

## 騒音レベル中央値の簡易推定法について

九州工業大学 正員 ○渡辺義則  
 学生員 博田能行  
 九州大学 正員 角知憲

## 1. まえがき

これまで提案してきた線形系の応答に関する諸性質を利用したコンピュータモデル(線形モデルと後称)を基礎にして、車両定常走行時の等騒音レベル $L_{Aeq,T}$ を比較的容易に計算できる方法は既に報告した<sup>1)</sup>。さらに本報告では、現在、環境基準値として採用されている騒音レベルの中央値 $L_{50}$ を簡単に推定する方法について、開放式大平坦部道路区間を対象に考察した結果を紹介する。

2. 車両定常走行時の騒音レベル中央値 $L_{50}$ の簡易推定法2.1 等騒音レベル $L_{Aeq,T}$ の簡易推定法<sup>1)</sup>

$$L_{Aeq,T} = 10 \log_{10} M_3 / 10^{-12}$$

$$M_3 = \sum_{k=1}^n M_k \int_{-\infty}^{\infty} g_k(\lambda) d\lambda + M_b$$

$$M_k = W_k \cdot Q_k (14.4 A_k + 1.6) / 3600$$

$$W_k = 10^{-12} \times 10^{(0.2 V_k + 85 + i_k/3)/10}$$

(1)  $g_k(\lambda)$ : k車線に対する荷重関数  
 (2)  $M_b$ : 暗騒音の平均値, n: 対象道路の車線数  
 (3)  $i_k$ : k車線の道路総断面積  
 (4)  $V_k$ : k車線の車両平均速度 (km/h)  
 (5)  $Q_k$ : k車線の時間交通量,  $A_k$ : k車線の大型車混入率

2.2 対象測定点に生じる音の強さの時間変動 $\gamma_3(t)$ の二乗平均値 $\gamma_3^2$ の推定方法

$$\gamma_3^2 = \gamma_{33}^2 + M_3^2 = \int_{-\infty}^{\infty} S_{33}(f) df$$

多入力線形系では一般に次式が成立する。

$$S_{33}(f) = \sum_{i=1}^n \sum_{k=1}^n G_i^*(f) G_k(f) S_{ik}(f)$$

(6)  $\gamma_3^2$ :  $\gamma_3(t)$  の分散  
 $S_{33}(f)$ :  $\gamma_3(t)$  のパワースペクトル密度関数  
 $G_k(f)$ :  $g_k(\lambda)$  のフーリエ変換, \*は共役の意味  
 $S_{ik}(f)$ : いおよび k 車線上の音源の音響出力の時間変化率に關する相互スペクトル密度関数

とくに、車線数が 2,  $G_k(f)$  が  $f$  に関して対称である  $A(f)$ :  $S_{12}(f)$  のコススペクトル密度関数であれば、上式は次のようになる。

$$S_{33}(f) = G_1^2(f) S_{11}(f) + G_2^2(f) S_{22}(f) + 2A(f) G_1(f) G_2(f) \quad (7)$$

2.3 騒音レベル中央値 $L_{50}$ の簡易推定法

騒音レベル $Z$ が  $N(\mu, \sigma^2)$  の正規分布に従う場合には、以下の関係式が導かれる。

$$M_3 = \int_{-\infty}^{\infty} 10^{-12} e^{cx} p(x) dx = 10^{-12} e^{c(\mu + \frac{1}{2}\sigma^2)}, \quad p(x) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}\sigma} \exp\left\{-\frac{(x-\mu)^2}{2\sigma^2}\right\} \quad (8)$$

$$\therefore L_{Aeq,T} = \mu + C\sigma^2/2, \quad C = (\log_e 10)/10 \quad (9)$$

$$\text{一方}, \gamma_3^2 = E[(10^{-12} e^{cx} - M_3)^2] = (10^{-12})^2 \cdot E[e^{2cx}] - M_3^2 = 10^{-24} e^{2c(\mu + \sigma^2)} - M_3^2 \quad (10)$$

