

リンクフローによるOD交通量推計精度と交通量観測体制との関連性分析

九州大学工学部 学生員○ 小松 裕和
九州大学工学部 正 員 外井 哲志
九州大学工学部 正 員 橋木 武

1. はじめに

道路計画や道路管理において、交通量調査から得られる情報は各方面において重要な役割を果たしている。道路網のリンクフローからOD交通量を推計するにあたって、交通量観測体制は重要な要素であり、このため合理的に交通量を観測するための適切な観測点配置が必要とされる。

外井らはすでに基本的な方法によるOD交通量推定のための観測点の選定規準を提案した¹⁾が、本研究では既存の推定手法²⁾に関して観測点の選定規準を明確にするための分析を行なったものである。

2. 推計モデルと対象リンク

対象リンクのOD交通量を推計するモデルに関してはこれまで種々の方法が提案されており、ODパターンを重力モデルで与えるタイプと、既往のOD交通量のパターンで与えるタイプに分けられる。

後者のモデルのうち比較的に実用的なものに、残差平方和最小化モデルがある。本研究ではその中で、道路区間モデル²⁾とよばれるモデルを対象とする。

このモデルでは、リンクフローの推計値 V_a と観測値 V_a^* の残差平方和を最小にする発生交通量 O_i を求め、OD交通量 T_{ij} を推計する。

つまり、次の目的関数 G の最小化を図る。

$$\text{Minimize } G = \sum_a \xi_a (V_a - V_a^*)^2 \\ = \sum_a \xi_a (\sum_i \sum_j O_i \cdot f_{ij} \cdot p_{aij} - V_a^*)^2 \quad (1)$$

ここに、 $\xi_a=1$ (観測リンク)、 0 (非観測リンク)、 O_i は i ゾーンの発生交通量、 f_{ij} はゾーン i からゾーン j へのOD推移確率、 p_{aij} は道路区間利用率である。ここで $\sum_j f_{ij} \cdot p_{aij} = Q_{ai}$ とおく。Gを O_j で偏微分して零とおき、整理すると式(2)が得られる。

$$\sum_i (O_i \cdot C_{ji} - E_j) = 0, \quad (j=1, 2, \dots, n) \quad (2)$$

ここに、

$$C_{ji} = \sum_a \xi_a \cdot Q_{aj} \cdot Q_{ai}, \quad E_j = \sum_a \xi_a \cdot V_a^* \cdot Q_{aj}$$

したがって、発生交通量 O_i は式(2)に示す連立一次方程式を解くか、 $[c_{ij}]^{-1}$ を計算して、式(3)のように求めることができる。

$$\{O_i\} = [c_{ij}]^{-1} \{E_j\} \quad (3)$$

道路区間モデルでCが逆行列をもつための必要十分条件は、Cの各行、各列が互いに独立であることである。すなわち、Aを任意の定数とすると、任意の第 k 行と第 i 行について、

$$c_{ij} \neq A c_{kj} \quad (j=1, 2, \dots, n) \quad (4)$$

となることである。式(4)は、

$$\sum_a \xi_a (Q_{ai} - A Q_{ak}) Q_{aj} \neq 0 \quad (j=1, 2, \dots, n) \quad (5)$$

したがって、式(5)が成立するためには、すべての j について、 $\sum_a \xi_a (Q_{ai} - A Q_{ak}) Q_{aj} \neq 0$ となるリンクがそれぞれ1本以上存在すればよい。行列 $[Q_{ai}]$ が i に関して一次独立であれば、すべての a について $(Q_{ai} - A Q_{ak}) \neq 0$ と考えてよく、この場合には各 j に関して $Q_{aj} \neq 0$ なるリンク a (j によって異なってよい)が存在すれば $\xi_a=1$ とすることにより、式(5)が成立する。以上をまとめると、 C^{-1} が存在するための十分条件は、(a)行列 $[Q_{aj}]$ が i に関して一次独立であること、(b) $Q_{aj} \neq 0$ なるリンク a が各 j に関して1本以上存在すること(すべての種類のゾーン発生交通量が観測リンクのいずれかを流れていること)である。

道路区間利用率に誤差が含まれており、 $p_{aij}^* = p_{aij} + \Delta p_{aij}$ であるとすると、諸量の誤差成分 ΔQ_{ai} 、 Δc_{ij} 、 ΔE_j 、 ΔO_i は次のように表わせる。

$$\left. \begin{aligned} \Delta Q_{ai} &= \sum_j f_{ij} \Delta p_{aij} \\ \Delta c_{ij} &= \sum_a \xi_a (Q_{aj} \Delta Q_{ai} + Q_{ai} \Delta Q_{aj}) \\ \Delta E_j &= \sum_a \xi_a V_a^* \Delta Q_{aj} \\ \Delta O_i &= \sum_j c_{ij}^* (\Delta E_j - \sum_i \Delta c_{ij} O_i) \end{aligned} \right\} \quad (6)$$

