

実用的見地から見た幹線道路網への交通量配分

TRAFFIC ASSIGNMENT TO A ARTERIAL ROAD NETWORK

SEEING FROM THE PRACTICAL VIEW

星野哲三*

By Tetsuzo HOSHINO

It is considered that the ultimate purpose of traffic assignment to a road network is to estimate the used traffic volume and the influence to the related roads, when new roads are constructed in future. But in the calculation of assignment, there are much difficult problems such as the treatment internal trip and the generating traffic volume from one point of some zone. The object of the paper is to find a solution to the above problem, by use of the simultaneous equations methods and observed traffic volume of the every road sections.

1. まえがき

道路網の交通量推定の最終段階である配分計算は文字通り交通量推定の究極的目標と位置付けられると考える。そしてその究極的目標は道路が将来新設されたような場合、その道路への利用交通量およびその関連道路への影響を予測することにあると考える。道路の新設がないような場合の将来予測は、道路各地点の観測断面交通量と、その地点の属するゾーン内の交通量の伸び率で将来年次へ伸ばすことによりほぼ予測することが可能であると果われる。これは将来年次のOD間交通量をいろいろな配分手法により当該道路網へ配分しようとする場合、内々交通量の処理の仕方、交通発生とゾーン内の一長におくといふような弱点が露呈し、適切な予測を可能とする保証が得

にくいかである。本論はこれら5つの困難な問題と立ち向つた一つの試案を提供するものである。これには複雑難大な社会・経済状況の結果として現存している普通交通量のデータを活用することも含まれている。

2. 配分計算の方針

交通量配分の究極的目標が将来年次の各道路区間の断面交通量の精度高い予測にあるとして、配分手法の良否を検証するため以下のような年次を考えた。すなわち

(a) 配分対象道路網(対象地域)の決定

ここでは都市間高速道路、都市高速道路、一般有料道路、自動車専用の一般国道などを密集している神奈川県東部の横浜市を中心とした地域をとり上げ、そのなかの幹線道路網を対象とした(図-1参照)

(b) 基準年次のOD間交通量と普通交通量とを

* 正員 工博 山梨大学講師(非常勤)

〒400 甲府市武田4丁目3-11

る。

ここでは昭和52年を基準年次としたので、OD間交通量については関東地方建設局作成の「関東地域OD調査報告書」、普通交通量については建設省「一般交通量調査箇所別基本表」による。

(c) 高速道路、都市高速道路、一般有料道路、高規格一般国道への転換交通量とその影響を、一般の幹線道路の交通量推定計算。

配分計算はここでは経路先決型の連立方程式によっている。各ODにつき各経路間の配分率式にはLogit型の式を用いた。

(d) 将来年次の道路網に将来年次のOD間交通量をよえて配分計算を行ない各道路区間の計算断面交通量とその年次の観測断面(普通)交通量と比較する。

ここでは将来年次を昭和60年として作業を進めているが、進行中なので今回の発表はかなわない。

3. 配分計算に必要な諸データ

(1) 配分対象道路網と関連道路網

図-1で銀線内が配分計算の対象とし、点線が対象道路網で、その外側が関連道路網である。

図に見るように後者は対象道路網に比べ網が密で遠くなる程粗になっている。52年当時高速道路は東北道は仙台まで、西側は東名・名神を経由して中国道の北房まで完成しているが、遠方では対象道路網の配分計算に影響が薄いため前者は宇都宮で、後者は京都で交通を発生させている。なお関連道路は東松山まで、中央

