

北海道大学 正員 佐藤 駿一  
国鉄 、 鎌 芳樹  
北海道大学 、 五十嵐出光

1. はじめに 本研究は交通流モデルのパラメータ推定法について考察を加えたものである。このためにまず、既存の交通流モデルが追従方程式と主とする交通動力学的立場から統一化することを試み、さらに非線形交通流モデルがこれら交通流モデルの一一般形であることを明らかにした。なお、本研究で言う非線形モデルとは、パラメータと非線形を含むことは当然のこととして、対数等の変換によつても線形にすることができないモデルをいう。さて、非線形交通流モデルはその性質上、最小二乗法を直接用いてパラメータを推定することはできない。そこで、従来の研究ではパラメータを格子法で刻み、最小分散を与える値を試行錯誤的に探しめた。

しかししながら、この方法では格子間隔によるパラメータの精度がわからぬため失敗してしまうという欠陥を有する上に、計算機の容量のための特徴のパラメータを固定せざるを得なかつた。本研究ではこの問題に焦点をあて、非線形モデルのパラメータを非線形回帰法で直接求めようとしたものである。

2. 非線形交通流モデルの誘導 交通動力学の基礎となるのは追従理論であり、前車に追従する車が、前車の変速動作に応じてどのように行動するかを微分方程式によつて表わすものである。追従理論的一般式としては、D.C.Gazis, R.Herman 等は次に示す非線形微分方程式を提唱した。

$$\ddot{X}_{n+1}(t) = \frac{C \cdot \dot{X}_{n+1}^{\ell}(t+T) \cdot [X_n(t) - X_{n+1}(t)]}{[X_n(t) - X_{n+1}(t)]^m} \quad (1)$$

ここで  $\dot{X}_{n+1}(t)$  は時刻  $(t+T)$  における  $(n+1)$  番目の車の変速度、 $X_{n+1}(t)$  は時刻  $(t)$  における  $(n+1)$  番目の車への速度、 $X_n(t)$  は時間内に  $(n+1)$  番目の車が走行距離、 $T$  は刺激に対する反応時間であり、 $C$ 、 $\ell$ 、 $m$  はパラメータである。 $\ell$  と  $m$  のパラメータをそれを変化させると(1)式の微分方程式を解くと表-1のようになる。

表-1 交通流モデル一覧表

$$\ddot{X}_{n+1}(t+T) = \frac{C \cdot \dot{X}_{n+1}^{\ell}(t+T) \cdot [X_n(t) - X_{n+1}(t)]}{[X_n(t) - X_{n+1}(t)]^m}$$

$\ell = 0$	$\ell = 1, m > 1$
$m > 1$	$m = 1$

$$\bar{v}_s = v_f \left[ 1 - \left( \frac{v_s}{v_f} \right)^{m-1} \right]$$

$$\bar{v}_s = v_f \cdot f_m \left( \frac{v_s}{v_f} \right)$$

$$\bar{v}_s = v_f \cdot e^{-m+1 \left( \frac{v_s}{v_f} \right)^{m-1}}$$

$$i) m = 2 \quad \bar{v}_s = v_f \left[ 1 - \left( \frac{v_s}{v_f} \right)^2 \right]$$

$$\hookrightarrow (\text{Greenhield's モデル})$$

$$ii) m = 3 \quad \bar{v}_s = v_f \left[ 1 - \left( \frac{v_s}{v_f} \right)^3 \right]$$

$$\hookrightarrow (\text{Drew モデル})$$

$$iii) m = N + 1 \quad \bar{v}_s = v_f \left[ 1 - \left( \frac{v_s}{v_f} \right)^N \right]$$

$$\hookrightarrow (\text{N次曲線 モデル})$$

$$i) m = 2 \quad \bar{v}_s = v_f \cdot e^{-2 \left( \frac{v_s}{v_f} \right)}$$

$$\hookrightarrow (\text{Underwood モデル})$$

$$ii) m = 3 \quad \bar{v}_s = v_f \cdot e^{-\frac{1}{2} \left( \frac{v_s}{v_f} \right)^2}$$

$$\hookrightarrow (\text{May モデル})$$

$$iii) m = N + 1 \quad \bar{v}_s = v_f \cdot e^{-N \left( \frac{v_s}{v_f} \right)^N}$$

$$\hookrightarrow (\text{指数形非線形 モデル})$$

表-1から非線形モデルである指数形非線形モデルやN次曲線モデルが、そのアルゴリズムにおいて一般形モデルにすることが判明した。なお、指数形非線形モデルは本研究の過程において新しく誘導されたモデルである。

3. 非線形回帰法 前節において指數型非線形モデルやN次曲線モデルがそれぞれの交通流グループにみけた一般形モデルであることが明らかにされた。このことは指數型非線形モデルやN次曲線モデルのパラメータを直接推定できれば、Underwood モデルや May モデル、Greenshields モデルや Drew モデルは実質的解消とされることがある。（かしながら、ここに解決しなければならない重大な問題が残るといふ。それはこれらのモデルは非線形モデルであるので、普通の最小二乗法を用いてパラメータを推定することはできないことである。それゆえ、本研究における非線形モデルのパラメータを非線形回帰法を用いて推定することにした。非線形回帰法の基本的な考え方を次へとあります。

