

1. はじめに 時系列モデルは、水工計画に必要とされる水流量の模倣発生あるいは将来予測をする上で有用となる。ここでは、年単位の水流量に対する時系列モデルとその適用例について述べる。

2. ARMA( $p, q$ ) モデルとその一般性 定常過程とみなせる年水流量系列に対する時系列モデルには、中核自己回帰型[AR( $p$ )],  $q$  次移動平均型[MA( $q$ )], あるいは混合型[ARMA( $p, q$ )] などが考えられる。ARMA( $p, q$ ) モデルにおいて、 $q=0$  とすれば AR( $p$ ) モデルに、 $p=0$  とすれば MA( $q$ ) モデルになる。ここでは、ARMA( $p, q$ ) モデルについて述べる。

モデルの一般式は、 $y_t = \mu + \sigma \varepsilon_t \dots (1)$ ,  $z_t = \sum_{j=1}^p \phi_j z_{t-j} - \sum_{j=1}^q \theta_j \varepsilon_{t-j}$ ;  $\phi_0 = -1 \dots (2)$  と表わされる。ここで、 $y_t$ : 水流量系列,  $\mu, \sigma^2$ :  $y_t$  の平均および分散,  $\phi_j, \theta_j$ :  $j$  番目の自己回帰係数および移動平均係数,  $\varepsilon_t$ : 平均 0, 分散  $\sigma^2$  の独立正規変数である。パラメータは、 $\mu, \sigma^2, \phi_1, \dots, \phi_p, \theta_1, \dots, \theta_q$  の  $(p+q+3)$  個となる。

モデルの自己共分散関数は、(2) 式の両辺に  $z_{t-k}$  と乗じ期待値をとると、 $\gamma_k = \sum_{j=1}^p \phi_j \gamma_{k-1} + \gamma_{k-2} - \sum_{j=1}^q \theta_j \gamma_{k-1-j}$ ,  $k < q+1 \dots (3)$ ,  $\gamma_k = \sum_{j=1}^p \phi_j \gamma_{k-j}$ ,  $k \geq q+1 \dots (4)$  となる。ここで  $\gamma_{k-1} = \text{Cov}[z_{t-k}, z_t]$  であり、 $k$  は遅れ時間を表わす。こうしてモデルの自己相関係数  $\rho_k$  は、(3), (4) 式と分散  $\sigma^2 = \text{Var}[z_t]$  で除することにより、 $\rho_k = \sum_{j=1}^p \phi_j \rho_{k-1} + \rho_{k-2} - \sum_{j=1}^q \theta_j \rho_{k-1-j}$ ,  $k < q+1 \dots (5)$ ,  $\rho_k = \sum_{j=1}^p \phi_j \rho_{k-j}$ ,  $k \geq q+1 \dots (6)$  となる。また部分自己相関係数  $\alpha_k(k)$  は、(2) 式が  $p$  次元次数の AR 過程に変換できることより、 $z_t = \phi_1 z_{t-1} + \dots + \phi_p z_{t-p} + \dots + \theta_q \varepsilon_{t-q} \dots (7)$  とし、Durbin (1960) の方法にて解くと、 $\alpha_1(1) = \rho_1$ ,  $\alpha_2(2) = (\rho_2 - \rho_1^2) / (1 - \rho_1^2)$ ,  $\dots$   $\alpha_k(k) = \{\rho_k - \sum_{j=1}^{k-1} \phi_j(k-1) \rho_{k-j}\} / \{1 - \sum_{j=1}^{k-1} \phi_j(k-1) \rho_j\} \dots (8)$  となる。

パラメータの定常性かつ転換性条件は、 $\phi_1, \dots, \phi_p$  および  $\theta_1, \dots, \theta_q$  とする特性方程式  $U^p - \phi_1 U^{p-1} - \dots - \phi_p = 0 \dots (9)$   $U^q - \theta_1 U^{q-1} - \dots - \theta_q = 0 \dots (10)$  の各々の根が単位円内に存在することである。こうして、根  $U$  については、 $|U| < 1$ ,  $i = 1, \dots, p \dots (11)$ , 根  $V$  については、 $|V| < 1$ ,  $i = 1, \dots, q \dots (12)$  となる。

