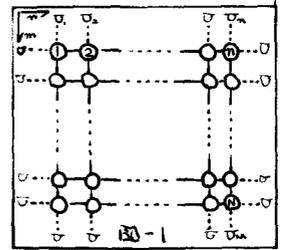


交通の配分ルートと考慮した信号機の周期とスプリットの決定法

信州大学工学部 正員 奥谷 巖
 学生員 ○野平 芽一

1. まえがき 近年著しい車の増加により、市街地の交通混雑は、その度を増すばかりである。現状から察して、道路網整備の完璧化は、一朝一夕には、困難である。そこで苦肉の策ではあるが、市街地における交通混雑を、できるだけ緩和するために、市街地に、外部から流入する車を制限することにより、当該街路網の混雑を、避けようとするものである。そして、その制限内において、円滑に交通が、流れるように、信号機の周期とスプリットを決定しようとするのが、本法である。

2. 制御モデル 対象街路網は、図-1に示したような格子状街路網とし、各交差点に、図のように番号を付す。さて、本論の制御モデルに入る前に、その中に使用されている記号から説明する。



G_1, G_2 : 交差点 i における水平方向西側および東側流入部の青信号時間
 G_3, G_4 : 交差点 i における垂直方向北側および南側流入部の青信号時間
 C_1, C_2 : G_1, G_2 に対応する交通容量 C_3, C_4 : G_3, G_4 に対応する交通容量

U_i : 外周交差点より、当該街路網に、流入しようとする交通量で、サックスは、図-1に示したように、付けるものとする。 T : 共通周期

R_i : 交差点 i で発生した交通のうち、 j に吸収される交通の割合 $\sum_j R_{ij} = 1$

P_{ij} : 交差点 i で発生し、 j に向う交通のうち、 k 番目のルートに配分される交通の配分率 $\sum_k P_{ijk} = 1$

次に、マトリックス $R_{ij}, R_{ij}^k, \mathbb{R}, \mathbb{U}, \mathbb{V}, \mathbb{W}$ を、次のように定義する。

R_{ij} (ルートマトリックス) は、 i から j に向う車が、どのリンクを通るかを示したもので、その要素を R_{ij}^k とすると、 $R_{ij}^k = 1$: $i \rightarrow j$ 交通に対する k 番目のルートに、 k 番目のリンクが含まれる場合。

$R_{ij}^k = 0$: $i \rightarrow j$ 交通に対する k 番目のルートに、 k 番目のリンクが含まれない場合。

ただし、 $i \rightarrow j$ の交通に対応するルートが、 J 本 ($J < K$) しかない場合、 $J+1$ から K までのルートに対応する要素を、すべて 0 とおく。 R_{ij}^k については、 R_{ij}^k を 1 から K (最大ルート数) まで、対角に配した対角行列である。なお、 $i \rightarrow j$ の交通に対応するルートが、 J 本 ($J < K$) しかない場合、上と同様のものとする。 $R_{ij}^k = R_{ij}^{k*}$ とすると、 R_{ij} の要素は、 R_{ij} の k 行に R_{ij}^k を乗じたものであるから、 K 次の、単位行ベクトルを、 $e = (1 \dots 1)$ とすれば、 $e R_{ij}$ は、 $i \rightarrow j$ 間に、単位交通量が流れた場合、対応するリンクに配分される交通量となる。 \mathbb{R} は、行に交差点を、列にリンクをとり、その要素を $r(i, l)$ として、交差点 i に、リンク l が、流入する場合は、 $C_l G_l$ (左上、右下の記号は、それが流入してくる方向を考慮して、つけ加える。) とし、そうでない場合は、0 としたものである。したがって、 $e \mathbb{R}$ というベクトルを考えると、その各要素は、対応する交差点に流入するリンクにおいて、1 周期の間に、捌きうる交通量になっている。 \mathbb{U} は、外部流入交通量 U_i から、 U_i までを、その番号順に配し、ベクトルとしたものである。 \mathbb{V} は、 \mathbb{U} に対応するベクトルで、その第 k 番目の要素は、 U_i が流入する交差点流入部で、1 周期の間に、捌きうる交通量 $C_l G_l$ となっている。

以上の記号において、 U, C, P_i, P_i^* は既知の値とする。また、図-1のような格子街路網において、交差点が、縦に m 、横に n あるものとする。 K (最大ルート数) $= m+n-2 C_{m-1}$ 、 N (交差点数) $= m \cdot n$ 、 M (外部流入リンク数) $= 2(m+n)$ 、 L (リンク数) $= 2[(m-1)n + (n-1)m]$ となる。さらに、交通の発生、吸収は、計算の簡便化のために、交差点としている。