今、 $\bar{v}_s = f(K, v_f, N, k_c) = v_f \cdot e^{-\frac{K}{v_f}(N-k_c)}$  (2) なる指數型非線形モデル式を考えておいたとする。このとき、複数、あるいはその他の方法でパラメータの推定値 $v_f^*$ 、 $N^*$ 、 $K^*$ （初期値）が得られれば、式(2)を $(v_f^*, N^*, K^*)$ のまわりに1次項まで Taylor の級数に展開することができる。すなはち

$$\bar{v}_s = f(K, v_f, N, k_c) \approx f(K, v_f^*, N^*, K^*) + \frac{\partial f}{\partial v_f}(v_f - v_f^*) + \frac{\partial f}{\partial N}(N - N^*) + \frac{\partial f}{\partial k_c}(k_c - K^*) \quad (3)$$

(3)式は未知の修正項 $(v_f - v_f^*)$ 、 $(N - N^*)$ 、 $(k_c - K^*)$  (= 1 次の線形項) である。よって(3)式は(2)式の最小二乗法を適用することができる。その結果最初の推定値 $(v_f^*, N^*, K^*)$ を直角に修正することができる可能性がある。（かしながら、常にこの方法で非線形モデルへの回帰計算ができるとは限らず、初期値のえらえ方による。それは解が発散してしまう場合もある。よって本研究における新しい計算方法はパラメータに予め残差平方和が、前回に推定したパラメータに予め残差平方和より大きいかつたら、パラメータの修正量を $1/6$ 、 $1/9$ 、 $1/12$  (= 1 次の残差平方和を計算) がわすことにした。以上での回帰計算法によると指數型非線形モデルやN次曲線モデルのパラメータは非常に短時間に、しかも直接推定することができる可能性がある。下。

4. 回帰計算結果 表-1にまとめた各種交通流モデルのうち、どのモデルか現実の交通現象と最も良く適合するかを知るために、実測データを用いてその回帰計算を行ない残差平方和や境界条件を調べてみた。

表-2は一般国道23号篠路付近で観測したデータを用いて、各種モデルの回帰式を計算した結果である。調査地点は地方部2車線道路の直角、平坦部、（かも前後2~3km以内には信号機がない箇所で、測定方向につなぎ連続6時間行なったものである。 $(K = 13 \sim 125 [\text{km}])$ 。

表-2 回帰計算結果

モデル名	回帰式	回帰法	臨界密度 $k_s$	臨界速度 $v_c$	交通容量 $Q_c$	自由速度 $v_f$	最大密度 $k_s$	残差平方和
Greenshields	$\bar{v}_s = 5.98 [1 - (\frac{k}{v_f})]$	単純	53.4	29.9	1597	52.8	106.7	1170
Drew	$\bar{v}_s = 86.7 [1 - (\frac{k}{v_f})]$	"	49.2	28.9	1422	86.7	110.8	581
N次曲線	$\bar{v}_s = 576 [1 - (\frac{k}{v_f})^{0.85}]$	非線形	45.6	28.0	1277	57.6	120.9	394
Greenberg	$\bar{v}_s = 27.7 \ln(\frac{v}{v_f})$	単純	45.2	27.7	1252		122.7	397
Underwood	$\bar{v}_s = 85.2 e^{-(\frac{k}{v_f})}$	非線形	38.9	31.3	1218	85.2		274
May	$\bar{v}_s = 57.8 e^{\frac{k}{v_f} - (\frac{k}{v_f})^2}$	"	40.9	35.0	1432	57.8		412
指數型非線形	$\bar{v}_s = 70.9 e^{-\frac{k}{v_f} - (\frac{k}{v_f})^2}$	"	39.3	32.3	1269	70.9		231

5. まとめ 表-2の回帰計算の結果 次のようだことが判明した。

- (1) 指數型非線形モデルやN次曲線モデルの二つの非線形モデルは、それぞれのグループにみる最小の残差平方和をもつ。特に指數型非線形モデルの残差平方和は全モデル中最小となる。
- (2) N次曲線モデルはモデル式中に自由速度 $v_f$ と最大密度 $k_s$ を含むので、モデル式と実測も理想的な関数形であると言え得る。（かしながら、回帰計算の結果、自由速度 $v_f$ が576km/hとかなりの値をもつ）これが、（かしながら、自由速度 $v_f$ は70.9km/hほど納得できる値をもつ）ことから、（かしながら、交通工学においては、自由速度から臨界速度 $v_c$ までの問題とする）ことが多いので、指數型非線形モデルの方がN次曲線モデルに比べて実用価値は大きいものと差しられる。
- (3) 指數型非線形モデルは理論的に最大密度 $k_s$ を持たないモデルである。（かしながら、自由速度 $v_f$ は70.9km/hほど納得できる値をもつ）これが、（かしながら、交通工学においては、自由速度から臨界速度 $v_c$ までの問題とする）ことが多いので、指數型非線形モデルの方がN次曲線モデルに比べて実用価値は大きいものと差しられる。