図-1 配分対象および関連道路網図

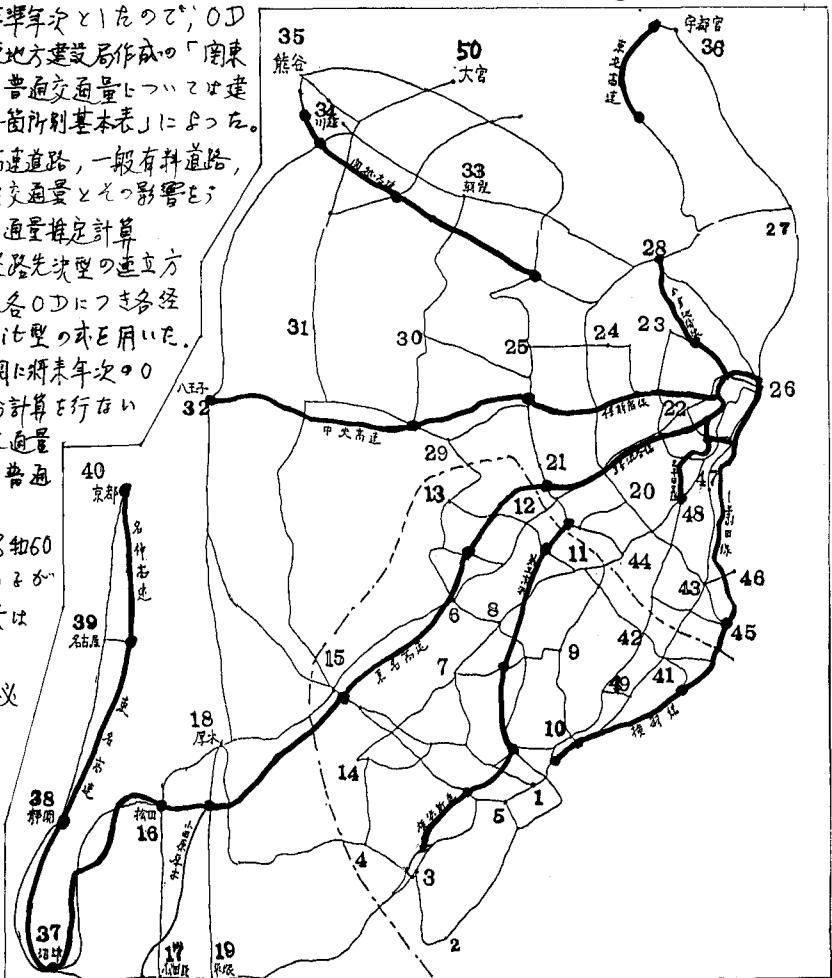
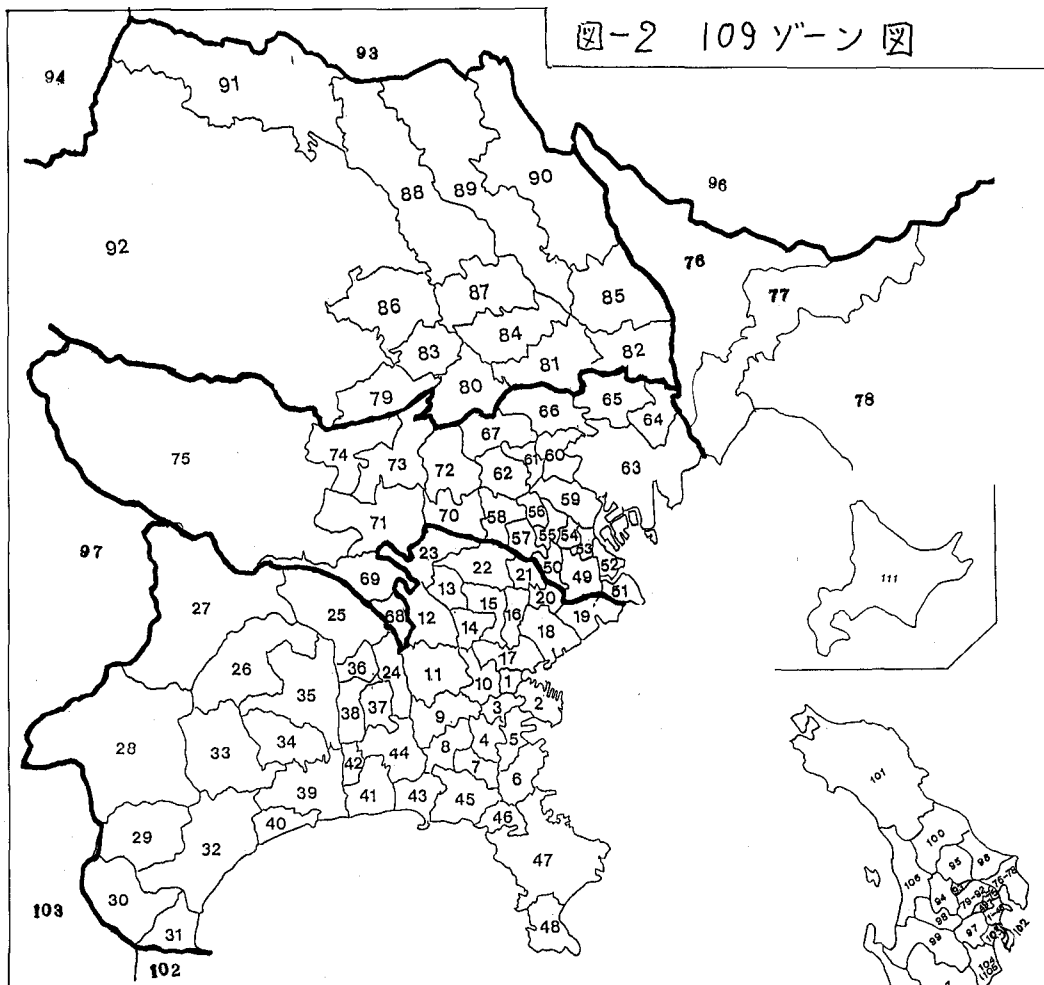


