

フロー特性と道路網容量の関係について*

The Relationship of Flow Characteristics to
the Road Network Capacity

** *** ****

樹谷 有三・斎藤 和夫・加来 照俊

By Yuzo MASUYA, Kazuo SAITO and Terutoshi KAKU

A road network has a capacity which is defined as the maximum O-D traffic volume which is able to accept the traffic demand in a given area. If a certain capacity is determined for a given road network, a traffic demand over this capacity will not be accepted. In this case, some improvement in traffic flow are necessary to reduce congestion and to increase the capacity of the existing road network. A sensitivity analysis is one of the approaches to this type of problem. In this paper, a sensitivity analysis of road network capacity is carried out by analyzing the effects of the changes in O-D traffic pattern(in aspect of flow characteristics) on the road network capacity; the analysis is made on the basis of the O-D cut matrix which was proposed by the authors.

1. まえがき

道路網の交通処理能力を表わす道路網容量は、各種の道路網計画、運用計画あるいは土地利用計画を行なうときの量的評価要因として、また道路網の運用効率を表す要因として考えられており、特に昨今の自動車交通需要の増大によって生じる交通混雑、大気汚染などの各種道路交通問題に対する種々の対策案を道路交通の面から評価するうえでも重要な要因となってきた。また、自動車交通の増大に対す

る考え方方が従来の需要を先取りする需要追従型計画から需要自体をも管理し既存施設を有効・適切に利用しようとする交通管理型計画へ移行しようとする現在において、評価要因としての重要性は一層増してきている。¹⁾

道路網容量の定義は、用いる交通量配分手法あるいは設定される制約条件など道路網容量の算定手法によって異なるが、本研究では次のように定義する。すなわち、道路網容量とは各リンクの交通容量が与えられたとき、各OD交通の構成比一定のもとで道路網全体で処理できる交通量とする。そして、このとき各OD交通の走行可能な経路は各種の交通量配分手法を用いて事前に選定するものとする。この道路網容量は、道路網容量の定義からも理解できるように一般にネットワーク特性とフロー特性によって規定される。したがって、既存道路網の交通処理能力を上回るような自動車交通需要の増大に対する各種の対策手法もこれら道路網容量を規定す

* キーワード：道路網容量、フロー特性、感度分析

** 正会員 工博 苫小牧工業高等専門学校助教授
土木工学科(〒059-12 苫小牧市錦岡443)

*** 正会員 工博 室蘭工業大学工学部教授
土木工学科(〒050 室蘭市水元町27-1)

**** 正会員 工博 北海道大学工学部教授
土木工学科(〒060 札幌市北区北13条西8丁目)

る要因を通して考えることができる。ネットワーク特性から対処する方法としては、各リンクの拡幅・新設あるいは一方通行システムの導入などによって各リンクの交通容量を増加させて道路網容量の増強を図る方法が考えられる。一方、フロー特性の面からとしては新規土地利用活動の立地配分パターンの誘導、各種施設の移転に伴う土地利用パターンの変更あるいは各種自動車交通抑制策の導入などによって発生・集中交通量、分布交通量（OD交通量）あるいは交通機関別分担交通量を抑制・制御するなど、いわゆるOD交通バタン（OD構成比）の変化を促して対処する方法が考えられる。本研究においては、後者のフロー特性の面から、特に四段階推定法のうち、発生・集中交通量、分布交通量及び分担交通量の各段階と道路網容量の関係を考察することによって自動車交通需要増大に対する各種の対策手法を考える。そして、これら各段階のフロー特性と道路網容量の関係を分析するにあっては、カット行列及びOD-カット行列を基礎に作成された多重カット条件、ゾーン間感度行列あるいはOD交通の抑制を考慮したOD-カット行列などを通して考察する。

2. フロー特性と道路網容量

道路網容量は前述のように道路網全体で処理可能な交通量であるが、その定義の仕方については用いる道路網容量の算定手法によってそれぞれ異なってくる。従来の各種の道路網容量算定手法を主な4つの要因を通して分類整理すると次のようになる。

(1) 各OD交通の配分方法：実際の交通流に則したときの最大容量を求めようという点から各種の交通量配分手法を利用するか^{3), 4), 7)}、交通量配分手法を経ないで唯一の最適解を求めるか^{2), 4)}、あるいは事前に各種の交通量配分手法を用いて各OD交通の走行可能な経路を選定して最適解を求めるか^{6), 7)}、などである。

(2) 各OD交通の経路選択挙動：道路網容量に達する程まで交通需要が増大したとき、各OD交通はどの程度までの迂回を強いられても走行するかについても考えることが必要と思われる。この点を考慮した研究として、事前に走行可能な経路を選定する研究⁶⁾、所要時間の満足度を用いた研究⁷⁾、などが

