

金沢大学 正員 松野三朗
 福田道路 正員 ○ 原 富男
 同 中村勝司

まえがき

DB型摩耗試験機の特性及びアスファルト混合物に対する摩耗特性については、第1報ですでに報告した通り、従来のラベリング試験と同様、締固め度と摩耗や骨材粒度と摩耗はかなりの相関性が見られた。そこで筆者らは、舗装の摩耗抵抗に対する大きな要因の一つである粗骨材の硬さによる摩耗特性や、現在供用中の道路より抜き取ったコアについて試験を行ない、現道でのわだち掘れ量との相関を得たので以下に報告する。

1. 粗骨材の硬さと摩耗量

使用した粗骨材は $13 \sim 5 \text{ mm}$ のサイズで、ロサンゼルススリヘリ減量が $13 \sim 34\%$ までの19種類である。これらの骨材は大別すると、石灰岩、砂岩などの山碎、スラグ、セラサン(cm^3)などの人工骨材、及び水系の異なる川碎である。

摩耗試験はアスファルト及びセメントを結合材として直径 10 cm の供試体を作成し行なった。以下にアスファルト混合物及びセメント供試体の作成方法を述べる。

アスファルト混合物としての配合は、密粒度ギャップアスコン(13 F)を基準粒度とし、6号砕石部分に試験骨材を使用する配合とした。また、粗骨材の比重差を考慮してすべて比重補正しマーシャル配合設計を行なった。OACはVMAの最低点、安定度の最高点、密度の最高点の各アスファルト量の平均値を用いた。各配合によるOACは $4.4 \sim 5.8\%$ と、骨材の種類により差が見られた。摩耗試験のアスファルト量は、このOAC及び $\pm 0.5\%$ について供試体を作成し行なった。

アスファルト混合物のロサンゼルススリヘリ減量と摩耗量は、図-1に示すようにスリヘリ減量が小さいものほど、またアスファルト量が多いほど小さくなる傾向が見られた。相関係数は手作業で作成したマーシャル供試体であることや、アスファルトと骨材との付着性から全体に低い値であるが、OAC-0.5%が最も良く、アスファルト量が増すにつれて摩耗に対する骨材の硬さの影響が小さくなつてゆくものと考えられる。

セメント供試体は $10 \sim 5 \text{ mm}$ サイズの骨材を1軸モールド底面に 1 cm 程度敷均し、早強セメントを $W/C = 35\%$ のセメントペースト(流动化剤パリックFL 1%添加)にし流し込んだ後14日間水中養生を行ない摩耗試験に供した。セメント供試

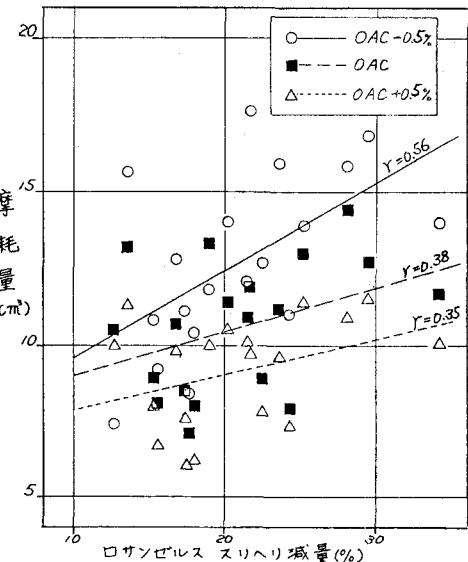


図-1. アスファルト混合物の摩耗量

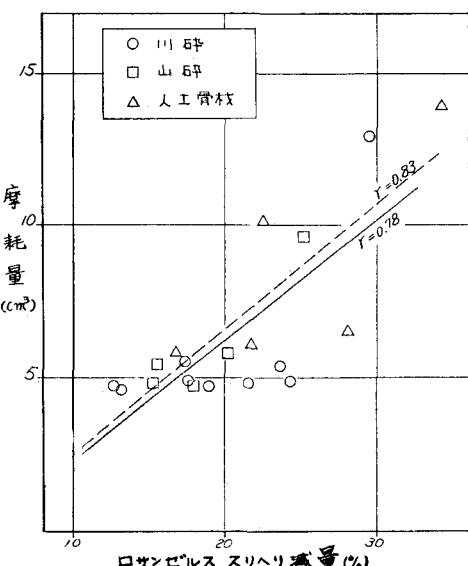


図-2. セメント供試体の摩耗量

体によるDB型摩耗量は図-2に示すように、アスファルト供試体の場合より全体に少なくなっているものの相関性は良くなっている。しかし、スリヘリ減量による摩耗量の増加割合はセメントペーストによるほうが敏感であり、セメントコンクリート舗装では粗骨材の選定に注意が必要であると考えられる。図-2でも明らかのように、川砂だけが摩耗量に特異な値を示したが原因は究明できなかったことから今後試験を継続し明確にしたい。