ここに c_{ij}^* 、 O_i は各々 C^{-1} 、 $C^{-1} \{E_j\}$ の要素。

Δp_{aij} の期待値、分散を各々 $\mu_{aij}=0$ 、 σ_{aij}^2 とすれば、 ΔO_i の期待値、分散は次のようになる。

$$\left. \begin{aligned} \mu_{20i}^2 &= 0, \sigma_{20i}^2 = \sum_j c_{ij}^2 (\sigma_j^2 - \sum_l O_l \sigma_{lj}^2) \\ \text{ここに, } \sigma_j^2 &= \sum_a \xi_a V_a^2 (\sum_l f_{lij}^2 \sigma_{alj}^2), \\ \sigma_{ij}^2 &= \sum_a \{ Q_{ai}^2 (\sum_l f_{lij}^2 \sigma_{alj}^2) \\ &\quad + Q_{aj}^2 (\sum_l f_{lij}^2 \sigma_{alj}^2) \} \end{aligned} \right\} (7)$$

したがって、次の最適化問題を解けば各OD交通量の誤差率の制御による、最小観測点数の配置が得られる。

$$\left. \begin{aligned} \text{Minimize } Z &= \sum_a \xi_a, \\ \text{S.T. } \sigma_{0i} / O_i &< \theta; \quad (i=1, 2, \dots, n) \end{aligned} \right\} (8)$$

ここに、 θ は許容水準である。

3. 観測リンク選定の影響

道路区間モデルは式(3)を用いて解を求めるので、Cの逆行列の存在が解の存在の前提となる。Cの逆行列の存在しうる観測体制が備えるべき条件を具体的に調べるため、観測リンクの数とその組合せを変化させながら逆行列の存在の有無を調べた。このために用いたネットワークを図-1に示す。リンク数は17、発生ノード数は12である。本研究では所与のOD表とリンクデータを用いて、分割配分法により17本のリンクに交通量を配分した。

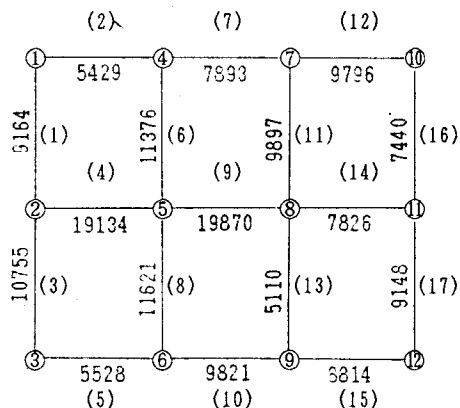


図-1 道路網図

()内はリンク番号

選択リンク数が二本の場合に、選択リンクに対応する $[Q_{aj}]$ の列の内いずれか一方の要素の値が全て0ならば、前述したように逆行列は存在しない。また、 $[Q_{aj}]$ に選択リンクを対応させて新たに作られる行列 $[R_{aj}]$ を次のように定義する。

$$[R_{aj}] = \{\xi_a\} \cdot [Q_{aj}] \quad (9)$$

$[R_{aj}]$ はaが観測リンクである時に $[Q_{aj}]$ のa行要素に1を乗じ、その他の行には0を乗じたものであり、a行には $[Q_{aj}]$ 内の各要素が残り、他は0となる。実際に計算によって算出された結果の例を挙げ、この行列の各列に0以外の要素が一つしかない場合について考察する。

本例で選択リンクを1と2とした場合、 $[R_{aj}]$ の第6列と第9列の1行目以外の要素は0となった。すなわち、

$$(R_{16} = 0.0748 \ 0 \ 0 \ \dots \ 0)$$

$$(R_{19} = 0.0563 \ 0 \ 0 \ \dots \ 0)$$

行列 $[Q_{aj}]$ と $[R_{aj}]$ の積から $[C_{ij}]$ を求めると、 $[C_{ij}]$ の第6列は $[Q_{aj}]$ の第1列に $R_{16} = 0.0748$ を乗じたもの、 $[C_{ij}]$ の第9列も $[Q_{aj}]$ の第1列に $R_{19} = 0.0563$ を乗じものに他ならない。すなわち6列 $[0.04789 \ 0.01215 \ 0.00907 \ \dots]$

$$9 \text{ 列 } [0.03607 \ 0.00914 \ 0.00682 \ \dots]$$

ここで、 $C_{16} = A C_{19}$ ($A = 1.328$)となっており、jに関して $[C_{ij}]$ は一次独立ではない。

以上のように、 $[R_{aj}]$ の2つ以上の列で、0でない要素が2個未満であり、しかもそれらの存在する行が一致する場合には $[C_{ij}]$ の逆行列は求められず、このようなリンクの選び方では道路区間モデルによって発生交通量を求めることはできないことがわかる。

4. あとがき

本研究において解の存在条件を整理するとともに、モデルケースにおいてリンク数1とリンク数2のすべての組合せについて $[C_{ij}]$ の存在を調べた。その結果、本例ではリンク数2以下では、 $[C_{ij}]^{-1}$ が存在しないことがわかった。リンク数3以上の場合については現在検討中であり、詳細は誤差率の制御による最適配置問題とともに当日発表する予定である。

参考文献

- 1) 外井, 橋木他: リンクフローによる交通需要推計のための交通量観測点の配置に関する一考察, 土木学会論文集(投稿中)。
- 2) 土木計画学委員会: 交通ネットワークの分析と計画: 最新の理論と応用, 土木計画学講習会テキスト, pp. 97-119, 1987。