表-1 配分対象統合OD表 (乗用車の一部)

	0	0	0	0	0	409	5139	1236	2434	0
1	618	589	365	1947	739	104	301	500	0	506
50	900	2140	731	0	284	2632	189	154	33	12
50	151	205	0	0	23	119	54	23	5	2
まで	3714	1178	1802	958	876	49	641	315	0	163
	0	0	0	0	0	0	65	209	416	0
2	76	160	59	0	0	0	0	0	0	214
50	0	548	86	98	130	794	0	182	0	103
50	103	83	0	0	69	27	11	5	5	0
まで	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	0	0	0	0	0	56	139	112	275	0
3	218	55	51	0	0	202	0	0	0	37
50	0	138	55	122	55	209	0	0	0	67
50	0	0	0	0	0	16	76	24	5	0
まで	996	325	315	389	179	27	83	155	1650	0
	0	0	0	0	0	0	0	82	248	0
4	214	127	486	0	0	0	0	0	0	112
50	222	0	0	0	0	131	0	0	0	0
50	0	0	55	0	0	0	47	18	4	4
まで	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	0	0	0	0	0	378	915	580	1170	0
5	348	239	274	0	0	0	0	74	0	364
50	413	662	114	185	0	1070	0	35	0	0
50	11	104	0	0	28	21	90	33	8	3
まで	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

図-2 109ゾーン図



道(東部)は河口湖まで使用されていた。

(2) OD間交通量

図-2に示すように全国を109ゾーンに分け、対象道路網およびそれに近い東京都と埼玉県については比較的細かくゾーニングしている。しかし109のゾーン間交通量を問題にすると膨大にすぎ、無駄を生じるだけでなく電算上も不可能となるのでこれを必要にして十分にまとめる統合をしている。統合の方針は先に述べた高速道路等への配分計算に支障がなく対応できるようにすることにあるが、統合の仕方も従来行われていたような単なるゾーンの統合でなくこれを第1段階として2段階に分け、第1段階は従来通り(2)のゾーンでなく「ゾーンペア」の統合をしている。例

えば、横浜市中心部の1, 2と丸子方面の5, 6から東京都心方向の63, 64や千葉市方面の76, 77, 78, 96へいくゾーンペアを新しく「1~26」ゾーンペアとするが、一方横浜方面から小田原方面については上のように1, 2, 5, 6を統合せず、1, 2と南区の3, 保土各々の10とを合わせたりものから小田原、能根

