

通路における歩行者の流動特性について

京都大学工学部 正員 天野光三
 京都大学工学部 正員 青山吉隆
 京都大学大学院 学生員 O 安井常二

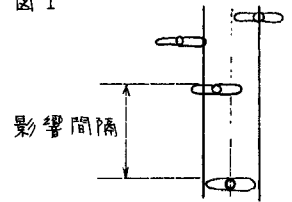
1 まえがき

自動車流に対しては、その特性を示す車頭間隔の分布、速度および速度分布などの現象を数学的にモデル化して、理論解析に用いようとする試みがなされている。しかし、歩行者流に対しては、十分に なされているとはいえない。そこで、一つの試みとして、歩行者の流動所における分布状態をモデル化することを試みる。

2 影響間隔の定義とその分布

歩行者流において、車頭間隔に相当する量を影響間隔と名づけて、図1に示すように、ある歩行者の前方に、歩行に必要な最小限の幅をもった領域を考え、影響間隔をその領域内に存在する別の歩行者に到る最小距離と定義する。

図1



車頭間隔の分布は、交通量が少なく、各車が独立して走行しているとは仮定し、指数分布で置き換えることが行なわれている。

が、一般的には、交通量の多い場合をも含めたモデルとしてアーラン分布が考えられる。歩行者の流動は、通常平面的に広がっており、また相当混雑している場合のモデル化が重要であると考えられ、さらに、実際の流動には種々の性質を有する流れが混成されていることを考えれば、それぞれの性質に対応するアーラン分布に重みを加えて合成した複合アーラン分布で、影響間隔の分布を表わすことが最適と思われる。この分布は、式(1)で与えられ、実際の分布への適合のため式(2)(3)で示す制約条件を満足せねばならない。

$$E_k = \sum_{n=1}^N p_n \frac{(k_n \lambda_n)^{k_n} \tau^{k_n-1} e^{-k_n \lambda_n \tau}}{(k_n-1)!} \quad (1)$$

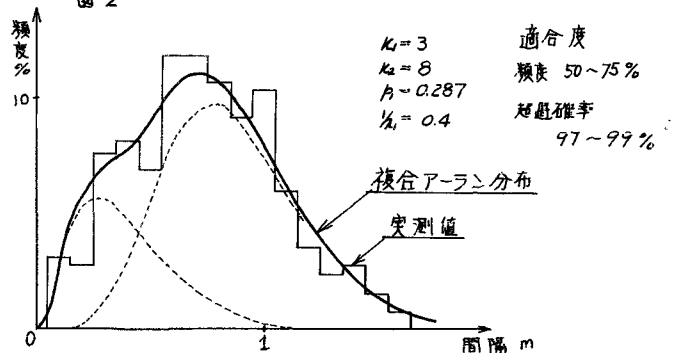
$$\sum_{n=1}^N p_n = 1 \quad (2)$$

$$\sum_{n=1}^N \frac{1}{\lambda_n} \cdot p_n = \frac{1}{\lambda} \quad (3)$$

k_n : 位相 λ_n : 平均値の座数 p_n : 重み

式(1)において自由に定め得るパラメータは $3N-2$ 個であって、その値を変えることにより非常に適合度の高い分布形を見い出すことができる。 N が大であれば適合度は高くなるが、実際に数値を決定することは困難である。このため最も簡単な複合アーラン分布である $N=2$ の場合に実際分布をあてはめることを試みよう。一つの性質

図2



が明らかになつておれば、 α_1, p_1 は決定でき、条件式から α_2, p_2 は定まり、 k_1, k_2 の値を動かすことにより最適な分布形を容易に見出すことができる。いま、性質として、流動の平均的な流れにしたがつて歩行する場合と前方の歩行者の影響を強く受けつつ歩行する場合とを考え、後者の場合の数値として、 $\frac{1}{2}k_1 = 0.4m; p_1 = P(\tau > 0.6)$ と仮定する。この場合の一例として幅員 4^m の実測値にあてはめた結果を図2に示す。測定 の誤差を減くさせるために、超過確率で考えれば適合度は非常に高いものといえる。

3. 通路幅員方向の密度分布

通路幅員と交通容量は比例すると考えられているが、これは、分布速度と分布密度の積が一樣な場合に限られる。一般には、速度・密度の分布は幅員方向で異なり、その関数を $V(x)\%$ $K(x)/m^2$ とおけば、単位幅当り交通量は式(4)で、総交通量は式(5)で、平均密度は式(6)で表わすことができる。

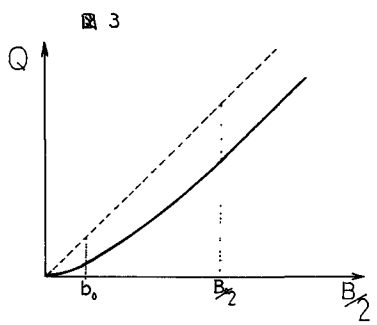
$$q(x) = V(x) \cdot K(x) \quad (4) \quad Q(B) = \int_0^B q(x) dx \quad (5) \quad \bar{K} = \frac{1}{B} \int_0^B K(x) dx \quad (6)$$

流動時において、側壁の近傍では、歩行者が物理的に存在しにくく、かつ意識的に避けて歩行するため密度は減少している。しかし通路幅員がある値(B_2)以上あるときの中大部分では、歩行者の意識が無限幅員の通路の場合と同じと考えてよいといえる。したがって $K(x) = f(x) \cdot g(x)$ とおき、 $f(x)$ を意識に基づく分布、 $g(x)$ を物理的な制約による分布と考え、 $0 \leq x \leq B_2$ において次のように定義する。

$f(x) = a(x - \frac{B_2}{2})^2 + k_m$	$(0 \leq x \leq \frac{B_2}{2})$	(7)	a : 負の定数
$= k_m$	$(\frac{B_2}{2} < x)$		k_m : 無限幅員通路における密度
$g(x) = \frac{1}{b} \cdot x$	$(0 \leq x \leq b)$	(8)	b : 人間の幅
$= 1$	$(b \leq x)$		

速度の分布は実測から、側壁近傍で高い値を示すがその差はわずかであり、一定とみなすことができる。式(4)(5)(7)(8)を用いて、幅員と交通量の関係を図示すれば図3のようになる。これは、一定の歩行条件として、 V, k_m を与えた場合の幅員と交通量の関係を示している。

測定の際に、通路を幅員方向に幅 b_0 で柵柱に区切りある長さに沿う個数から密度を計算し、側壁に沿う部分の密度を2倍にすれば、実測値は式(7)の値を与える。係数 a, k_m は密度に関係し、これを適当な関数と仮定し、回帰計算から求めればよい。



4 あとがき

流動時における歩行者の分布状態のモデル化を示したが、歩行者の流動特性は、自動車流とは異なり、二次元的な広がりを持ち、さらに流体に近似させることが容易だと考えられ、今後この方面からの研究が必要であると思われる。