

総合技術コンサルタント 正員 久保雅邦
Columbia 大学 正員 篠塚正宣

1. まえがき

自動車交通流における車線方向の車両配列モデルについては、ほとんどの研究が車頭間隔を指数分布として、到着台数がポアソン過程であるとして論じている。ところが、現実の交通観測による実験的研究^{(1), (2)}では、各車両の到着が独立であると仮定できる場合はむしろ少く、多くの場合車頭間隔を指数分布で表わすのは難しい。例えば、交通量の多い高速走行中の車両到着や渋滞時の車両配列化問題に対する場合、車頭間隔の最頻値がゼロとなる指数分布を考えるのは不合理であろう。とりわけ、合理的な設計荷重を設定する上で渋滞時車両配列の発生頻度を問題にする場合、従来の仮定では過酷な車両配列の発生頻度を過大評価すると考えられる。従来、しばしばポアソン過程が用いられている理由の一つに、数学的な表現の有利さが考えられるが、本研究では、車頭間隔を合理的に評価し、且つ到着台数に関しても有利な表現となる車両配列のモデル化について、従来の仮定と比較しながら確率論的に考察するものである。

確率密度関数

2. 配列に関する仮定

単一車線上で、全ての車両が等速度で走行する場合の静的な配列について考える。車種については考えない。車頭間隔の最頻値がゼロではないとする研究には、文献(2), (3)があり、ここでは近似的にポアソン分布を用いて車頭間隔を表わしている。これに対して、本研究では文献(1)～(3)の結果を参考にして、車頭間隔がアーラン分布に従うと仮定する。車線上単位長さあたりの平均台数を $\mu = \beta/\alpha$ とおくと、車頭間隔の確率密度関数 $f(x)$ 、と時間あるいは空間距離 $(0, L]$ に存在する台数(到着台数) N の確率密度 $P_N(m, L)$ が次式で与えられる。

$$f(x) = \frac{\beta \cdot (\beta x)^{\alpha-1} \cdot e^{-\beta x}}{\Gamma(\alpha)} \quad (x \geq 0, \alpha = 0, 1, 2, \dots, \Gamma(\alpha) : \text{ガム座数}) \quad (1)$$

$$P_N(n, L) = \sum_{k=n}^{\alpha(n+1)-1} \frac{(\beta L)^k \cdot e^{-\beta L}}{k!}, \quad (n = 0, 1, 2, \dots, \sum_{n=0}^{\infty} P_N(n, L) = 1) \quad (2)$$

$\alpha = 1$ のとき(1)式が指数分布、(2)式がポアソン分布となる確率関数が、 $\alpha \neq 1$ のとき(2)式はもはやポアソン分布ではない。

3. 確率論的考察

車頭間隔の平均値を等しくして $f(x)$ と $P_N(m, L)$ を検討すると、図-1, 2 となる。 $(P_N(m, L))$ は階級度数であるが、便宜上連続度数として表記する。以下同様) 破線が指数分布による仮定、実線がアーラン分布による仮定の結果を示す。文献(1)や車両距離の実測結果⁽⁴⁾から、渋滞時車頭間隔の変動係数を $0.4 \sim 0.6$ として推定すると、アーラン分布の形参母数 $\alpha = 3 \sim 6$ が得られる。到着台数の評価を超過確率によって行うと、図-3となり、車頭間隔の実態がアーラン分布に従うとして、これを指

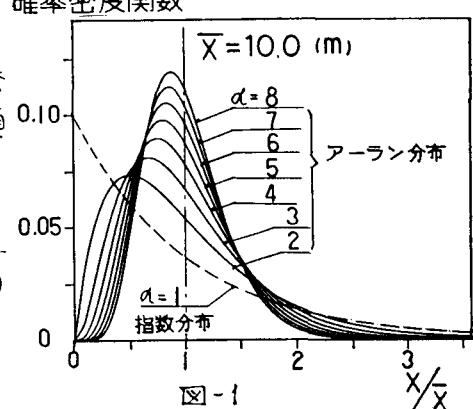


図-1

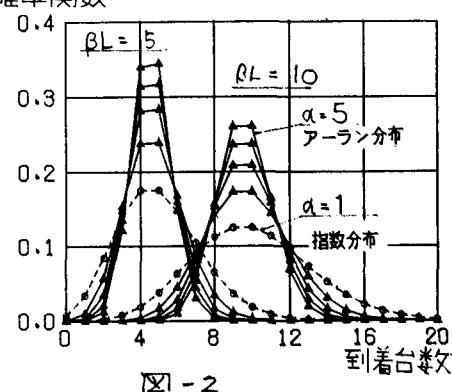


図-2

数分布で仮定するならば、ほぼ平均台数を境界としてこれ以上の台数となる発生頻度を過大に評価することになり、逆にこれ以下の台数では過少評価となる。均数を大きく仮定する程、及び超過確率が小さい程分布実験の仮定の違いによる差が大きくなる(図-4)。このことは、例えば荷重列状態の発生頻度に基づく橋梁の安全性レベルを議論する上で、大きな課題であると思われる。一方、到着台数を(2)式で表わすとすれば、以後の議論上で数学的な表現が多少困難であり、ここで尚且つ、到着台数をポアソン過程で表わす有利さを用いる為に“等価到着率” β_{eq} を提案する。即ち、到着台数の確率実験が(2)式で表わせばとして、このときの到着台数の超過確率に等しい超過確率を与えるボアソン過程の到着率を β_{eq} と言う。ボアソン過程の到着台数と βL の関係は図-1のようであり、これより β_{eq} を求めるところ-6となる。例えば、 $\alpha=4$ の場合に($G_n(m, l) = 10^{-3}$ に対して等価な超過確率を与えるボアソン過程によって車両配列)モデル化するならば、観測される平均到着率の約75%の到着率を用川中は良いということになる。($\beta L = 10$ の場合)

$$G_N(n, L) = \sum_{k=n}^{\infty} P_N(k, L) \quad (3)$$

$$\sum_{k=n}^{\infty} \frac{(\beta_{eq} \cdot L)^k \cdot e^{-\beta_{eq} L}}{k!} = \sum_{m=n}^{\infty} \sum_{k=\alpha m}^{\alpha(m+1)-1} \frac{(\beta L)^k \cdot e^{-\beta L}}{k!}$$

4. あとがき

本研究では、自動車交通流の車両配列においてもやはり独立到着と仮定できない場合に対して、合理的なモデル化を行なう方法について、主として配列状態の超過確率の点から考察を行なった。その結果、ここに仮定したアーラン分布によって車頭間隔が近似されると言れば、特に荷重列として問題とする超過確率の配列状態の発生頻度の推定にあたって、従来の指數分布による評価では過大評価となることが分かった。とりわけ、淡滞時交通荷重の評価において有用な結果であると思われる。今後さらに、自動車交通流の車両配列に関する観測データを得て、実際上の問題において考察を進める予定である。

(参考文献) (1) M.Wohl, B.T.Martin, 加藤・山根訳、交通工学(下), 鹿島出版会, 昭48.5 (2) 小堀・吉田、電子計算機による自動車交通流模型の作成について、金沢大学工学部紀要N0.3-3, 昭39 (3) 中川、接算等分布荷重の確率論的考察、土木学会論文集N0.127, 昭41.

(4) 中島・久保・明田・石田、高速道路における淡滞時の車両距離について、昭58年度土木学会技術支部分講演梗概