111は配分対象外

、湯河原、伊豆東海岸の32, 30, 31, 102
方面への交通を新しく「1~17」ゾーン
ペアとするが相応である。すなわちある
ゾーンと考える時それから口へ方向別
に、正確にはゾーンペア毎に統合かなさ
れるわけである。統合の数値は1から550
まであり統合ゾーンペア交通量の一例は
表-1の通りである。図-1中の数字は
その数値の図面上の目安の位置を示して
いる。

(3) 断面(普通)交通量(表-2参照)
断面交通量を観測する一般交通量調査
といわれるものは昭和3年から5年乃至
3年間隔で連続と実施されており重要な
データである。従来OD調査に基づく特
定予測のフローの中では余り利用され
てはなかつたが、その数値はOD調査
のそれか抽出調査に基づく信頼性はやや
欠けり懸念があるものの信頼性は高
い。普通交通量の数値の中にはOD表中
の内々交通量を含んでいる。OD表の数
値はあらゆる微細道路も含んだ道路上
の利用交通量と含んでおり、配分精度とす
る幹線道路上にいか程内々交通量が含ま
れているかは不明である。しかし社会・
経済状況の下で生成された貴重なデータ
である普通交通量と将来交通量予測に
いかに活かすかは今後の大きな課題と
思われる。

。本計画では228の道路区間の断面交通量を、連
立方程式系の中の「局地交通量」の一例として
とらえている。なお局地交通量の考え方として断面
交通量そのままでなく、その地点を含むゾーン
の全発生集中交通量のうち内々交通量の皮めり割
合を乗じて割り出したものをとらえることも考えられ
る。しかしこれについては準備中であり未実行
である。

(4) Q-V式

Q-V式は千差万別の道路の状況に合致したも
のでなければならず、理想的に道路の各区間毎に
異なったものであるが、今回は日時と量用
の関係もあり高速道路など8本、一般道路で20
本のQ-V式を用意した(図-3参照)。高速道

表-2 断面交通量表(一部)

道路 番号	リンク 番号	延長 (km)	Q-V 値	観測断面交通量(台/日)				観測地点
				乗用	小型貨物	普通貨物	合計	
国 道 1 号	35	2.5	8	41,992	18,922	19,030	79,944	3(太田町)と軽井
	36	5.5	8	41,992	21,363	5,615	61,969	4(津田町)と5
	37	2.5	7	35,665	19,613	10,390	65,668	6(新井町)と6
	38	2.7	2	23,784	12,308	4,802	40,894	1(新井町)と6
	39	2.5	25	20,920	11,923	1,431	34,274	5(津田町)と3
	40	22.5	26	24,530	11,498	4,955	40,983	4(大塚町)と6
	41	12.5	15	13,784	6,392	4,799	24,975	3(新井町)と6
	42	2.0	9	22,091	9,901	9,186	41,978	6(新井町)と6
	43	1.5	9	37,732	29,889	12,473	80,194	5(津田町)と6
	44	0.7	9	2,492	2,948	3,382	8,822	705(津田町)と6
	45	5.0	15	11,814	9,759	4,851	26,424	705(津田町)と6
	46	1.7	14	15,424	11,987	4,014	31,425	705(津田町)と6
	47	2.3	12	15,424	11,987	4,014	31,425	705(津田町)と6
	48	1.2	12	21,530	15,798	6,482	43,810	705(津田町)と6
	49	1.7	12	35,427	25,075	17,891	78,393	705(津田町)と6
	50	0.5	26	24,817	16,549	4,653	46,019	705(津田町)と6
	51	1.5	11	41,449	28,529	14,768	84,746	705(津田町)と6
	52	4.0	11	18,436	16,205	8,654	43,295	705(津田町)と6
	53	4.5	11	18,436	16,205	8,654	43,295	705(津田町)と6
	54	2.5	11	25,337	22,522	5,976	53,835	705(津田町)と6
	55	4.0	26	27,032	23,257	8,096	58,385	705(津田町)と6
	56	2.7	26	30,328	34,648	4,074	69,050	705(津田町)と6
号	57	3.0	25	27,209	14,080	1,954	43,253	705(津田町)と6
	58	5.0	25	94,620	21,852	7,238	123,710	705(津田町)と6
	59	3.0	12	16,632	11,982	10,115	38,729	705(津田町)と6
	60	1.8	15	9,392	5,192	1,088	15,672	705(津田町)と6
	61	0.5	15	9,392	5,192	1,088	15,672	705(津田町)と6
	62	1.7	15	9,392	5,192	1,088	15,672	705(津田町)と6
	63	4.0	13	22,306	15,660	9,539	47,505	705(津田町)と6
	64	4.5	12	27,442	20,906	16,219	64,567	705(津田町)と6
	65	3.5	12	11,504	10,800	3,395	25,699	705(津田町)と6
	66	3.5	12	15,251	13,688	8,679	37,618	705(津田町)と6
号	67	3.7	25	29,972	18,627	4,481	53,080	705(津田町)と6
	68	0.8	26	22,092	12,922	994	35,008	705(津田町)と6