ある。

(3) 道路網容量の求め方：あるひとつのOD交通でも発生・集中の抑制すなわち走行不可能になったとき、他のすべてのOD交通も一定の割合で発生・集中の抑制を受けるとしたときの道路網容量を求めるか^{2), 3), 4), 6)}、あるいはすべてのOD交通が発生・集中の抑制を受けるまで配分を繰り返して、各段階で配分されたOD交通量の和を道路網容量とするか^{5), 7)}、などがある。

(4) 制約条件の設定：各リンクの容量制限式のほかに、総走行台距離、環境許容容量あるいは総エネルギー消費量など自動車交通に伴う沿道環境の悪化などをも制約条件として組み込むかどうかも考えられている。^{1), 4)}

以上、種々の要因を考慮した道路網容量の算定手法が考査されてきたが、本研究においては道路網の需要（OD交通量）と供給（リンクの交通容量）とのバランスを分析することを主な目的とすることから、前述の定義に従って道路網容量の算定を行った。⁶⁾ すなわち、各OD交通の配分交通量に関する変数としてルート交通量を用いたLP問題及びLP問題の双対問題を通して、道路網において物理的に処理可能な交通量としての道路網容量を求めるとともに、道路網容量を規定する最小カット（すべてのカットのうちでフロー水準が最小なカット）及び最小カットを通過するOD交通をも双対変数を通して求めた。また、これらの成果を踏まえて道路網容量増強問題をも定式化して、最小カットよりフロー水準の大きいカットを逐次探索する手法についても考査した。そして、これら探索されたカットをもとにフロー特性と道路網容量の関係を分析するために必要なカット行列及びOD-カット行列の作成手法についても考査してきた。¹⁾

道路網容量は前述のようにネットワーク特性及びフロー特性によって規定されるが、前者のネットワーク特性は、対象とする道路網がどのような形態であり、また道路網を構成する各リンクはどの程度の交通容量を有するかを表わすものである。一方、フロー特性は対象とする道路網において自動車交通需要がどのような分布パターン（OD交通バタン）をしているかを表わすものである。したがって、ネットワーク特性としての各リンクの交通容量が与えられ

ているとき、フロー特性としてのOD交通バタンが変化すると道路網容量も変化する。すなわち、土地利用バタンの変更あるいは各種の自動車交通抑制策の導入などによるあるOD交通の構成比の変化（OD交通バタンの変化）は、当該OD交通が通過する各カットのフロー水準を変化させることから、ひいては道路網容量をも変化させるということである。OD交通バタンの変化を促す具体的な例として四段階推定法の各段階との関係で見ると、まず発生・集中交通量の段階としては新規土地利用活動の立地に伴う土地利用バタンの変更が考えられる。次に、分布交通量の段階では挟域的で小規模な各種施設の移転に伴う土地利用バタンの変更が、さらに分担交通量の段階では各種自動車交通抑制策の導入による自動車から公共輸送機関への転換などに伴う機関別分担交通量の変化などが考えられる。

フロー特性の面から道路網容量を分析することは、自動車交通需要の増大に伴って生じる次のような各種の問題を道路交通の面から検討し、また種々の対策を講ずるうえでもその意義は大きい。（1）住宅団地開発、工業団地開発あるいは都市活動施設などの各種の新規土地利用活動の適切な規模と配置を既存道路網の交通処理能力の面から検討することができる。（2）公共施設、物流施設あるいは事務所などの挟域的で小規模な移転による土地利用バタンの変更が道路網容量にどのような影響を及ぼすかを検討することができる。（3）自動車交通需要の増大に対するひとつの対策手法として考えられている各種の自動車交通抑制策の導入が道路網容量にどのような影響を及ぼすかについても検討することができる。

3. 新規土地利用活動の立地配分バタンと道路網容量^{⑧)}

各種の新規土地利用活動の立地は、立地したゾーンの発生・集中交通量を変化させ、ひいては各ゾーン間の分布交通量をも変化させることから、道路網容量も異なったものとなってくる。すなわち、土地利用活動の立地に伴う土地利用バタンの変化は、フロー特性としてのOD交通バタンを変化させることから道路網容量も変化することとなる。したがって、新規土地利用活動の立地配分バタンを計画すると

きには、既存道路網の交通処理能力の面からはいずれのゾーン（地域）に立地させればよいか、またその立地はどの程度の規模まで可能であるか、などについて十分に把握することが必要である。このような視点からのアプローチは、特に道路網の交通処理能力にまだ余裕のある地方中心都市等において将来的な土地利用計画を立案する際に有用な情報を提供できるものと思われる。