$$\therefore 10 \log \gamma_3^2 / (10^{-12})^2 = 2\mu + 2C\sigma^2 \quad (11)$$

式(9), (11)より騒音レベルの平均値 $\mu$ と標準偏差 $\sigma$ はこれを次式より求まる。

$$\sigma = \sqrt{\frac{Z}{C}} \sqrt{10 \log \frac{\gamma_3^2}{10^{-12}} - L_{Aeq,T}}, \quad \mu = L_{Aeq,T} - (10 \log \frac{\gamma_3^2}{10^{-12}} - L_{Aeq,T}) \quad (12)$$

さらに、騒音レベル中央値 $L_{50}$ および80%レンジの上、下端値 $L_{10}$ ,  $L_{90}$ は次式より求まる。

$$L_{10} = \mu + 1.28\sigma, \quad L_{50} = \mu, \quad L_{90} = \mu - 1.28\sigma \quad (13)$$

## 3. 実験への適用と考察

本手法は地表面状況の異なる平坦部道路区間へ適用する。いま、周囲に建築物等が開放された平坦部道路区間にあっては、荷重関数が式(14)のように表現できることと仮定すると、式(2)より式(7)中の $G_k(t)$ は次のようになる。ただし、 $M_b \neq 0$ とする。

$$g_k(t) = a \left\{ l_k^2 + (v_k \cdot t)^2 \right\}^{-\frac{1}{2}}, -10 < t < 10 \quad (14)$$

$$\mu_3 = \frac{a \sqrt{\pi} \Gamma(\frac{b-1}{2})}{\Gamma(\frac{1}{2})} \sum_{k=1}^n \frac{M_k}{v_k \cdot l_k^{b-1}} \quad (15)$$

$$G_k(t) = \frac{2a\pi^{\frac{b-1}{2}} |t|^{\frac{b-1}{2}} K_{\frac{b-1}{2}}(2\pi l_k |t| / v_k)}{v_k^{\frac{b+1}{2}} \cdot l_k^{\frac{b+1}{2}} \cdot \Gamma(\frac{b+1}{2})} \quad (16)$$

$a, b$ : 地表面状況によって決まるパラメータ

$v_k$ :  $k$ 車線の車両平均速度 (m/sec)

$l_k$ :  $k$ 車線の中央から観測点までの距離

$\Gamma(x)$ : ガンマ関数,  $t$ : 時間(sec)

$K_v(\theta)$ : 第2種変形ベッセル関数,  $\theta$ : 周波数

以上の式を用いて各種騒音評価量を予測し、観測値と比較したものと表-1に示す。ただし、式(7)中の $S_{11}(t)$ ,  $S_{22}(t)$ には実測交通流を分析した値を用い、また、 $A(t)$ の項は小さいので無視した。実用上必要な予測精度の目安を±3dB以下とし、表-1の結果は、 $L_{50}$ で表-1 推定値と実測値の差の平均値と標準偏差(±1σ)と $L_{90}$ を除いた騒音評価量が、本研究で示した関係式で比較的精度よく予測されることを示す。 $L_{50}$ と $L_{90}$ の予測精度があまりよくない原因としては、① 騒音レベルの分布を正規分布と仮定したことによる誤りがある、② 式(12)中の $L_{Aeq,T}$ および $A(=10 \log_{10} \sqrt{P_e} / 10^{-4})$ をもつて精度よく推定する必要がある、という2つが考えられるが、後者②のほうが主たる原因であろう。つまり、表-1からわかるように、 $L_{Aeq,T}$ と $A$ は値としての精度は比較的よいが、 $L_{Aeq,T}$ が観測値より大きめに推定され、一方、 $A$ が小さめに推定されるために、式(12)中の $\mu$ は小さめに、一方、 $\mu$ は大きく推定される。このことは、 $A$ ,  $L_{Aeq,T}$ の観測値を式(12)に代入(すなわち、 $A$ と $L_{Aeq,T}$ が完全に予測された場合に相当)すれば、表-2に示すように $\mu$ ,  $\sigma$ ,  $L_{50}$ ,  $L_{90}$ の予測精度がかなり向上することからも明らかである。