* 12時間交通量×昼夜率 ** 調査年度 無断 24時間観測値

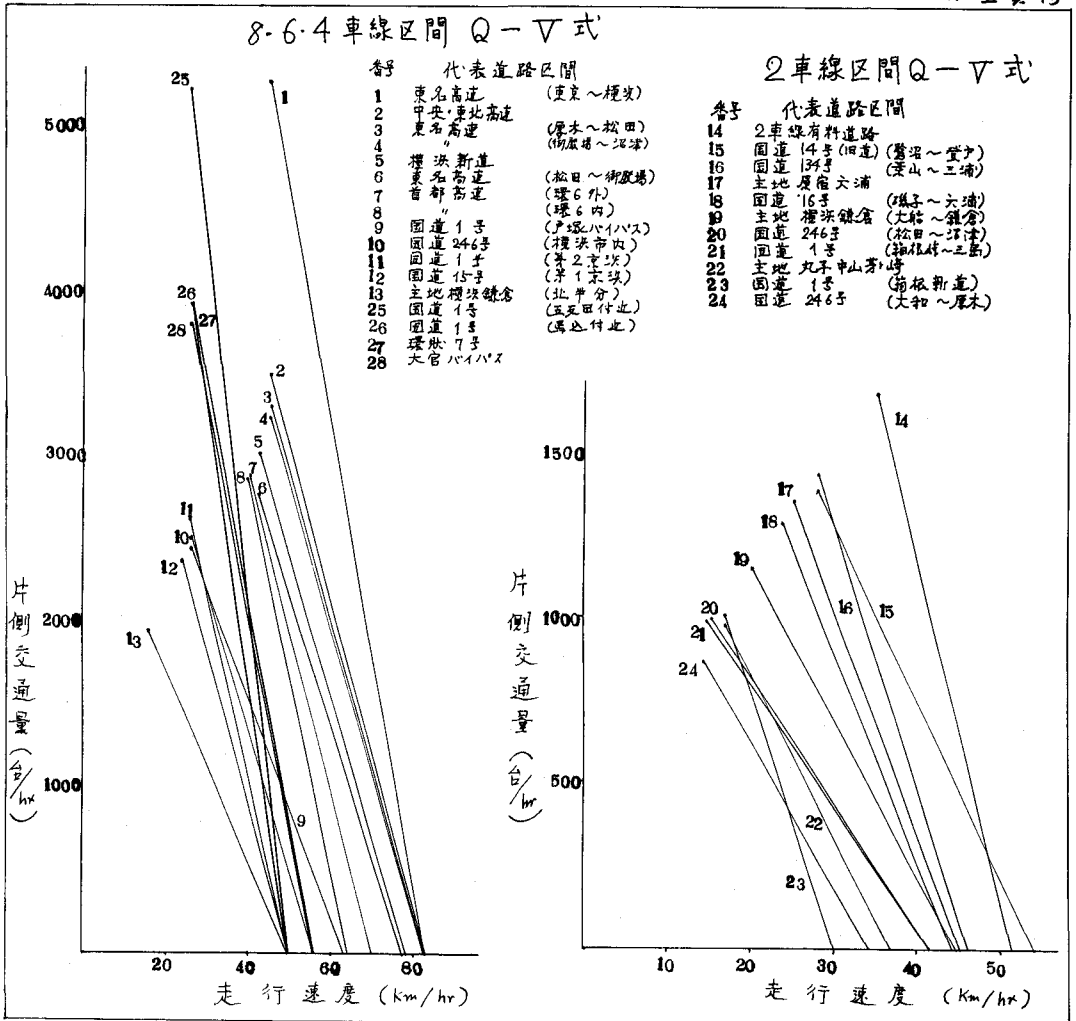
路については以前、幾何配値とその延長、車輛
の性能曲線を用いて作成したものがあつたので、
これを基本として用い、一般道路についても以前、
現地調査を行つたものが数多くあつたので、そ
ううちからバランスのとれたものを抽出して当
に用いるものである。