このような立地配分問題を道路網容量の面から考察する問題は、多種フローを扱うネットワーク問題においては実現可能問題といわれている。そして、実現可能問題においては基本となる多重カット条件という有限個の不等式を満たすことが多種フロー存在のための必要十分条件であることが知られている。そこで、本研究においてはまず立地対象となる各ゾーンの立地可能量の上限値をカット行列及びODカット行列を基に簡単な行列演算によって算定できる手法を考察した。次に、これら求められた各ゾーンの立地可能量の上限値を用いて、道路網の感度分析で探索された多くのカットの中から多重カット条件に含まれるべきカットを求める手法をLP問題を基礎に考察した。その結果、簡単な行列演算と数回のLP問題を逐次解くことによって、各種の新規土地利用活動の立地配分バタンが実現可能であるための必要十分条件としての多重カット条件を作成することができた。詳細な作成手法等については文献^{⑧)}を参照されたい。ここでは、図-1の道路網（図中の数字はリンク番号及びリンク距離(Km)）、表-

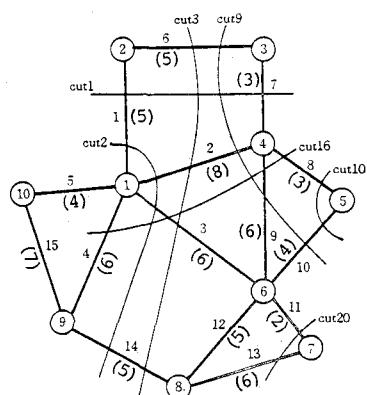


図-1 対象道路網と計算対象カット

1のOD構成比(右上半分、左下半分はOD交通の番号)を対象に計算した結果だけを示す。図-1の各リンクの車線数は1車線とし、交通容量は12000台とする。また、道路網の感度分析で考察したカットの探索手順を通して

図-1、2に示す23本のカットが探索されているものとする。そして、これら23本のカットを対象に各カットの交通容量(M_w)、通過するOD構成比の和(P_w)、及び現在の交通需要が55000台であるとしたときの各カットを通過するOD交通量の和(D_w)、残余容量(V_w)を求めた結果が表-2である。表-3は、各ゾーンの立地可能量の上限値(F_i)及び道路網容量を求めた結果を取りまとめた結果である。ここで、表-3の道路網容量は現在の交通需要55000台に F_i を加えたものである。なお、対象とする道路網における交通需要が表-1に示すOD構成比一定のもとで増加するとしたときの道路網容量はカット1が最小カットとなり69767台である。表-3の計算結果から、単一ゾーンを対象に新規の土地利用活動を立地させようとするとき、ゾーン6, 8, 10なでへ

表-1 各OD交通の構成比(右上半分)と番号(左下半分)

| | 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 | 9 | 10 |
|----|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|
| 1 | 0.095 | 0.077 | 0.095 | 0.084 | 0.104 | 0.056 | 0.014 | 0.017 | 0.005 | |
| 2 | 1 | | 0.038 | 0.022 | 0.012 | 0.013 | 0.006 | 0.0 | 0.024 | 0.001 |
| 3 | 2 | 10 | | 0.050 | 0.016 | 0.015 | 0.005 | 0.005 | 0.0 | 0.003 |
| 4 | 3 | 11 | 17 | | 0.029 | 0.022 | 0.007 | 0.004 | 0.020 | 0.001 |
| 5 | 4 | 12 | 18 | 23 | | 0.068 | 0.013 | 0.003 | 0.0 | 0.0 |
| 6 | 5 | 13 | 19 | 24 | 28 | | 0.032 | 0.003 | 0.004 | 0.002 |
| 7 | 6 | 14 | 20 | 25 | 30 | 32 | | 0.013 | 0.005 | 0.001 |
| 8 | 7 | - | 21 | 26 | 31 | 33 | 36 | | 0.011 | 0.001 |
| 9 | 8 | 15 | - | 27 | - | 34 | 37 | 39 | | 0.004 |
| 10 | 9 | 16 | 22 | 28 | - | 35 | 38 | 40 | 41 | |

