

信州大学工学部 正員 舟谷 崑

1. まえがき 単独交差点、複数交差点を問わず、数理計画的手法によつて、信号機の周期ヒスプリットの決定が行なえることについては、すでにいくつかの研究発表において示している。^{1)~4)} しかしながら、それらはいずれも2現示制御を前提としており、3現示以上の制御については、まだ具体的な検討をするに至っていない。したがつて、今回はこうした問題を中心に若干の考察を行なつてみた。

2. 単独交差点の場合 (a) 対向方向の青信号時間と早切りする制御 まず、対向方向の青信号時間を早切りすることによって、当該方向の割け量を増加させるという4現示制御方式に対する周期ヒスプリットの決定方法について考えよう。いま、
 G_1 : 水平方向西側流入部に対する青信号時間
 C_1 : 対向流がある場合の G_1 単位時間あたりの容量
 G_2 , C_2 : 水平方向東側流入部における上記定義と同義の値
 G_1, C_1, C_2 : 同様に、垂直方向北側流入部における値
 G_3, C_3 : 垂直方向南側流入部における値
 T : 周期
 L : 1周期あたりのロス時間
 Q_1, Q_2 : それが G_1, G_2 に対応する流入部の交通需要 ($\nu = 1, 2$)
なる記号を定義する。

水平方向、垂直方向それぞれにおいて、混雑度のより高い流入部を西側流入部、北側流入部とするとき、まず西側流入部において、次のような交通需要と青信号時間との間の関係式が成立する。すなわち

$G_2 \cdot C_1 + (G_1 - G_2) \cdot C_1 \leq T \cdot Q_1$ (1) 式(1)の左辺第1項は、 G_1 のうち対向流がある時間 G_2 の間に割き得る交通量を表わしており、第2項は、 G_1 の残りの時間 $(G_1 - G_2)$ の間に割き得る交通量を表わしている。したがつて、それらの和である左辺全体によつて、結局 G_1 の間に割き得る交通量の合計を示すことになるが、それが1周期の間に当該流入部に流入しようとする交通需要量 $T \cdot Q_1$ を超えないといふのが式(1)の意味するものである。すなわち、青信号時間としては最大限交通需要量と割き得る長さが求めれば必要にしぱナ十分であるといふ考え方である。また、東側流入部に対しては

$G_2 \cdot C_2 \leq T \cdot Q_2$ (2) が成立する。すなわち、東西流入部の方がより混雑度が激しいことから、 $G_1 \geq G_2$ (3) なる関係が成り立つことが当然の前提とすれば、東側流入部においては打ち切るべき対向方向の青信号時間はなく、したがつて、割き得る交通量の合計は左辺の1項のみで表わされるのである。同様にして、垂直方向に対しては、北側流入部、南側流入部それぞれにおいて、次のような関係式が成立しなければならない。

$G_2 \cdot C_1 + (G_1 - G_2) \cdot C_1 \leq T \cdot Q_1$ (4)
 $G_2 \cdot C_2 \leq T \cdot Q_2$ (5) また、水平方向と垂直方向の青信号時間は同時に表示されることには許されないことをから
 $G_1 + G_2 \leq T - L$ (6) $G_1 + G_2 \leq T - L$ (7) $G_2 + G_1 \leq T - L$ (8)
 $G_1 + G_2 \leq T - L$ (9) なる4つの不等式が成立しなければならないが、上にも述べたように $G_1 \geq G_2$, $G_2 \geq G_1$ (10) なる大小関係が成り立つことはこれが前提となることからすれば、式(7)～式(9)の制約式は蛇足であろう。

以上、式(1), (2), 式(4)～(6)の制約条件のもとで、単位時間あたりの割け量を最大にする周期ヒスプリットをもつ最適周期、最適ヒスプリットとするものとすれば、次のような目的関数下で設定されることになる。すなわち、

$$F = \{G_2 \cdot C_1 + (G_1 - G_2) \cdot C_1 + G_2 \cdot C_2 + G_2 \cdot C_1 + (G_1 - G_2) \cdot C_1 + G_2 \cdot C_2\} / T \rightarrow \max \quad (11)$$