(5) OD別経路の先決(経路表)

連立方程式法においては経路を先決として与え
る。各ODにつきOD間を通行する際通常利用する
可能な経路を数本づつ与える。OD間交通
量が大きく経路も多数考えられるようなODには
最大6本まで採用している。しかし考えられ経
路からとる本あつてもOD間交通量が僅少の場
合は主要な2本としたものもある。経路表の一
部を参考までに表-3に示す。

図-3 Q-V式'(-部)

小型貨物



(6) 配分率式

対象道路網の高規格道路には日本道路公団の高速道路、一般有料道路、首都高速道路公団の都市高速道路があり各種の転換率式が用いられているが、今回は日本道路公団で昭和52年頃まで用いられていた式(1)式) E Logit法に変換した(2)式を用いた

$$P = \frac{K}{1 + \alpha (T/S)^A} \quad (1)$$

ここに

$T = \text{料金/時間差}$

表-3 径路表(一部)

1~	8 12
24	111 7 8 9 153 87 163 175
	49 50 51 52 53 54 55 217 161 162 1
1~	11 12
25	111 7 8 9 153 154 155 156 157 158
	49 50 51 52 53 54 55 217 161 162 11
1~	11 11 9 7
26	111 7 8 9 153 154 32 17 18 19 14
	49 50 51 52 53 54 55 56 57 39 58
	49 225 64 65 66 203 204 205 67
	49 11 33 34 12 35 13
1~	13 12 16 11 9
27	111 7 8 9 153 154 32 17 18 19 14 68 69
	111 7 8 9 153 87 163 164 165 166 167 168
	49 50 51 52 53 54 55 217 161 162 163 164 165 166 167 168
	49 225 64 65 66 203 204 205 67 68 69
	49 11 33 34 12 35 13 68 69
1~	10 10 14
28	111 7 8 9 153 87 163 164 165 166
	49 11 33 34 12 35 13 14 15 16
	49 50 51 52 53 54 55 217 161 162 163 164 165 166

	K	α	β	S
乗用車	1.0	0.0009724	0.2	1.0
小型貨物車	0.9	0.006421	1.77	1.0
普通貨物車	0.8	0.04579	1.5449	1.0

$$P = \frac{1}{1 + \exp[\beta_t(T_i - T_j) + \beta_f(F_i - F_j) + \beta_p(P_i - P_j)]} \quad (2)$$

ここに

T ; OD間所要時間 (径路別)

F ; OD間料金 (径路別)

P ; OD間距離 / OD間有料道延長

	β_t	β_f	β_p
乗用車	-15.2	1/2000	1/20
小型貨物車	-11.6	1/1600	1/23
普通貨物車	-9.2	1/2000	1/5.55