3. ARMA( $p, q$ ) モデルの確立手法  $N$  年間の水流量系列データ  $y_t$  を用いて、水工計画に供しうる ARMA( $p, q$ ) モデルを確立するには、次の手順が考えられる。

(1) 生データの前処理 a. 生データ  $y_t$  の正規性を検討する。これには、 $\chi^2$ -検定、歪み度検定が考えられる。b. 生データが非正規の場合には、正規化(対数変換など)を試み、再度正規性検定とする。

(2) モデルの型および次数  $p, q$  の決定 a. 生データ  $y_t$  の自己相関係数  $\rho_k$  と、 $\rho_k = \sum_{j=1}^{k-1} (\rho_j - \rho_1 \rho_{k-j}) / (1 - \rho_1^2)$ ;  $\rho_1 = \sum_{j=1}^{N-1} y_j y_{j+1} \dots (13)$  にて計算する。b. 部分自己相関係数  $\alpha_k(k)$  と、(8) 式の  $\rho_k$  と (13) 式の  $\rho_k$  とを比較する。c.  $\rho_k$ ,  $\alpha_k(k)$  とモデルの形、 $\phi_k(k)$  とを比較検討し、モデルの型と次数の決定を試みる。

(3) パラメータ  $\phi_1, \dots, \phi_p, \theta_1, \dots, \theta_q$  の推定および適合条件の満足性の検討  $\phi_1, \dots, \phi_p, \theta_1, \dots, \theta_q$  の推定は、まず予備推定をけし、その結果と初期値とする最小二乗推定により精度向上を図る。なお分散  $\sigma^2$  の推定は、 $\hat{\sigma}^2 = \frac{1}{N} \sum_{t=1}^N (y_t - \hat{\mu})^2 \dots (14)$  による。a. 予備推定法は、データ  $z_t = (y_t - \hat{\mu}) / \hat{\sigma}$  の自己共分散  $C_k = \frac{1}{N} \sum_{t=1}^N (z_t - \bar{z}) (z_{t+k} - \bar{z})$ ;  $\bar{z} = \frac{1}{N} \sum_{t=1}^N z_t \dots (15)$  を計算し、(4) 式の根を  $C_k$  とおきかえて、 $\phi_1, \dots, \phi_p$  を算定する。次に (2) 式を、 $z_t = \phi_1 z_{t-1} + \dots + \phi_p z_{t-p} + \dots + \theta_q \varepsilon_{t-q} \dots (16)$  とし、この  $z_t$  を MA 過程とみなし、自己共分散  $C_k = \sigma^2 \sum_{j=0}^{k-1} \theta_j \theta_{k-j}$ ,  $k \leq q \dots (17)$ ,  $C_k = 0$ ,  $k > q \dots (18)$  および分散  $C_0 = \sigma^2 \sum_{j=0}^{q-1} \theta_j^2 \dots (19)$  とより、 $\theta_1, \dots, \theta_q$  を算定する。b. 最小二乗推定法は、a. にて求めたパラメータを用いて、(2) 式の残差  $\varepsilon_t$  と次の様に計算する。 $\varepsilon_t = 0$ ,  $j = 1, \dots, \max(p, q) \dots (20)$ ,  $t$  とは  $p > q$  ならば、 $\varepsilon_{p+j} = -\sum_{i=1}^p \phi_i \varepsilon_{p+j-i} + \sum_{i=1}^q \theta_i \varepsilon_{p+j-i}$ ,  $j = 1, \dots, (N-p) \dots (21)$ 。次に二乗和  $S = \sum_{t=1}^N \varepsilon_t^2 \dots (22)$  を計算する。このようにして、 $S$  の最小となる  $\phi, \theta$  の組を探索する。c. 求めた  $\phi_1, \dots, \phi_p, \theta_1, \dots, \theta_q$  による特性方程式 (9), (10) の根が、(11), (12) 式を満足するかどうかを調べる。満足しない場合には、次数あるいはモデルそのものの