(b) 右折専用信号を設定した制御 次に、各流入部において、直進・左折車と右折車をそれぞれ分離して、異なる信号現示で割くという制御方式について考える。これはいわゆる右折専用信号を設定した制御方式であり、定式化は次のようにしてなされる。まず、みうたに次の記号を定義する。

r_1 : 水平方向西側流入部に対する交通需要量 Q_1 のうち、右折する割合 ($0 \leq r_1 \leq 1$)
 r_2, r_3, r_4 : それが G_2, G_1, G_2 に対応して上と同様に定義する。
 T_1 : 水平方向の直進・左折車を流す現示の継続時間

T_1 : 水平方向の右折車を流す現示の継続時間 T_2, T_3, T_4 : それそれ垂直方向の直進・左折車を流す現示および右折車を流す現示の継続時間 G_{ls}, C_{ls} : 西側流入部における直進・左折車を流す青信号時間とその容量 G_{lr}, C_{lr} : 西側流入部における右折車を流す青信号時間とその容量 G_{rs}, C_{rs} ; G_{ls}, C_{ls} ; G_{ls}, C_{ls} ; G_{rs}, C_{rs} ; G_{lr}, C_{lr} ; G_{lr}, C_{lr} ; G_{rs}, C_{rs} : それそれ東側、北側、南側流入部におけるそれらの値

そうすると、式(1), (2), (4), (5)と同じ意味をもつ関係式として、次のようなら不等式が成立する。すなはち

$$G_{ls} \cdot C_{ls} \leq T_1 \cdot Q_1 \cdot (1 - Y_1) \quad (12) \quad G_{lr} \cdot C_{lr} \leq T_2 \cdot Q_2 \cdot Y_1 \quad (13) \quad G_{rs} \cdot C_{rs} \leq T_3 \cdot Q_3 \cdot (1 - Y_1) \quad (14)$$

$$G_{rs} \cdot C_{rs} \leq T_4 \cdot Q_4 \cdot Y_1 \quad (15) \quad (\nu = 1, 2)$$

また、各現示内の青信号時間はその現示の継続時間に超えることはできないことから

$$G_{ls} \leq T_1, \quad G_{lr} \leq T_2, \quad G_{rs} \leq T_3, \quad G_{rs} \leq T_4 \quad (\nu = 1, 2) \quad (16)$$

なる関係式が成立する。さらに、各現示継続時間の和は周期からラロス時間に差し引いた値より小さくなければならないので $T_1 + T_2 + T_3 + T_4 \leq T - L$ となる。

以上、式(12)～(17)を制約条件として $F = \left\{ \sum_{\nu=1}^2 (G_{ls} \cdot C_{ls} + G_{lr} \cdot C_{lr} + G_{rs} \cdot C_{rs} + G_{rs} \cdot C_{rs}) \right\} / T \quad (17)$

なる目的関数を最大にする各青信号時間および周期を求めれば、それが最適値を与えることになる。

(C) 各地の制御 (A)と(B)の方式が各流入部ごとに混在している場合、左折専用信号が混在している場合さらにはその容量が適確に与えられていれば、歩行者専用信号がある場合(いわゆるスクランブル方式)になるととも、同様な考え方で信号周期ヒスピリットを決定する数理計画モデルがつくられる。

3. 複数交差点の場合 水平方向に N 個、垂直方向に M 個の交差点をもつ格子状道路網を対象とし、各交差点にマトリックス形式の番号を付けるものとする。

(A) 右折専用信号を設置した制御 まず、次のような記号を定義する。 $G_{ls}^{(m,n)}$: 交差点(m,n)の水平方向西側流入部の直進・左折車を流す青信号時間

$T_1^{(m,n)}$: 交差点(m,n)の水平方向の直進・左折車を流す現示の継続時間 $\gamma_1^{(m,n)}, \gamma_2^{(m,n)}, \gamma_3^{(m,n)}$: それそれ交差点(m,n)の水平方向西側流入部から流入した交通の右折率、左折率、直進率 $\gamma_4^{(m,n)}$: その他の記号は 1 に準ずる。