4. 配分計算の実行と考察

本配分方式は連立方程式方式といっても、OD数は両方向で780箇あり、それを超えての連立方程式なので通常の方法で解くことは不可能と思われる。従来から計算的方法によって解かれている。今までは初期値として各OD間交通量をその径路数で割って得られる、いわゆる等分割交通量を与えていたが、最終的配分量と大きく異なっている。収束計算に多大な時間がかかるので、今回は初期値として各道路区間の最小速度値から得られる走行時間を与え、(2)式から得られる交通量を与えた。なお61年度の卒論研究においては収束に早めるためOD表をスライスして分割配分の手法が用いられたが、今回は安全のため4分割で行った。しかしそのため却って計算時間がかかっていることが知られる。配分計算の一例を表-4にかけた。これを見ると25は第三京浜が圧倒的に利用されているが26では全部高速道路でいける。解は最大で次で第二、第一京浜となり第三京浜は最下位となっている。28となるとやはり全線高速でいける羽根谷が最大で次で第二、第一京浜となり第三京浜と第二京浜が拮抗している。これらの結果を見るとバランスのとれた形となつていられる。しかし一方断面交通量を予てと表化してない欠陥が見られる。これは今回は局地交通量として普通交通量の全量を与えているが本来断面

交通量には配分対象交通量が含まれており、計算の最終段階で、与えた断面交通量から計算された配分交通量と差引いている。この結果道路区間によってマイナスとなるところがある。将来推計をする際は差引いて求められた量と思われる局地交通量を、内々交通量の将来への伸び率で伸ばしたものを将来年次の局地交通交通量とする方針であるのでマイナスは許容しにくい。原因と考えられる対象道路や経路表のしほり込みと緩和するなどの処置が必要と思われる。又先にものべた断面交通量を割引いて与えたことも考慮すべきと思われる。

5. あとがき

永い間の配分に関する調査研究の間には多くの人の援助を得ているが、最近では山梨大学の西井謙輔(土木)、横内明(基礎)、又学生であつた小田切(土木物流)、

保坂栄二(土木)、石原幹孝(甲府市)の諸氏、土木工学科や情報センターの諸氏の援助を得ているのでここに記し厚く感謝の意を表する。

参考文献

(1) 配分毎にロジックモデルを用いた道路網への交通量配分

16回道路会議

2) 道路網への配分計算に

おけるゾーン

ペアの統合

17回道路会議

表-4 1 ~ 25 (杉並)				
配分結果(一般)	T	ASSIGN RATE	TRAFFIC VOLUME	
1 第三	0.8709	0.999901	284	
	0.9579	0.997333	109	
	0.9579	0.991921	0	
2 第一	1.5312	0.000100	0	
	1.5312	0.002667	0	
	1.5312	0.008079	0	
1 ~ 26 (千代田)				
配分結果(一般)	T	ASSIGN RATE	TRAFFIC VOLUME	
1 第三	0.9563	0.170538	449	
	1.0433	0.038039	93	
	1.0433	0.034324	95	
2 第二	1.2105	0.126812	334	
	1.2105	0.257821	100	
	1.2105	0.321502	881	
3 第一	1.2281	0.099734	263	
	1.2281	0.216918	84	
	1.2281	0.290299	745	
4 両横	0.8801	0.602915	1587	
	0.8801	0.467222	181	
	0.8801	0.353675	969	
1 ~ 27 (墨江)				
配分結果(一般)	T	ASSIGN RATE	TRAFFIC VOLUME	
1 第三	1.6430	0.034994	17	
	1.7299	0.025890	2	
	1.7299	0.013757	6	
2 第三	1.6142	0.767024	145	
	1.7012	0.486634	33	
	1.7012	0.401208	170	
3 第二	1.9535	0.013551	3	
	1.9535	0.075657	5	
	1.9535	0.119380	50	
4 第一	1.9147	0.028093	5	
	1.9147	0.139185	9	
	1.9147	0.230848	36	
5 両横	1.5667	0.156340	30	
	1.5667	0.272634	19	
	1.5667	0.234808	99	
1 ~ 28 (板橋)				
配分結果(一般)	T	ASSIGN RATE	TRAFFIC VOLUME	
1 第三	1.2340	0.537028	85	
	1.3209	0.248352	7	
	1.3209	0.077771	19	
2 両横	1.1600	0.425780	67	
	1.1600	0.566478	15	
	1.1600	0.466812	13	
3 第二	1.5733	0.037193	6	
	1.5733	0.185170	5	
	1.5733	0.455417	111	