と検討する必要がある。

(4) モデルの適合性の検討 a. 確立されたモデルの残差 $\varepsilon_t$ の独立性の検定は、Porte Montau Test により行う。すなわち、 $\varepsilon_t$ の自己相関係数 $\hat{\rho}_k(\varepsilon)$ より $Q = N \sum_{k=1}^{L-p} [\hat{\rho}_k(\varepsilon)^2]$ ,  $L = \%_0 + p + q$ を計算し、もし $Q < \chi^2_{(L-p)}(1-\alpha)$ ならば、 $\varepsilon_t$ の独立性が成立する。 b. 同様に残差 $\varepsilon_t$ の正規性について、 $\chi^2$ -検定あるいは歪み度検定を行う。 c. 確立されたモデルが、他の次数をもつモデルに対し適切なものであるかと、赤池情報基準  $AIC(p, q) = N \ln(\hat{\sigma}_e^2) + 2C(p+q)$ にて検討する。すなわち、異なる $p, q$ に対して、 $AIC$ の値が最小値を示すモデルを最適とする。 d. 決定されたモデルにより、データと模擬発生させ、このデータの統計量の諸性質と、生データのそれらとを比較し、モデルの有意性を検討する。

4. 適用例 1954~1976年(23年間)の石淵ダム(胆沢川)および1953~1976年(24年間)の相模ダム(相模川)への年流入量データを用いて、3. の手法による時系列モデルの確立を試みる。表-1に流入量データと、表-2には、流入量データの自己相関係数 $\hat{\rho}_k$ 、部分自己相関係数 $\hat{\alpha}_{kk}$ およびAnderson(1944)による独立性のための95%確率範囲 $\hat{\rho}_{95\%}(95\%) (\approx \pm 1.96/\sqrt{N})$ を示す。

表-1 石淵ダム(I)および相模ダム(S)への年流入量(m<sup>3</sup>/s)

| 年次   | I       | S        | 年次   | I       | S        | 年次   | I       | S        | 年次   | I       | S        |
|------|---------|----------|------|---------|----------|------|---------|----------|------|---------|----------|
| 1953 |         | 1162.5   | 1959 | 535.53  | 2300.76  | 1965 | 5876.22 | 1922.02  | 1971 | 4207.26 | 15263.24 |
| 54   | 3904.7  | 13702.2  | 60   | 6309.44 | 1427.90  | 66   | 5336.27 | 18593.05 | 72   | 4952.57 | 18589.27 |
| 55   | 4721.6  | 13766.3  | 61   | 5773.03 | 15434.53 | 67   | 4231.21 | 11285.85 | 73   | 3868.21 | 11333.04 |
| 56   | 4837.1  | 15890.2  | 62   | 4717.57 | 12623.17 | 68   | 4477.42 | 15443.33 | 74   | 6120.22 | 19532.53 |
| 57   | 4564.16 | 13641.20 | 63   | 3970.06 | 12398.65 | 69   | 4461.20 | 14594.85 | 75   | 4108.91 | 15140.20 |
| 58   | 4815.23 | 18194.36 | 64   | 4788.11 | 10716.67 | 70   | 4217.98 | 1413.27  | 76   | 4102.27 | 13226.10 |

表-2  $\hat{\rho}_k, \hat{\alpha}_{kk}$ および $\hat{\rho}_{95\%}$

|     |                            | I              |                     | S              |                     |                            |
|-----|----------------------------|----------------|---------------------|----------------|---------------------|----------------------------|
| $k$ | $\hat{\rho}_{95\%}$<br>上確率 | $\hat{\rho}_k$ | $\hat{\alpha}_{kk}$ | $\hat{\rho}_k$ | $\hat{\alpha}_{kk}$ | $\hat{\rho}_{95\%}$<br>上確率 |
| 1   | -0.409                     | -0.193         | -0.193              | -0.063         | -0.063              | 0.409                      |
| 2   | "                          | -0.143         | -0.188              | 0.079          | 0.075               | "                          |
| 3   | "                          | 0.022          | -0.051              | -0.067         | -0.058              | "                          |
| 4   | "                          | -0.053         | -0.093              | -0.200         | -0.215              | "                          |
| 5   | "                          | -0.068         | -0.222              | -0.340         | -0.377              | "                          |

