2}, S_2^{N-2}} \left\{ \sum_{j=1}^{m_i} U(Y_i^{N-1} - Y_i^{N-1}) \{ CA_i^{N-1}(QA_i^{N-1}, PA_i^{N-1}) + CB_i^{N-1}(QB_i^{N-1}, PB_i^{N-1}) \} + f_N(\bar{S}_1^N, \bar{S}_2^N) \right\}$$

この式により、第 $(N-1)$ 区間に於ける条件付き最適政策 $\bar{S}_1^{N-1}, \bar{S}_2^{N-1}$ をすべて求めることができる。一般に第 i 区間の最適化の過程は次のような繰り返しの関係にしたがう。

$$f_i(S_1^{i-1}, S_2^{i-1}, \dots, S_{m_i}^{i-1}) = \min_{S_i^{i-1}, S_2^{i-1}} \left\{ \sum_{j=1}^{m_i} U(Y_i^i - Y_i^i) \{ CA_i^i(QA_i^i, PA_i^i) + CB_i^i(QB_i^i, PB_i^i) \} + f_{i+1}(\bar{S}_1^i, \bar{S}_2^i, \dots, \bar{S}_{m_i}^i) \right\}$$

これにより、第 $(i-1)$ 区間の政策条件 $(S_1^{i-1}, S_2^{i-1}, \dots, S_{m_i}^{i-1})$ の下で第 i 区間の条件付き最適政策 $(\bar{S}_1^i, \bar{S}_2^i, \dots, \bar{S}_{m_i}^i)$ を求めることができる。

第 $(N-1)$ 区間から第2区間まではこの関係式を用いて最適化の手順をすすめていくことが可能である。ところが、最後の第1区間ではもはやそれ以下の河川が存在せず、費用関数 CA_1^i, CB_1^i の項が0となる。したがって、第1区間の最適化は次式によって求められる。

$$f_1 = \min_{S_1^1} \{ f_2(\bar{S}_1^1) \}$$

この $\bar{S}_1^1$ はもはや条件付き最適政策でなく、絶対最適政策である。これを $\bar{S}_1^1$ であらわす。

次に、先に求めておいた $f_2(\bar{S}_1^1)$ のうちから $f(\bar{S}_1^1)$ を選りだし、それに対応する最適政策 S_1^2, S_2^2 を取りよせばそれが第2区間に於ける絶対最適政策となっている。同様にして、 $f_3(\bar{S}_1^2, \bar{S}_2^2, \dots, \bar{S}_{m_2}^2)$ のうちから $f_3(\bar{S}_1^2, \bar{S}_2^2, \dots, \bar{S}_{m_2}^2)$ を選りよせば、それに対応する絶対最適政策、すなわち対象水系の交点に於ける最適政策 $\bar{S}_1^3, \bar{S}_2^3, \dots, \bar{S}_{m_3}^3$ ($i=1, 2, \dots, N$)をすべて決定することができる。

このようにして、広域的に水質基準を遵守し、かつこのために要する費用の最小化をはかる最適面制御が可能になる。なお、この詳細については講演時に述べる。

〔参考文献〕

興谷 巖：面制御に関する基礎的考察，交通工学 1968 NO. 4