バイアス補正を導入したカルマンフィルタ理論の流出予測モデルへの適用

1 はじめに 現在,淀川流域を対象とした実時間 流出予測システム[1][2]が開発されており,予測降雨 データを入力し,6時間先までの流出予測計算を行っ ている.しかし現行のシステムでは,河川流量の観 測情報は予測結果との比較に用いられるだけで,予 測システムの状態量の推定には利用されていない.

佐山ら [3] は, Dee and Da Silva[4] の手法をもとに, バイアス補正を導入したカルマンフィルタを洪水追 跡モデルに適用する手法を提案した.この手法は,予 測のリードタイムが長くなると河川の状態量を更新 した効果が薄れてしまうという欠点を克服するため に,流域斜面の流出モデルに起因する誤差バイアス を状態量とともに予測・更新するものである.この手 法は洪水追跡モデルの状態方程式としてマスキンガ ム-クンジ法を用いており,状態方程式の線形化に不 十分な点があった.

そこで本研究では,線形化の方法を見直したうえ で,バイアス補正を導入したカルマンフィルタを洪 水追跡モデルに適用し,流出モデルの予測精度を向 上させることを目的とした.

2 洪水追跡モデル 本研究で用いる広域分布型流 出予測システムは,落水線型の分布型部分流域モデ ルと河道網の洪水追跡モデルで構成される.淀川の 流出予測システムでは河道の合流点および約3kmご との河道地点で河道網を分割しており,その各河道区 分に対して,洪水追跡モデルを適用している.本研究 では,洪水追跡モデルとして,キネマティックウェー ブモデルの基礎式を逐次線形化した方程式を新たに 用いた.以下にその基礎式を導出する.Qを断面平 均流量,qを単位幅あたりの側方流入量として,伝播 速度を c = f(Q)とすると,キネマティックウェーブモ デルの運動方程式と連続式から,

$$\frac{\partial Q}{\partial t} + f(Q)\left(\frac{\partial Q}{\partial x} - q\right) = 0$$

京都大学大学院	学生員	\bigcirc	福山拓郎	
京都大学大学院	正員		立川厦	長人
京都大学大学院	正員		市川	温
京都大学大学院	正員		椎葉子	钇晴

が得られる. 左辺の各項を以下のようにそれぞれ差 分近似する.

$$\begin{split} \frac{\partial Q}{\partial t} &\simeq X \frac{Q_{j-1}^i - Q_{j-1}^{i-1}}{\Delta t} + (1-X) \frac{Q_j^i - Q_j^{i-1}}{\Delta t} \\ f(Q) \left(\frac{\partial Q}{\partial x} - q\right) \\ &\simeq \frac{1}{2} \left\{ f\left(\frac{Q_j^{i-1} + Q_{j-1}^{i-1}}{2}\right) \left(\frac{Q_j^{i-1} - Q_{j-1}^{i-1}}{\Delta x} - q_j^{i-1}\right) \right. \\ &\left. + f\left(\frac{Q_j^i + Q_{j-1}^i}{2}\right) \left(\frac{Q_j^i - Q_{j-1}^i}{\Delta x} - q_j^i\right) \right\} \end{split}$$

ここに,*i*は時間,*j*は空間を表す添え時である.次 に*Qⁱ_j*についてTaylor級数展開して線形化し,整理す ると以下の基礎式が得られる.

$$Q_{j}^{i} = C_{1}Q_{j-1}^{i} + C_{2}Q_{j-1}^{i-1} + C_{3}Q_{j}^{i-1} + C_{4}\frac{q_{j}^{i}}{2} + C_{5}\frac{q_{j}^{i-1}}{2}$$

ここで係数 C₁ から C₅ は,

$$C_{1} = \frac{-2X + c^{i}\Delta t/\Delta x}{2(1-X) + c^{i}\Delta t/\Delta x}$$

$$C_{2} = \frac{2X + c^{i-1}\Delta t/\Delta x}{2(1-X) + c^{i}\Delta t/\Delta x}$$

$$C_{3} = \frac{2(1-X) - c^{i-1}\Delta t/\Delta x}{2(1-X) + c^{i}\Delta t/\Delta x}$$

$$C_{4} = \frac{2c^{i}\Delta t}{2(1-X) + c^{i}\Delta t/\Delta x}$$

$$C_{5} = \frac{2c^{i-1}\Delta t}{2c^{i-1}\Delta t}$$

$$C_5 = \frac{1}{2(1-X) + c^i \Delta t / \Delta x}$$

となる.X は無次元パラメタであり, c^i , c^{i-1} は流れの伝播速度で,それぞれ

$$c^{i-1} = f\left(\frac{Q_j^{i-1} + Q_{j-1}^{i-1}}{2}\right), c^i = f\left(Q_{j-1}^i + \frac{\Delta x q_j^i}{2}\right)$$