まず、交差点内部で渋滞を生ぜしめないための条件として、交差点(m,n)から交差点(m,n+1)に向かう交通と、交差点(m,n+1)の西側流入部で捌き得る交通量とが間に次の称なる式が成立する。

$$(G_{ls}^{(m,n)} \cdot C_{ls}^{(m,n)} + G_{ls}^{(m,n)} \cdot C_{ls}^{(m,n)} + G_{ls}^{(m,n)} \cdot C_{ls}^{(m,n)} + G_{lr}^{(m,n)} \cdot C_{lr}^{(m,n)} + T_1 \cdot \gamma_1^{(m,n+1)}) \cdot (1 - \gamma_1^{(m,n+1)}) = G_{ls}^{(m,n+1)} \cdot C_{ls}^{(m,n+1)} \quad (19)$$

$$(G_{ls}^{(m,n)} \cdot C_{ls}^{(m,n)} + G_{ls}^{(m,n)} \cdot C_{ls}^{(m,n)} + G_{ls}^{(m,n)} \cdot C_{ls}^{(m,n)} + G_{lr}^{(m,n)} \cdot C_{lr}^{(m,n)} + G_{rs}^{(m,n)} \cdot C_{rs}^{(m,n)} + T_1 \cdot \gamma_1^{(m,n+1)}) \cdot \gamma_1^{(m,n+1)} = G_{lr}^{(m,n+1)} \cdot C_{lr}^{(m,n+1)} \quad (20)$$

$T_1 = T_2, \quad \gamma_1^{(m,n)}$ は当該区間中の発生吸収交通量である。交差点(m,n)の西側流入部における右折率

$$G_{ls}^{(m,n)} \cdot C_{ls}^{(m,n)} \leq T_1 \cdot Q_1^{(m,n)} \cdot (1 - \gamma_1^{(m,n)}) \quad (21) \quad G_{lr}^{(m,n)} \cdot C_{lr}^{(m,n)} \leq T_2 \cdot Q_2^{(m,n)} \cdot \gamma_1^{(m,n)} \quad (22) \quad \text{すなはち、式}$$

(19), (20)に対応する関係式として、 $G_{ls}^{(m,n)} \leq T_1^{(m,n)}$ $T_1 + T_2 + T_3 + T_4 \leq T - L^{(m,n)}$ $(23) \quad (24)$

式(19)～(24)の関係式は、他の方向、他の交差点についても同様に成立することはいうまでもない。以上の制約条件のもとに $F = \left\{ \sum_{n=1}^M \sum_{m=1}^N \left(G_{ls}^{(m,n)} \cdot C_{ls}^{(m,n)} + G_{lr}^{(m,n)} \cdot C_{lr}^{(m,n)} + G_{rs}^{(m,n)} \cdot C_{rs}^{(m,n)} + G_{rs}^{(m,n)} \cdot C_{rs}^{(m,n)} \right) \right\} / T \quad (25)$

なる目的関数を最大にする青信号時間と周期をためればよい。(b) 各地の制御 その他の、左折専用信号あるいは歩行者専用信号が混在する場合等につけても同様に定式化できるが、歩行者方向の青信号時間を早切りする制御については、必ずしも方向を早切りした方がよいかにつけての判定がむずかしく定式化は一般的に困難である。

4. まとめ このに述べた方法により、従来まで経験的に決めていた多現示制御の場合の周期ヒスピリットを理論的に決定できることになる。

(参考文献) 1) 鹿谷・霜田: 街路網における複数信号機の周期およびヒスピリットの最適化、土木学会論文報告集, No. 234, 1975-2

2) 鹿谷・霜田: 信号機群の共通周期ヒスピリットの決定法、交通工学, Vol. 10, No. 2, 1975-2

3) 鹿谷: 通過飽和交差点における信号機周期ヒスピリット決定方法、土木学会中部支部研究発表会講演概要集, 1975-1

4) 鹿谷・野平: 交通分配率を考慮した信号機の周期ヒスピリットの決定法、土木学会中部支部研究発表会講演概要集, 1975-1