さて、まず最北端交差点より、当該街路網に、1周期の間に流入する交通のうち、各リンクに配分される交通量は、 $\sum_{j=1}^m \sum_{i=1}^n C_{ij}^1 \cdot G_{ij}^1 \cdot P_{ij}^1 \cdot R_{ij}^*$ (1) のように表わされる行ベクトルの対応する要素として表わされる。同様に、最南端交差点については、 $\sum_{j=1}^m \sum_{i=n-m+1}^n C_{ij}^2 \cdot G_{ij}^2 \cdot P_{ij}^2 \cdot R_{ij}^*$ (2) 最西端交差点については、 $\sum_{j=1}^m \sum_{i=1}^n C_{ij}^{m+1} \cdot G_{ij}^{m+1} \cdot P_{ij}^{m+1} \cdot R_{ij}^*$ (3) 最東端交差点については、 $\sum_{j=1}^m \sum_{i=1}^n C_{ij}^n \cdot G_{ij}^n \cdot P_{ij}^n \cdot R_{ij}^*$ (4) となる。したがって、式(1)~式(4)のベクトルの和を、 A とすると A の各要素は、外部より、当該街路網に流入する交通のうち、対応するリンクに配分される交通量となる。次に、交差点 i において、単位時間当りに発生する交通量を、 Q_i (既知の値) とすると、

$\sum_{j=1}^m \sum_{i=1}^n Q_i \cdot P_{ij}^1 \cdot R_{ij}^* = B$ (5) から得られる各要素は、交差点における内部発生交通の、各リンクに配分される交通量となる。ある交差点に向う交通が、渋滞しないためには、それらが、次の信号機ですべて捌ききられなければならないから、 $e_{ij} \geq A+B$ (6) が、成立しなければならない。

一方、外部流入交通に関しては、次のような制約式を成立させる。 $\sum_{i=1}^m U_i \geq E$ (7) すなわち、1周期の間に、外周流入部から、当該街路網に流入しようとする交通量が、その信号機で捌きうる交通量よりも大きいということ。内部交通の渋滞を、外部流入交通を制限することによって、防ごうとするものである。次に、各交差点においては、水平方向、垂直方向の青信号が、同時に表示されることはないから、 $G_{ij}^1 + G_{ij}^2 \leq T - L_i$ 、 $G_{ij}^1 + G_{ij}^3 \leq T - L_i$ 、 $G_{ij}^2 + G_{ij}^3 \leq T - L_i$ 、 $G_{ij}^1 + G_{ij}^2 \leq T - L_i$ (8) ただし、 L_i は交差点 i の1周期あたりのロスタイムである。さらに、青信号時間は、負にはならないから、非負の条件を加えて、 $G_{ij}^1, G_{ij}^2 \geq 0$ ($j=1,2$) (9) 以上、式(6)~式(9)の制約条件のもとに、次のような

目的関数 F を設置し、それを最大にする G と T を求める。目的関数の1つは、街路網内で、交通渋滞を起さない範囲で、外部流入交通を最大限受け入れるものとして、

$F = \frac{1}{T} \left(\sum_{j=1}^m \sum_{i=1}^n C_{ij}^1 \cdot G_{ij}^1 + \sum_{j=1}^m \sum_{i=n-m+1}^n C_{ij}^2 \cdot G_{ij}^2 + \sum_{j=1}^m \sum_{i=1}^n C_{ij}^{m+1} \cdot G_{ij}^{m+1} + \sum_{j=1}^m \sum_{i=1}^n C_{ij}^n \cdot G_{ij}^n \right)$ 他の1つは、街路網内において、渋滞の起らない範囲で、交通量を、最大にするものとして、 $F = \frac{1}{T} \sum_{j=1}^m \sum_{i=1}^n (C_{ij}^1 \cdot G_{ij}^1 + C_{ij}^2 \cdot G_{ij}^2)$

F の関数を、線型化するために、まず T を与え、その後、シンプレックス法で解く。

3. 計算例 対象街路網は、 $m=3, n=3$ とし、計9個の交差点による格子状街路網として、先の P_{ij} を、表-1のようにする。各交差点における単位時間当りの発生交通量 Q_i と、外部流入交通量 U_i は、次のように与える。

$Q = (813 \ 152 \ 443 \ 301 \ 1401 \ 426 \ 204 \ 520 \ 267)$

$U = (650 \ 725 \ 550 \ 525 \ 700 \ 625 \ 600 \ 750 \ 775 \ 575 \ 675 \ 650)$

$i \setminus j$	1	2	3	4	5	6	7	8	9
1	0.00	0.06	0.11	0.07	0.12	0.14	0.13	0.18	0.19
2	0.05	0.00	0.05	0.13	0.11	0.15	0.17	0.16	0.18
3	0.10	0.07	0.00	0.15	0.12	0.07	0.19	0.17	0.15
4	0.07	0.12	0.18	0.00	0.12	0.16	0.06	0.14	0.15
5	0.14	0.10	0.11	0.09	0.00	0.12	0.15	0.11	0.18
6	0.17	0.11	0.09	0.17	0.12	0.00	0.15	0.10	0.09
7	0.17	0.15	0.14	0.07	0.11	0.14	0.00	0.09	0.13
8	0.14	0.15	0.17	0.11	0.12	0.16	0.07	0.00	0.08
9	0.19	0.16	0.13	0.12	0.12	0.08	0.11	0.09	0.00

表-1

なお、計算結果および詳細は、当日発表の予定である。

4. あとがき 今回の計算例において、運転者のルート選択および配分率は、適当に与えたが、いまだ、それらの決定的理論がなく、そこに、今後の研究と発展の余地が、残されている。

参考文献 1) 米谷栄二, 奥谷巖, 交通発生の抑制による交通制御 土木学会年次講演概要 S.46年10月
2) 奥谷巖, 信号機群の周期とスプリットの決定方法について, 第11回日本道路会講一般論文集 S.48年11月