表-2 推定値と実測値の差の平均値と標準偏差  
( $A$ と $L_{Aeq,T}$ に実測値を使用)

観測点		10 m	20 m	40 m	70~80m
$L_{50}$	KJ	2.6 (0.7)	2.6 (0.4)	0.4 (1.3)	0.0 (0.9)
	KA	1.9 (0.6)	2.2 (0.5)	0.8 (0.6)	0.6 (0.4)
	KN	1.9 (1.1)	1.6 (0.9)	1.1 (0.4)	-0.2 (0.8)
$\mu$	KJ	0.8 (1.4)	2.9 (1.6)	-1.6 (1.1)	-2.7 (1.1)
	KA	-1.7 (1.4)	0.0 (1.1)	-1.2 (1.1)	-0.7 (0.7)
	KN	-0.9 (1.1)	0.5 (1.0)	-0.1 (1.1)	-0.8 (2.2)
$L_{90}$	KJ	-0.8 (1.4)	2.9 (1.6)	-1.6 (1.1)	-2.7 (1.1)
	KA	-1.7 (1.4)	0.0 (1.1)	-1.2 (1.1)	-0.7 (0.7)
	KN	-0.9 (1.1)	0.5 (1.0)	-0.1 (1.1)	-0.8 (2.2)

観測点		10 m	20 m	40 m	70~80m
$L_{Aeq,T}$	KJ	-0.2 (0.7)	0.7 (0.8)	0.7 (1.1)	0.8 (0.6)
	KA	-0.7 (0.8)	0.9 (0.5)	0.2 (0.6)	1.3 (1.2)
	KN	-0.4 (0.8)	1.4 (1.1)	0.5 (0.9)	1.6 (1.4)
$A$	KJ	-1.7 (0.7)	-1.2 (0.9)	-2.0 (1.1)	-1.7 (1.6)
	KA	-2.2 (0.8)	-0.9 (0.9)	-1.5 (1.0)	-0.8 (1.7)
	KN	-2.8 (1.4)	-1.8 (1.1)	-2.0 (1.6)	-1.6 (2.3)
$L_{10}$	KJ	-0.3 (0.8)	-0.2 (1.0)	0.0 (0.8)	0.2 (0.5)
	KA	-0.7 (1.2)	0.3 (0.4)	-0.7 (0.7)	-0.3 (1.1)
	KN	-0.2 (0.7)	0.1 (0.7)	-1.3 (1.0)	0.3 (1.4)
$L_{50}$	KJ	2.8 (0.8)	4.6 (0.6)	2.5 (0.4)	2.7 (0.7)
	KA	1.3 (0.8)	3.6 (0.8)	1.9 (0.6)	3.4 (1.0)
	KN	2.9 (0.6)	4.2 (0.5)	3.3 (0.7)	4.5 (1.1)
$L_{90}$	KJ	3.5 (1.6)	7.6 (1.6)	4.2 (1.1)	4.6 (1.6)
	KA	0.6 (0.9)	4.5 (1.5)	3.2 (0.8)	6.3 (1.4)
	KN	3.7 (1.1)	6.7 (0.8)	6.7 (0.9)	8.4 (1.6)
$\mu$	KJ	-1.6 (0.6)	-2.8 (0.8)	-1.5 (0.5)	-1.9 (0.6)
	KA	-0.6 (0.3)	-1.5 (0.5)	-1.4 (0.3)	-2.5 (0.7)
	KN	-1.6 (0.3)	-2.4 (0.3)	-3.0 (0.5)	-3.2 (0.6)

1) 磐田、久保、角: 車両走行時の等価騒音レベルの推定法、第39回工学会年次学術講演会概要集Ⅲ

(注) ( ) 内は標準偏差、デタ数は6