表-2 各カットの交通容量(M_w)、通過するOD構成比の和(P_w)、通過するOD交通量の和(D_w)及び残余容量(V_w)

| カット | M_w | P_w | D_w | V_w |
|-----|-------|-------|-------|-------|
| 1 | 24000 | 0.344 | 18920 | 5080 |
| 2 | 48000 | 0.598 | 32890 | 15110 |
| 3 | 48000 | 0.569 | 31295 | 16705 |
| 4 | 48000 | 0.561 | 30855 | 17145 |
| 5 | 48000 | 0.554 | 30470 | 17530 |
| 6 | 48000 | 0.542 | 29810 | 18190 |
| 7 | 48000 | 0.525 | 28875 | 19125 |
| 8 | 48000 | 0.498 | 27390 | 20610 |
| 9 | 48000 | 0.494 | 27170 | 20830 |
| 10 | 24000 | 0.225 | 12375 | 11625 |
| 11 | 48000 | 0.450 | 24750 | 23250 |
| 12 | 24000 | 0.211 | 11605 | 12395 |
| 13 | 24000 | 0.209 | 11495 | 12505 |
| 14 | 48000 | 0.417 | 22935 | 25065 |
| 15 | 48000 | 0.392 | 21560 | 26440 |
| 16 | 48000 | 0.412 | 22660 | 25340 |
| 17 | 48000 | 0.359 | 19745 | 28255 |
| 18 | 48000 | 0.359 | 19745 | 28255 |
| 19 | 48000 | 0.355 | 19525 | 28475 |
| 20 | 24000 | 0.138 | 7590 | 16410 |
| 21 | 48000 | 0.250 | 13750 | 34250 |
| 22 | 24000 | 0.040 | 2200 | 21800 |

図-2 計算対象カット

表-3 各ゾーンの立地可能量の上限値と道路網容量

| ゾーン番号 | 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 | 9 | 10 |
|---------------------------------------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|
| 各ゾーンを発生集中するOD構成比の和 N_i | 0.547 | 0.211 | 0.209 | 0.250 | 0.225 | 0.263 | 0.138 | 0.054 | 0.085 | 0.018 |
| 上限値を規定するカットの番号 | 2 | 1 | 1 | 1 | 10 | 17 | 20 | 2 | 1 | 1 |
| 規定するカットを通過するOD構成比の和 Q_w | 0.525 | 0.173 | 0.171 | 0.072 | 0.225 | 0.228 | 0.138 | 0.026 | 0.024 | 0.004 |
| 相対比 $(R_{w,i}/N_i)$ | 0.960 | 0.820 | 0.818 | 0.288 | 1.000 | 0.867 | 1.000 | 0.481 | 0.282 | 0.222 |
| 規定するカットの残余容量 V_w | 15110 | 5080 | 5080 | 5080 | 11625 | 28256 | 16410 | 15110 | 5080 | 5080 |
| 立地可能量の上限値 F_i (= $R_{w,i}/V_w$) | 15743 | 6195 | 6208 | 17638 | 11625 | 32592 | 16410 | 31382 | 17881 | 22860 |
| 道路網容量 | 70743 | 61195 | 61208 | 72638 | 66625 | 87592 | 71410 | 86382 | 72991 | 77860 |

の立地

が道路

網容量
の面か
ら、す
なわち
既存施
設の有
効な利
用とい
う面か
らも望
まれる
ところ
である

。一方
、ゾー

ン2、3、5などへの立地したときには、
道路網容量も69767台より下回り、また立
地可能量も他のゾーンに比べて少なく、こ
れらのゾーンへの立地は道路網容量の面か
らは必ずしも好ましくないこととなる。し
たがって、立地にあたっては既存道路網の
交通処理能力についても十分配慮すること
の必要性が窺える。

一方、表-4はいくつかのケースを対象に、2つ以上のゾーンに立地配分するとしたときの多重カット条件を形成するカットと道路網容量を求めた結果を取りまとめたものである。式(1)、図-3はそれぞれケース1のゾーン6、7を対象に立地配分を考えるときの必要十分条件としてのカット6,17,20からなる多重カット条件式及び領域を示す。図-3に示す多重カット条件から

$$\begin{aligned} 0.5247X_6 + 0.5290X_7 &\leq 18190 \\ 0.8669X_6 + 0.6739X_7 &\leq 28255 \quad \} \quad (1) \\ 0.1217X_6 + 1.0000X_7 &\leq 16410 \end{aligned}$$

成る領域は凸領域を形成することから、これら多重カット条件を通して既存道路網の交通処理能力を超えない範囲内で立地可能な種々の配分パターンを求めることが可能である。したがって、これら多重カット条件を通して土地利用活動の立地配分に関する各種の問題を道路網容量の面から考察することができる。