(1) 流入量データの歪み係数 $\hat{\alpha}$ は、 $I = 1.840, S = 1.030$ である。有意水準 $\alpha = 0.02$ に対する歪み度検定表値 $\hat{\alpha}_{(N)}$  (Snedecor & Cochran, 1967) = 1.061 とあり、 $\hat{\alpha} < \hat{\alpha}_{(N)}$ より両データは正規分布をなしているとみなす。 (2) 表-1の統計および種々の次数 $p, q$ に対して対する  $ARMA(p, q)$  モデルの残差分散 $\hat{\sigma}_e^2$ と比較検討し、ここには、 $I, S$ と時系列モデルとして  $ARMA(0, 1)$  モデルを選定する。

(3) パラメータ $\theta_1$ の推定値と残差分散値 $\hat{\sigma}_e^2$ を表-3に示す。 $I, S$ どちらの $\theta_1$ も収束性条件を満足している。

表-3  $\theta_1$ と $\hat{\sigma}_e^2$

|   | $\theta_1$ | $\hat{\sigma}_e^2$ |
|---|------------|--------------------|
| I | 0.192      | 0.946              |
| S | 0.061      | 0.996              |

表-4 独立性検定

| 計算値   | $\chi^2_{95\%}$ 値 |
|-------|-------------------|
| 1.879 | 9.490             |
| 4.863 | 11.071            |

表-5 歪み度検定

| 計算値   | $\hat{\alpha}_{95\%}$ 値 |
|-------|-------------------------|
| 0.929 | 1.061                   |
| 1.016 | 1.061                   |

表-6 AIC-値

| $ARMA(0,1)$ | $ARMA(1,1)$ | $ARMA(2,1)$ |
|-------------|-------------|-------------|
| 0.7560      | 1.8370      | 2.3373      |
| 1.9120      | 4.7955      | 4.6942      |

表-7 模擬データと生データの諸統計量

| 統計量  | 平均値      | 標準偏差     | 歪み係数  | $\gamma_1$ | $\gamma_2$ |
|------|----------|----------|-------|------------|------------|
| I 模擬 | 4479.230 | 586.151  | 0.137 | -0.144     | -0.011     |
| I 生  | 4657.293 | 591.647  | 0.840 | -0.193     | -0.163     |
| S 模擬 | 4495.140 | 2397.232 | 0.091 | -0.029     | -0.006     |
| S 生  | 4430.450 | 2865.217 | 1.030 | -0.063     | 0.079      |

(4) モデルの残差 $\varepsilon_t$ の独立かつ正規性検定として、(23) 式の計算値と $\chi^2_{(95\%)}$ 値を表-4に、歪み係数値と $\hat{\alpha}_{95\%}$ 値を表-5に示す。両表より $\varepsilon_t$ は独立かつ正規であるとみなせる。表-6には、 $ARMA(0, 1)$ モデルと他の近傍次数のそれらの計算結果を示す。選定したモデルのAIC値が最小となっており、 $ARMA(0, 1)$ モデルにより、 $I$ では23年間の、 $S$ では24年間の模擬データと生データを30個発生させ、平均値、標準偏差、歪み係数および $k=1, 2$ 年の自己相関係数に關しての平均値と、生データのそれらとを比較して表-7に示してある。歪み係数の再現性に難はあるが、その他は概ね良好である。

5. おわりに ダムへの年流入量を定常過程とみなし、 $ARMA$ モデルを適用した結果、統計的にはほぼ満足すべき結論を得た。実際的には、このモデルによる水文量の将来予測の可能性にある。このことと、水工計画上一層有用とみる月、日単位の $ARMA$ モデルについては、今後検討していきたい。最後に、流入量データは、建設省工本研究所の今村、横道両氏から提供提供して下さった。記して感謝致します。

【参考文献】 J.D. Salas, et al, "Applied Modeling of Hydrologic Time Series", WRP, 1980; Box & Jenkins, "Time Series Analysis", H. Day, 1976; 山本, "定常時系列モデルの選定とパラメータの推定", 水工学研究報告書