

九州東海大学 正員 秋山 政敬

同上 ○ 秋本 昌胤

まえがき

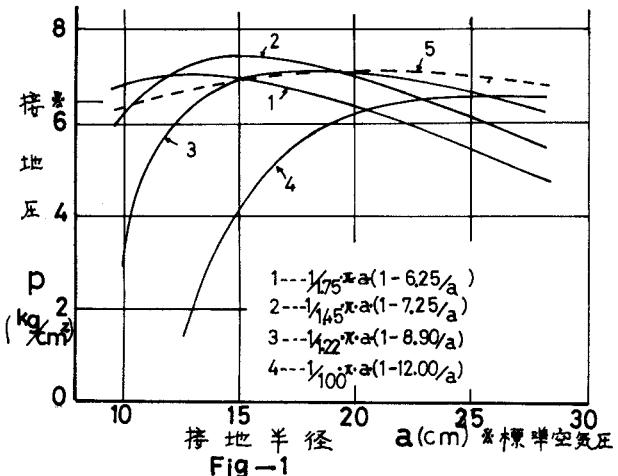
輪荷重と接地圧、接地半径の関係を舗装構造に適用する場合については未だ不明瞭である。そこで従来示されている関係式や著者の研究による関係式によって、舗装構造に適用した場合どのような結果をもたらすかについて、接地半径、接地圧との関係から高級舗装に属するものについて検討を加えた。

1 標準空気圧に対応する接地圧、接地半径

わが国タイヤ規格協会では標準車に対して空気圧 6.5 kg/cm²を推奨しており、この時の関係式における接地圧、接地半径の関係は Fig-1 のようである。(ただし、 $a = 1.00P + 12.00$ については不明) 空気圧と接地圧とのバランスがとれるものとすれば式(1)において、実測接地圧分布から修正して示した点線 5 が最も適当であると考える。すなわち、設計に適用した場合どの輪荷重(高級)においてもほぼ、6.5 ~ 7.0 kg/cm²程度の空気圧を示すからである。(Table-1)

Table-1 適用した接地圧

(ton級) (kg/cm ²)	5	8	12
P(本研究)	6.5	7.6	8.0
P ₄ (従来の研究)	5.5	6.35	6.63



2 適用法

各式における輪荷重と接地半径の関係 (Table-2 参照.)

Table-2

3. 適用した舗装構造と弾性係数、ポアソン比
一般的に考られる弾性係数およびポアソン比を用いた。(Fig-2)

なお、各層の垂直方向

の接面応力を求めるにあたり、多層体を二層体に置き換えて算出を行い、接面は粗であるものとした。また、等値弾性係数およびポアソン比は次式によって求めた。

20cm	$E_1 = 20000 \text{ kg/cm}^2$	(アスファルトコンクリート)
20cm	$E_2 = 20000 \text{ kg/cm}^2$	(セメント処理層)
20cm	$E_3 = 2000 \text{ kg/cm}^2$	(碎石層)
100cm	$E_4 = 200 \text{ kg/cm}^2$	(路床)

Fig-2

$$E_I = \frac{(h_1 + h_2 + h_3) \cdot E_1 \cdot E_2 \cdot E_3}{h_1 \cdot E_2 \cdot E_3 + h_2 \cdot E_1 \cdot E_3 + h_3 \cdot E_1 \cdot E_2}$$

$$\mu_I = \frac{(h_1 + h_2 + h_3) \cdot E_1 \cdot E_2 \cdot E_3 (M_1 \cdot h_1 + M_2 \cdot h_2 + M_3 \cdot h_3)}{(h_1 \cdot E_2 + h_2 \cdot E_3 + h_3 \cdot E_1) (h_1 \cdot E_2 \cdot E_3 + h_2 \cdot E_1 \cdot E_3 + h_3 \cdot E_1 \cdot E_2)}$$

4. 各層の接面応力

接面応力の算式は次式によった。

$$\sigma_z = P \left[1 - \frac{\left(\frac{H_i}{a} \right)^3 \left(\frac{E_{el}}{E_{es}} \right) \cdot \left(\frac{1 - \mu_{es}^2}{1 - \mu_{el}^2} \right)}{\left\{ 1 + \left(\frac{H_i}{a} \right)^2 \left(\frac{E_{el}}{E_{es}} \right)^2 \left(\frac{1 - \mu_{es}^2}{1 - \mu_{el}^2} \right)^2 \right\}^{1/2}} \right]$$

算出にあたり、輪荷重を 5 ton 級、8 ton 級、12 ton 級とし、代表的な結果を図示すると Fig-3 のようになる。

ここで第 2 層の弾性係数を比較的大きくと、Fig-3 (実験結果を参考にして)。第一層の弾性係数が大きい場合、5 ton 級では第一層内ごと応力が逆転しているが、12 ton 級では相対的な差を生じている。

輪荷重と接地半径、接地圧の関係式から求めた本研究による式(1)と、他の研究式(4)を基準にして比較すると、各層の接面応力の関係は Fig-4 のようになり、第 2 層以下においては 5 ton 級の場合、各層ともほぼ 10% 小さく、8 ton 級では 80% 増にあり、12 ton 級では 50% 増となっている。

5. 考察

この種の舗装法は交通の重交通化とともに多く用いられるようになってきており、表層の接点強化の必要性と夏季におけるアスファルト層の弾性係数の急降下とともにセメント層の疲労破壊等について配慮を加える必要があるものと思われる。したがって、従来のようにセメント処理の強度を 45 kg/cm^2 に押さえているのは問題があるように思われる。また、4 節で示したように従来の接地半径の式では、8 ton 級以上においては繰返し交通に対しては大きな負担を強いられることになる。

参考文献省略

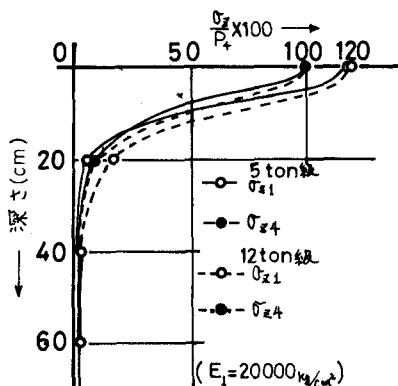


Fig - 3

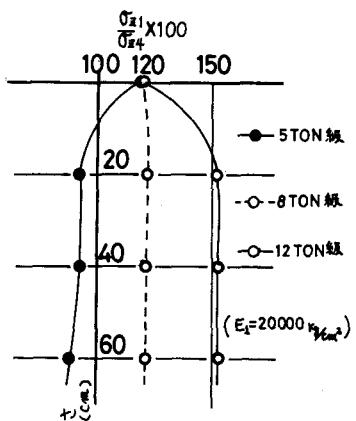


Fig - 4