表-4 多重カット条件を形成するカット及び道路網容量

| ケース | 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 |
|------------------------------|---------------------------|------------------------|---------------------------|---|---|--|
| 立地対象ゾーン | 6-7 | 2-10 | 2-6 | 1-2-7 | 2-5-6 | 1-2-6-7 |
| 各ゾーンの上限値を規定するカットの番号 | 17, 20 | 1 | 1, 17 | 1, 2, 20 | 1, 10, 17 | 1, 2, 17, 20 |
| 式(19)の(1)に該当するカットの本数 | 12本 | 22本 | 17本 | 16本 | 10本 | 8本 |
| 手順(5)のLP問題において制約となっているカットの番号 | 6, 17 | 1 | 1, 17 | 1, 2, 20 | 1, 4, 17 | 2, 6, 17 |
| 余分制約として判定されたカットの本数 | 4本 | なし | 4本 | 4本 | 6本 | 5本 |
| 手順(9)におけるカットの集合に含まれているカットの本数 | 4本 | なし | なし | 1本 | 4本 | なし |
| 非有効制約となっているカットの番号 | なし | なし | なし | なし | 6 | なし |
| 多重カット条件を形成するカットの番号 | 6, 17, 20 | 1 | 1, 2 | 1, 2, 20 | 1, 4, 6, 10, 17 | 1, 2, 6, 17, 20 |
| 手順(5)におけるLP問題の最適解 | $X_6=25448$ $X_7=9121$ | $X_2=0$ $X_5=32380$ | $X_2=2009$ $X_5=32380$ | $X_1=7364$ $X_2=1825$ $X_5=3592$ $X_7=15592$ | $X_2=1758$ $X_5=3592$ $X_6=31291$ | $X_1=0$ $X_2=1104$ $X_5=26758$ $X_7=7342$ |
| 立地可能量の上限値(台) | 34669 | 22860 | 34389 | 24782 | 35642 | 35204 |
| 道路網容量(台) | 89569 | 77860 | 89389 | 79782 | 90642 | 80204 |

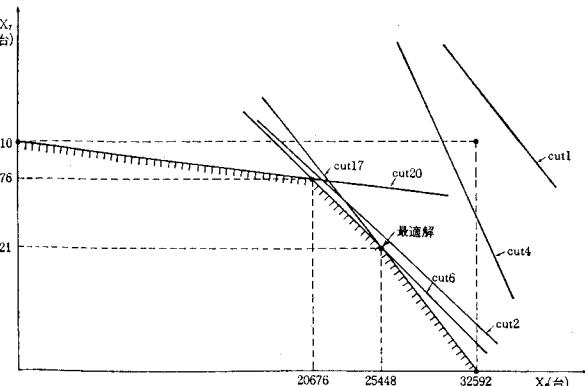


図-3 ゾーン5、6を立地対象としたときの多重カット条件

4. 各種施設の移転に伴う土地利用バタンの変更と道路網容量⁹⁾

ここでいう各種施設の移転とは、長期的な展望に立って広域的に交通需要の発生及び集中源の再配置を行おうとするものではなく、公共施設、物流施設あるいは事務所などの各種施設を狭域的に小規模に移転しようとするものである。そして、これら各種施設を移転することによって分布交通量(OD交通バタン)に変化を促すことができることから、道路網容量の増強を図ることができる。しかしながら、この施設移転の場合は、施設移転に伴ってOD構成比が減少するOD交通がある一方で、増加するOD交通もあることからカットによっては通過するOD

構成比が増加してフロー水準の低下を招き、逆に道路網容量が減少することもある。そこで、本研究ではODカット行列を基に各カットごとに、各ゾーン間の施設移転が各カットのフロー水準を低下させないかどうかを吟味するためゾーン間感度行列を作成した。そして、これら各カットごとのゾーン間感度行列を通して各ゾーン間の施設移転に伴う道路網容量増強の可能性を考察した。なお、本研究では2つのゾーン間だけでの施設移転について考える。計算対象とする道路網等は表-3の計算例と同じとする。

| ゾーン | | | | | | | | | | |
|-----|-------|---|---|---|---|---|---|---|---|----|
| ゾーン | 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 | 9 | 10 |
| 1 | 0-1-1 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 |
| 2 | 1 | 0 | 0 | 1 | 1 | 1 | 1 | 1 | 1 | 1 |
| 3 | 1 | 0 | 0 | 1 | 1 | 1 | 1 | 1 | 1 | 1 |
| 4 | 0-1-1 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 |
| 5 | 0-1-1 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 |
| 6 | 0-1-1 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 |
| 7 | 0-1-1 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 |
| 8 | 0-1-1 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 |
| 9 | 0-1-1 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 |
| 10 | 0-1-1 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 |

図-4 カット1のゾーン間感度行列

表-5 各ゾーン間において施設移転を行ったときの道路網容量への影響程度

| | 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 | 9 | 10 |
|----|---|---|---|---|---|---|---|---|---|----|
| 1 | ● | ● | - | - | - | - | - | - | - | - |
| 2 | △ | | △ | △ | △ | △ | △ | ○ | ○ | |
| 3 | △ | ▲ | | ○ | ○ | ○ | ○ | △ | △ | |
| 4 | ▲ | ● | ● | | - | - | - | - | ▲ | ▲ |
| 5 | ▲ | ● | ● | - | | - | - | - | ▲ | ▲ |
| 6 | ▲ | ● | ● | - | - | | - | - | ▲ | ▲ |
| 7 | ▲ | ● | ● | - | - | - | | - | ▲ | ▲ |
| 8 | ▲ | ● | ● | - | - | - | - | - | ▲ | ▲ |
| 9 | - | ● | ● | ▲ | ▲ | ▲ | ▲ | ▲ | - | - |
| 10 | - | ● | ● | ▲ | ▲ | ▲ | ▲ | ▲ | - | - |