と表される.マスキンガム-クンジ法との違いは,各 係数 C_1 から C_5 における流れの伝播速度に,時刻 t_{i-1} と t_i でそれぞれ得られる伝播速度を用いていること である.この方程式は, Q_j^i について線形化されてい るため,カルマンフィルタを適用する上で数学的に 適切な方法といえる.

なお,陸ら[5]の提案した,流量や勾配などの条件

キーワード : カルマンフィルタ , バイアス補正 , 分布型流出モデル , 線形化

住所:〒615-8540京都市西京区京都大学桂CクラスターC1棟,電話:075-383-3363,ファックス:075-383-3360



図1:桂川流域の概要図

に応じて, $\Delta t \geq \Delta x$ を自動的に調整する方法, Multistep, Multi-reach 法を用いた.

3 バイアス補正を導入したカルマンフィルタの適用 桂川流域内の桂地点上流域(流域面積 833km²:図1) を対象に,本手法を適用して流出予測計算を行った. 計算対象洪水として,1992年8月18日から8月22日 までの洪水イベントを用いた.この時期には,上流 域に主要なダムが存在しないため,自然流況で予測 性能を検証できる.

図2に,バイアス補正を行った場合と行わない場合 の,桂地点における3時間先予測計算結果を示す.カ ルマンフィルタ理論を適用していないオフラインで のシミュレーション結果と観測流量も併せて示してい る.バイアス補正を導入する場合,バイアス補正に 関するパラメータγは0.25とした[3].図2より,バイ アス補正を行わない場合,オフラインでのシミュレー ション結果に近づき,フィルタリングの効果が十分に 反映されていないことがわかる.この傾向は,予測 のリードタイムが長くなるにつれ,顕著に現れるこ とがわかった.一方バイアス補正を行った場合では, 斜面流出に起因する誤差バイアスを逐次推定して河 川流量の予測を補正しているため,リードタイムが 長くなってもフィルタリングの効果が現れている.

次に,更新計算に用いる観測流量の個数の違いが 及ぼす効果を図3に示す.図3には,桂地点のみ,桂 地点と亀岡地点,および亀岡地点のみの観測流量を



それぞれ更新計算に用いた場合の,天竜寺地点にお ける3時間先予測計算結果を示す.図1に示すように, 桂地点の約5km上流に天竜寺地点が,さらに約10km 上流に亀岡地点が位置している.図3から天竜寺地 点では,1地点のみの観測流量を更新計算に用いる より,桂・亀岡両地点の観測流量を用いたほうが,予 測の精度は上がっていることがわかる.

参考文献

- [1] 立川康人・佐山敬洋・寶 馨・松浦秀起・山崎友也・山路 昭彦・道広有理:広域分布型物理水文モデルを用いた 実時間流出予測システムの開発と淀川流域への適用, 自然災害科学, Vol. 26, No. 2, pp. 189 - 201, 2007.
- [2] 京都大学大学院工学研究科都市環境工学専攻総合環 境学講座水文・水資源工学分野: 淀川流域を対象とし た実時間流出予測システム, http://hywr.kuciv.kyotou.ac.jp/.
- [3] 佐山敬洋・立川康人・平田智行・寶 馨: バイアス補正 を考慮するカルマンフィルタを導入した実時間流出 予測,京都大学防災研究所年報,50B, pp. 1 - 14, 2007.
- [4] Dick P. Dee, Arlindo M. Da Silva : Data Assimilation in the Presence of Forecast Bias, Q. J. R. Meteorol. Soc., 124, pp. 269 - 295, 1998.
- [5] 陸 旻皎・小池俊雄・早川典生: Multi-step, Multi-reach Muskingum-Cunge 法を用いた分布型水文モデルの開 発,水文・水資源学会, Vol. 12, No. 5, pp. 384 - 390, 1999.