

防衛大学 正員 高田 弘

〃 〃 廉本 譲

赤信号のでている交差点に近づく車両の多くは自車が交差点に近づくとき、緑信号に変ることを期待して速度を減少させながら走行している。本研究は交差点信号機の前方にpre-signalを設置し通過車に走行速度を指示して制御を行ない、交差点での赤信号による待ち時間、停車台数等の減少及び設置に適した交通量の範囲についてシミュレーションと理論的両面より考察したものである。

1 pre-signalの現示時間とoffset

ここでもちいられるpre-signalは交差点信号機と速度信号機の機能を一部もつていて、現示は緑と黄信号の二種で緑信号は基準速度(offset計算の基準となる速度)での走行を、黄信号は到着車に指示すべき速度を定量的表現により与えらるものである。したがって黄信号に到着した運転者は指示された速度まで減速(加速)して走行すれば交差点での赤信号による一時停止を防ぐことができる。

いま基準速度を V_0 、交差点信号機の緑現示時間 T_0 、赤現示時間 T_1 とすれば信号機間距離 D 、pre-signalの緑、黄現示時間(T_0, α)及び指示最速速度(V_{min})との間に次のようないくつかの関係式が成立する。

$$\frac{T_0}{V_0} \geq D \geq \frac{T_1 V_0}{V_0 - 1}, \quad \frac{T_0 D}{T_1 V_0 + D} \geq V_{min} \geq \frac{T_0 D}{T_0 V_0 + D}$$

$$T_0 + D \left(\frac{1 - V_0}{V_0} \right) \geq \alpha \geq T_0, \quad g = T_0 - \alpha$$

$$\text{ただし } \beta = T_0 / V_{min}, \quad T_0 = g_0 + \beta_0$$

交差点の緑信号の開始時とpre-signalの黄信号の開始時との時間遅れをoffset(β)とすれば基準速度で走行する車群中最後尾車が交差点に到着したときが緑現示の終りであればよいか

$$\beta = g_0 - D/V_0 \quad \text{より求まる。}$$

2 pre-signalの指示速度

黄信号が現示される直前にpre-signalに到着する車両は基準速度(V_0)で走行しうるが、黄信号が現示された時に到着した車両には最速速度が指示される。そして現示後時間の経過とともに緑信号が示されると指示速度は増加される。したがって最小の指示速度を受けた車両は前を走る車群からしだいに遅れて1サイクル後の緑時間に交差点を停止することなく通過することができる。黄信号が現示されてから到着する車両はそれぞれ交差点信号機の緑信号に変わった瞬間に到着しうる速度が指示されられて指示速度で走行する前車がいれば交差点に着く以前に前車につけつき追従して交差点を通過する。黄信号現示開始時刻を時間(t)の起算

図-1 時間-距離図

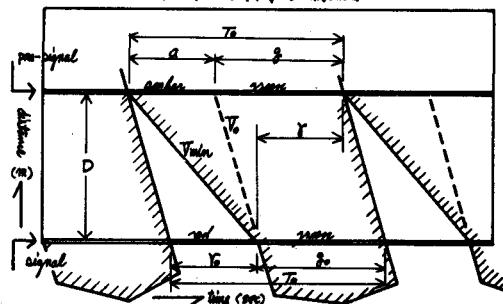
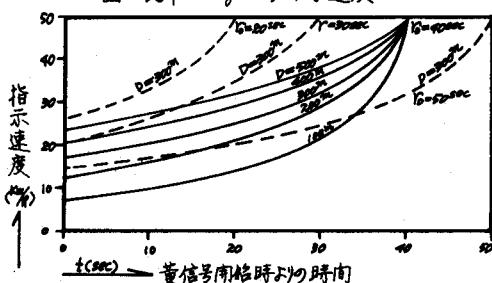


図-2 pre-signalの指示速度



とすれば時差上における指示速度(V)は次式より求まる。

$$V = 3.6 D / (T_0 - \bar{t} - t) \quad \text{--- (1)}$$

系統速度 50% , cycle time 100 sec における各種 T_0 , D の指示速度を図-2 に示す。

3 シミュレーションの方式

a 基本事項 (1) 車の進入は流入路の始点からつづきの分布形に従がる、乱数処理によって順次車頭時間(t)を決め流入させる。

$$t = T_0 - (\bar{t} - t_0) \log RN \quad \text{ただし } \bar{t} ; \text{ 各交通量に対する平均車頭時間}.$$

t_0 ; 限界車頭時間(今回は 1 秒), RN ; [0.1] の一桁乱数

(2) 発進時間遅れを緑が現示されたとき停止している車のうち、オフ車は 3 秒、オフ車は 2.2 秒、オフ車以後は一律 1.8 秒として与える。また交差差通過時の最小車頭時間は 1.8 秒とする。

(3) T_0 , Q , θ/ρ_0 の 3 つをパラメーターとして下記の 4 種類の組合せについて実走行 1 時間まで交通状況をシミュレートした。

$$T_0 = 100, 80, 60 \text{ sec} \quad \theta_0 : \rho_0 = 6:4, 8:2 \quad Q = 100 \text{ および } 100 \text{ とき } 1200 \text{ PPH まで}$$

(4) 右左折車のおよぼす影響は考慮しない。

b 交差差信号機 単一流入位置を信号機の位置としたりで緑現示の時に流入した車は先行車がなければそのまま通過させらるが、居る場合は赤現示の場合に準じ待ち時間と順位に応じた発進時間遅れを付与した。シミュレーションのサイクル時間を 0.2 秒とし演算時間は実走行 1 時間当り 0.2 ~ 0.5 分であった。図-4 はその結果の 1 部である。また F.T. WEBSTER により示された半実験公式より求めた値をも示す。

c pre-signal 緑の現示内に到着した車には系統速度として 12 m/sec を与え走行させ、黄現示に到着した車に対する付与速度はまず(1)式より指示速度を計算したあと乱数処理により図-3 に示すごとき速度分布よりある速度を選択せしめた。交差差に到着してからの処理は b でのべたとおりである。シミュレーションは $D = 300 \text{ m}$ サイクル時間を 0.2 秒としたとき演算時間は実走行 1 時間当り 1.5 ~ 2 分を要した。図-4 にその結果を示す。

4 シミュレーションの結果 交差差信号機による待ち時間は容量の 80% をこえると急激に増加しているが、

pre-signal の設置により増加率はさわめてゆるやかになっていく。とくに交通量 600 PPH 以下では無視することができるのは小さく、700 ~ 900 PPH においても交差差信号機の場合の $1/4$ ~ $1/5$ 以下であり、また停止車台数についてもほぼ同様な傾向がある。

pre-signal の設置は容量以下であろうば、

一時停止回数を減少せしめることにさわめて効果的である。細部に関するは当日報告する。

図-3 付与速度の分布

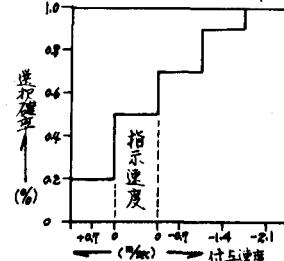


図-4 Pre-signal の平均待ち時間