表-6 各ゾーン間の施設移転に伴う各カットのフロー水準と道路網容量

| 対象とする i j ゾーン間 | | 2-9 | 3-4 | 2-1 | 4-1 | 4-3 | |
|--------------------|---|----------------|----------------|----------------|----------------|----------------|----------------|
| 当該ゾーン間の属するバタン | | 1 | 1 | 2 | 3 | 4 | |
| 各ゾーンを発生・集中する構成比の変化 | i | 0.211 0.123 | 0.209 0.134 | 0.211 0.157 | 0.250 0.187 | 0.250 0.169 | |
| | j | 0.085 0.173 | 0.250 0.325 | 0.547 0.601 | 0.547 0.610 | 0.209 0.290 | |
| | | | | | | | |
| 各カットの構成比の変化 | 1 | 0.344 69767 | 0.292 82192 | 0.305 78688 | 0.326 73620 | 0.344 69767 | 0.407 58968 |
| | 2 | 0.598 80267 | 0.596 80587 | 0.598 80267 | 0.630 76190 | 0.645 74419 | 0.598 80267 |
| | 3 | 0.569 84358 | 0.569 84358 | 0.569 84358 | 0.569 84358 | 0.598 80267 | 0.569 84358 |
| 道路網容量 | | 80587 | 78688 | 73620 | 69767 | 58968 | |

図-4はカット1を対象としたゾーン間感度行列である。ここで、行列の要素が1のとき、当該ゾーン間の施設移転はフロー水準を増加させ、-1のときは減少させる。また、0のときはフロー水準には何ら影響を与えないことを意味する。本研究では施設移転が小規模であることを考慮して、カット3までのゾーン間感度行列を作成して各ゾーン間の施設移転が道路網容量にどのような影響を及ぼすかについて考察した。その結果、この計算例においては次のように大きく5つのパターンに分類整理することができる。なお、()内の印は表-5に対応するものである。

パターン1：あるカットのフロー水準まで道路網容量増強が可能なゾーン間（◎印はカット3、○印はカット2のフロー水準まで容量増強が可能である）

パターン2：カット1のフロー水準を増加させるが、カット2あるいは3のフロー水準を減少させるので、道路網容量の増強がある程度までに限られているゾーン間（△印）

パターン3：カット1のフロー水準には影響しないが、カット2、3のフロー水準を減少させるので、ある範囲を超えた施設移転は道路網容量を低下させるゾーン間（▲印）

パターン4：カット1のフロー水準を減少させるので、当該ゾーン間の施設移転は道路網容量を低下させるゾーン間（●印）

パターン5：当該ゾーン間の施設移転は道路網容量に何ら影響を与えないゾーン間（-印）

表-5は各ゾーン間の施設移転がいずれのバタンに属するかを取りまとめたものである。表-5が示すように、この例においてはゾーン2あるいは3から他のゾーンへの施設移転だけが道路網容量の増強を図ることができる。また、表-6はいくつかのゾーン間においてある施設移転を想定した場合の計算結果であり、ここでは各カットのフロー水準の変化を見るため、必ずしも小規模な移転に相当しないかもしれないが、各ゾーン間においてほぼOD構成比0.100に相当する移転があるものとしている。

5. 自動車交通抑制策と道路網容量

自動車交通抑制策は、自動車から公共輸送機関への交通手段の変更、駐車規制、時差出勤あるいは入域賦課金など交通需要発生の時間と場所に影響を及ぼす手段を通して自動車交通需要の抑制を図ろうとするものである。そこで、本研究では最小カットを始めとするフロー水準の小さいカットを通過するOD交通の発生・集中を抑制して交通機関別分担交通量の変化を促し、ひいてはOD交通パターンを変化させて道路網容量の増強を図る方法について考察する。すなわち、ある特定の自動車OD交通の発生・集中を抑制して道路網全体で発生・集中できる交通量をより増加させようとするものである。各種の抑制手段は、抑制対象となるOD交通の範囲によって大きく2つに分類することができる。①公共輸送機関への交通手段の変更、自動車利用の効率化によるある特定のOD交通を対象とする場合、②駐車規制、入域賦課金あるいは時差出勤のようにある特定の地域(ゾーン)を対象にする場合、などである。本研究では、これらOD交通の抑制対象範囲の分類を通して各種の抑制手段が道