2. コアによるDB型摩耗量とわだち掘れ深さ

現在供用されている国道より採取した約10cmのコアによるDB型摩耗量とスパイク装着率、装着日数及び交通量測定データーを基にして小型車に換算した場合の100万台通過補正による現道わだち掘れ深さの関係を図-3に示す。異なるバインダーや骨材であること考慮すれば相関性は良く、DB型摩耗量の多いものほど現道でのわだち掘れ量は大きい傾向となってい。また、細粒度ギャップアスコン(13F)だけについて見るとかなり高い相関が得られた。そこで、DB型摩耗量と現道での交通量やスパイクタイヤ装着率の測定結果から、1冬当りのわだち掘れ深さを推定する手法として次の式を得た。

$$Y = \frac{1}{100} (-1.741 + 0.715 X_1) \cdot X - \frac{1}{100} (-1.741 + 0.715 X_1) \cdot \left(\frac{X_2 X_4}{100} + \frac{2 X_3 X_4}{100} \right)$$

ここに

Y : 現道1冬のわだち掘れ深さ (mm)

X : 1冬換算スパイクタイヤ装着小型車台数 (万台)

X_1 : DB型摩耗量

X_2 : 小型車スパイク装着率 (%)

X_3 : 大型車 " (%)

X_4 : 小型車1冬交通量 (万台)

X_5 : 大型車 " (万台)

この式を表わしたのが図-4である。 X が現道交通量調査から判明すれば、この図を用いてDB型摩耗量により現道1冬のわだち掘れ深さが推定される。これより北陸地方と北海道の交通区分によるスパイクタイヤ装着小型車台数は、表-1に示すようになり、同じD交通で同じDB型摩耗量であっても、スパイク装着率、装着月数などから北海道は北陸の4倍程度のわだち掘れが生ずることになる。

あとがき

今回の試験結果より、骨材のスリヘリ減量が小さいほど摩耗は小さくなる傾向にあり、またアスファルト量も摩耗抵抗に大きく影響を与えていることが明確となった。現道コアによるDB型摩耗量とわだち掘れ深さについては、かなり良い相関が見られたことから、現道1冬摩耗わだち掘れ深さの推定式を提案したが、調査データーが少ないので今後更に試験データーを積み提案式の信頼性を確認してゆきたい。最後に、この実験に関して多大な御協力いただいた北海道開発局、東北地建、北陸地建、関東地建の方々に対し深く謝意を表わす次第であります。

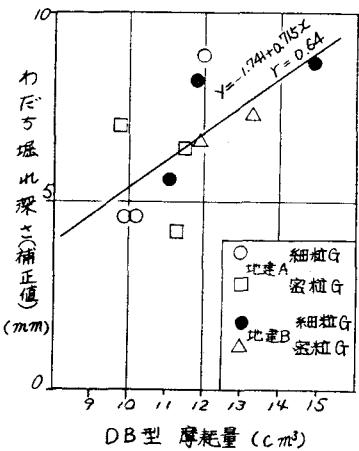


図-3. 摩耗量とわだち掘れ深さ

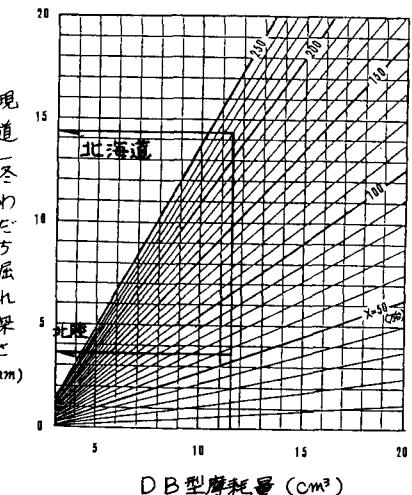


図-4. わだち掘れ深さ推定図

表-1. 交通区分による小型車スパイク装着台数

交通区分	L A B C D				
	スパイク タイヤ 装着 台数	スパイク タイヤ 装着 率	大型車	中型車	小型車
北 陸	3.2 ヶ月	大型 13%	100	250	1000 3000
			400	1000	3000 12000
			2500	6200	25000 74900
北 海 道	4.9 ヶ月	大型 57% 小型 42	16/100	40300	16/300 483800
			18600	46500	186300 558700
			16800	41900	167600 502700
			57600	144100	576200 1728700
			74400	186000	743800 2231400

注-1. 小型車通行台数は交通量調査とともに大型車の4倍とした。

注-2. 大型車(スパイク付)は小型車(スパイク付)の2台分とした。