

交差点におけるわだち掘れの推定

金沢大学 学生員。高野啓吾
 金沢大学 正会員 松野三朗
 金沢大学 正会員 西沢辰男

1. まえがき

交差点では車輪が停止するため載荷時間が長くなり、わだち掘れは大きくなる。建設省技術研究会の調査では平均的にみて交差点のわだち掘れは単路部に比べて信号サイクル中の青信号比0.6の逆数、すなはち1.7倍になるとしている。しかしこれは実測上の平均値であって、載荷時間は交差点毎の交通量、混雑度、あるいは信号時間により異なるはずである。この報告は個々の交差点におけるわだち掘れと単路部のわだち掘れと比較する手法について示したものである。

2. 計算方法

交差点の影響については載荷時間を計算すればよい。次のような仮定を用いる。

- (1) 信号により停止する車輪は、停止線付近にランダムに停止する。(2) 大型車輪のみを考える。
- (3) 日中12時間で対象とする。(4) 走行中と停車中の載荷時間のわだち掘れに与える影響は同じとする。
- (5) 大型車車体長十車間距離=12m、小型車車体長十車間距離=7m、大型車車輪接地長は5七輪荷重の19.2cmを用いる。

(2), (3)の仮定は、舗装温度を一定としたときの単路部のわだち掘れと交差点におけるわだち掘れの比(以後、交差点のウェイトといふ)が載荷時間比に支配されることから、大きな影響はないものと考えたことによる。次式より載荷時間比TRを求める。

$$TR = \frac{T_t + T_s}{T_t} \quad (1)$$

ここに TR: 交差点と単路部の載荷時間比

T_t : 単路部走行載荷時間, sec

$$T_t = t_w \times W_{D1} \times (W_{P1} \times W_{w1}) \quad (2)$$

ここに t_w : 1輪の載荷時間、単路部走行速度より求めめる。

W_{D1}, W_{P1} : それぞれ大型車後輪の走行位置分布と接地圧

ウェイト、しかし式(1)では消去される。

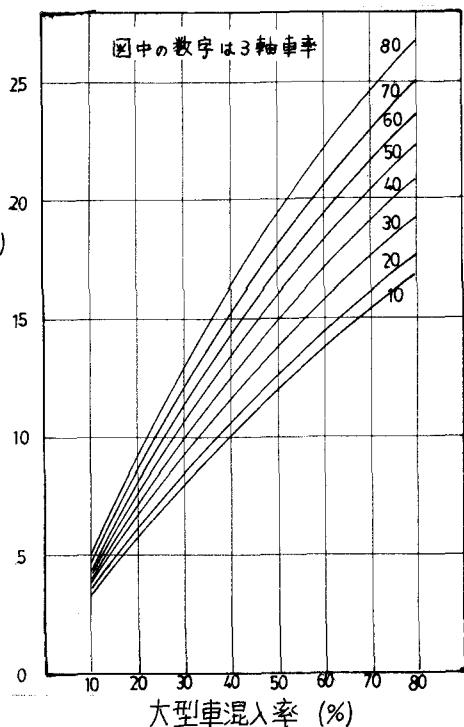
W_{w1} : 大型車後輪走行輪数、輪/12時間・車線

T_s : 赤信号による停止時間, sec

$$T_s = T_{12} \times \frac{tr}{t_c} \times a \times W_{D1} \times (W_{P1} \times \beta \times P_L \times P_e) \quad (3)$$

ここに T_{12} : 昼間全時間、12時間、43200 sec

tr : 1信号サイクル中の赤信号時間, sec

図-1 $P_L \times P_e$ 

t_e : 1信号サイクル時間, sec

α : 赤信号利用率 = 車輛が赤信号で停止している時間 / 全赤信号時間

β : 信号交差点における走行位置分布の補正係数

P_L : 車体停止確率。大型車混入率により変わる。大型車混入率10%のときは、 $12 \times 0.1 = 1.2$

$$7 \times 0.9 = 6.3$$
 したがって $1.2/7.5 = 0.16$

P_d : 車輪停止確率。3軸車混入率により変わる。3軸車混入率0のときは、 $19.3/1200 = 0.016$

$P_L \times P_d$ の値を図-1に示す。

W_{D1}, W_{P1} : 式(2)と同じ。ただし式(1)より消去される。

TR が求められたならば次式により補正速度を求める。

$$S_s = S_T / TR \quad (4)$$

ここに S_s : 交差点の補正走行速度, km/hr

S_T : 単路部の走行速度, km/hr

図-2は走行速度40km/hrにおける、わだち掘みへの影響を7.0としたとき、他の走行速度のウェイトと示す。これは林の研究結果より求めたものである。

図-2を用いて S_s, S_T に対応する走行速度のウェイトを算出できる。

$$W_I = (W_{ss} / W_{st}) \quad (5)$$

ここに W_{ss} : 交差点の補正走行速度に対する走行速度ウェイト

W_{st} : 単路部走行速度に対する走行速度ウェイト

3. 計算例

計算例を表-1に示す。赤信号利用率は、国道8号線において短時間実測したデータを用いた。計算結果は建設省技術研究会の値よりやや大きいが、ほぼ妥当値と示している。

表-1 交差点のウェイト計算例

大交通量 台数	昼夜率	3軸車率	単路部走行速度	大型車混入率	β	赤信号時間率	赤信号率	大型車混入率	大型車輪走数	1荷時輪載間	載荷確率	T_e	T_s	時間比	補正速度 S_s	速度 ウェイト W_{ss}	交差点 ウェイト W_I	
1889	1.3	33	40	11.1	21	1.0	0.33	0.7	1933	0.017	0.007	32.9	69.9	3.12	12.8	2.2	1.0	2.0
4735	1.5	60	30	8.3	37.3	1.0	0.33	0.8	5051	0.023	0.013	116.3	148.3	2.28	13.2	2.1	1.2	1.75

(1)林誠一; アスファルトの供用性に関する研究; アスファルト, 第20巻, 第110号, PP.33~46,
昭和52年1月。