0 D

路網容量にどのような影響を及ぼすかについて考察する。ここでも計算対象とする道路網等は3.の計算例と同じとする。なお、対象とするカットはフローワーク準が100,000台以下の9本のカットとする。

まず、特定のOD交通を抑制して道路網容量の増強を図ろうとする場合について考える。ここでは、図-5に示す各OD交通を並び変えたOD-カット行列を通して考察する。なお、図-5に示す各OD交通の番号は表-1の左下半分に対応する。この行

表-7 各OD交通の抑制に伴う道路網容量

| 抑制対象OD交通 | | 1-3 | 1-2 | 3-4 | 1-2 1-5 | 2-4 1-5 |
|---|--------------|--------------|--------------|----------------|----------------|------------|
| 当該OD交通の構成比 | 0.077 | 0.095 | 0.050 | 0.095 0.084 | 0.022 0.084 | |
| 抑制対象のOD交通が各カットを通過する回数 | 1 | 1 | 1 | 1 | 1 | 1 |
| | 2 | 1 | 1 | 0 | 2 | 1 |
| | 3 | 1 | 0 | 0 | 1 | 2 |
| | 4 | 1 | 1 | 0 | 2 | 1 |
| | 5 | 1 | 1 | 0 | 2 | 1 |
| | 6 | 0 | 0 | 1 | 1 | 2 |
| | 7 | 1 | 0 | 0 | 1 | 2 |
| | 8 | 1 | 0 | 1 | 1 | 2 |
| | 9 | 1 | 0 | 0 | 1 | 2 |
| 当該OD交通の抑制に伴うカット1のづけニ水準(台) | 89887 | 96385 | 81632 | 96385 | 74534 | |
| 当該OD交通の抑制に伴つて達成可能なプロト水準とカット | 88561 (6) | 84358 (3) | 80267 (2) | 106667 (10) | 106667 (10) | |
| 抑制される交通量 | 6819 | 8014 | 4013 | 17252 | 7900 | |
| 道路網容量(台) | 81741 | 76343 | 76253 | 79132 | 66833 | |
| 各OD交通の抑制によるOD1-4の構成比(0.095)とOD交通量(66833)の変化 | 0.103 | 0.105 | 0.100 | 0.116 | 0.106 | |
| | 8413 | 8014 | 7625 | 9156 | 7080 | |

図-5 OD交通の抑制を考慮したOD-カット行列

表-8 各ゾーンを発生・集中するOD交通のうち各カットを通過するOD構成比

| ゾーン番号 | 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 | 9 | 10 | |
|-----------------------------------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|
| 各ゾーンを発生集中する構成比の和 | 0.547 | 0.211 | 0.209 | 0.250 | 0.225 | 0.263 | 0.138 | 0.054 | 0.085 | 0.018 | |
| 各ゾーンを発生集中する構成比の和 （D交通による構成比の和） | 1 | 0.172 | 0.173 | 0.171 | 0.072 | 0.028 | 0.028 | 0.011 | 0.005 | 0.024 | 0.004 |
| | 2 | 0.525 | 0.120 | 0.080 | 0.116 | 0.084 | 0.110 | 0.062 | 0.026 | 0.064 | 0.009 |
| | 3 | 0.430 | 0.091 | 0.118 | 0.138 | 0.096 | 0.123 | 0.068 | 0.026 | 0.040 | 0.008 |
| | 4 | 0.351 | 0.139 | 0.105 | 0.149 | 0.168 | 0.118 | 0.031 | 0.012 | 0.020 | 0.004 |
| | 5 | 0.525 | 0.120 | 0.080 | 0.096 | 0.084 | 0.104 | 0.056 | 0.014 | 0.024 | 0.005 |
| | 6 | 0.353 | 0.053 | 0.091 | 0.188 | 0.112 | 0.138 | 0.073 | 0.031 | 0.040 | 0.005 |
| | 7 | 0.430 | 0.091 | 0.118 | 0.118 | 0.096 | 0.117 | 0.062 | 0.014 | 0.0 | 0.004 |
| | 8 | 0.353 | 0.053 | 0.091 | 0.168 | 0.112 | 0.132 | 0.067 | 0.019 | 0.0 | 0.001 |
| | 9 | 0.256 | 0.072 | 0.143 | 0.171 | 0.180 | 0.105 | 0.025 | 0.012 | 0.020 | 0.004 |
| | 10 | 0.256 | 0.072 | 0.143 | 0.171 | 0.180 | 0.105 | 0.025 | 0.012 | 0.020 | 0.004 |

6. あとがき

以上、本研究は既往の道路網容量の算定に関する研究を主な要因を通して分類整理するとともに、フロー特性の変化が道路網容量に及ぼす影響等について考察してきた。このとき、フロー特性としては四段階推定法のう

表-9 各ゾーンの抑制に伴う道路網容量

| ゾーン番号 | 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 |
|-----------------------------|--------------|--------------|--------------|--------------|--------------|--------------|--------------|
| 各ゾーンを発生・集中するOD構成比の和 | 0.547 | 0.211 | 0.209 | 0.250 | 0.225 | 0.263 | 0.138 |
| 抑制に伴って発生集中可能なOD構成比の和 | 0.447 | 0.111 | 0.109 | 0.150 | 0.125 | 0.163 | 0.038 |
| フロー水準が最小となるカット(カット内) | 76786 (1) | 88724 (2) | 85714 (2) | 76142 (1) | 72386 (1) | 71995 (1) | 71422 (1) |
| フロー水準が最小となるカットを複数するOD構成比の変化 | 0.172 | 0.120 | 0.080 | 0.072 | 0.028 | 0.028 | 0.011 |
| 当該ゾーンで抑制されるOD交通量 | 7679 | 8872 | 8571 | 7614 | 7239 | 7200 | 7142 |
| 道路網容量 | 69107 | 79852 | 77143 | 68528 | 65147 | 64795 | 64280 |
| 各ゾーンの抑制に伴うOD構成比の変化 | 0.086 | 0.056 | 0.106 | 0.106 | 0.106 | 0.106 | 0.106 |

列は、各ODが通過するカットのうちフロー水準が最も小さいカットごとに、最小カットから順次並び変えたものである。したがって、この行列は各OD交通を道路網容量の増強の面において増強効果の大きいものから順次並び変えたことになり、優先的に抑制を行うべきOD交通を推測することができる。表-7は図-5のOD-カット行列を参照して、いくつかのOD交通を対象に抑制を行った場合の計算例である。なお、ここでは抑制対象となるOD交通はすべて発生できないとしている。

次に、駐車規制あるいは時差出勤などによってあるゾーンを発生・集中するすべてのOD交通を一定の割合で抑制しようとする場合について考える。この抑制の場合は同一ゾーンを発生・集中する多くのOD交通が抑制対象となることから、ここではOD-カット行列を基に各OD交通がいずれのカットを通過するかを求め、さらに各ゾーンごとに当該ゾーンを発生・集中するOD交通のうち各カットを通過するOD構成比の和を求めた。そして、それを取りまとめたのが表-8である。この表は、ゾーンを対象とした抑制も最小カットを含めたよりフロー水準の小さいカットを多くのOD交通が通過するようなゾーンほど、当該ゾーンの抑制が道路網容量の増強に大きな効果を發揮することから考えたものである。この例においてはゾーン1、2、3などが他のゾーンに比べて増強効果が大きいことが窺える。なお、なお、表-9は各ゾーンにおいて発生・集中しているOD構成比の和をそれぞれ0.100抑制するため、当該ゾーンを発生・集中している各OD交通を一定の割合で抑制した場合の道路網容量の算定結果について取りまとめたものである。

ち発生・集中交通量、分布交通量及び分担交通量を取り上げた。そして、これら各段階と道路網容量の関係を分析するにあたっては、カット行列及びOD-カット行列を基礎にした種々の手法を考察した。しかしながら、ここで考察した分析手法は道路網の規模が大きくなるとともに対象とするOD交通及びカットの本数も増大することから、大規模な道路網への適用について今後考察を進めて行く必要がある。

参考文献

- 1)樹谷有三：道路網容量による道路網の感度分析とその応用に関する基礎的研究、北海道大学学位論文、1985
- 2)三好逸二・山村信吾：道路網における最大総トリップ数について、土木学会第23回年講、1968
- 3)飯田恭敬：道路網の最大容量の評価法、土木学会論文報告集、第205号、1972
- 4)西村昂：道路網容量理論に関する一考察、土木学会論文報告集、第249号、1976
- 5)樹谷有三：震災時における道路網の機能性能の評価法、交通工学、Vol.19No.5、1984
- 6)樹谷有三：L.P問題による道路網容量の算定に関する研究、土木計画学研究・論文集、No.3、1986
- 7)飯田恭敬：高山純一・小田満廣：大規模道路網を対象とした各種道路網容量評価法の比較分析、土木学会中部支部研究発表会概要集、1987
- 8)樹谷有三・斎藤和夫：道路網容量から見た土地利用活動の立地配分、交通工学、Vol.22No.4、1987
- 9)樹谷有三：自動車交通抑制策が道路網容量に及ぼす影響、交通工学、Vol.20No.6、1985