

シェル石油 正会員 牛尾俊介

## 1. はじめに

アスファルト舗装のわだち層はよく運び交通荷重によるアスファルト層のクリープによる変形が支配的である。舗装は年間を通じて各種温度を履歴し、深さ方向の温度勾配も日中の昼夜変化とともにあって変化している。本研究においては、舗装のアスファルト層の温度変化と時間・温度換算則を適用して代表的な温度の時間の長さを換算して一本化する方法を試みた。通過交通荷重によって生ずる舗装内の応力・変位等や弾性係数解析によって理論的に求めた方法は現在では一般的なものになっている。この弾性係数解析によって得られる応力・変位を用いてアスファルト層のクリープによる変形量を求めてアスファルト舗装のわだち層の変形量とするところである。

## 2. 舗装体温度の換算と重みつき交通量

東京地区における月別平均気温を参考として提案する舗装体の温度の一般式<sup>1)</sup>における一年間の2時間毎の各深さの位置における温度の累積頻度と各温度の実日数を求め、図1を得た。最多頻度の温度22.5°Cを代表温度と考えて各温度における日数を時間・温度換算則によって22.5°Cの日数で換算し、その総和の一年間の時間の長さ(365日)に対する割合を求め、温度換算係数Wを定義した。各種アスファルトによって異なるシフトファクターを用いてWを計算し、図2の如くアスファルトの性状とWの関係を得た。交通量は通常5t/輪荷重×10t/軸重×換算して舗装構造の設計等に用いる。ある供用期間の交通量が既知の時、舗装体が22.5°Cに保たれたりした場合の換算期間長に対する重みつき交通量は次式で表わすことができる。

$$T = N \cdot W \quad (1)$$

T: 重みつき交通量

N: 5t/輪荷重換算交通量

W: 温度換算係数(図2)

## 3. アスファルト混合物のクリープ特性

牛尾、菅原は静的圧縮クリープ、ホリ換算保証曲げ試験を用いて各種混合物のクリープ特性を研究し、ある範囲のアスファルト混合物(粗粒・密粒・アス安定処理等)であればほぼ一義的に定まるクリープ特性を有するとして明らかにした。<sup>2)</sup> 図3はアスファルトのステファネス(S<sub>stiff</sub>)とアスファルト混合物のステファネス(S<sub>mix</sub>)の関係を示したもので、S<sub>stiff</sub>が既知で

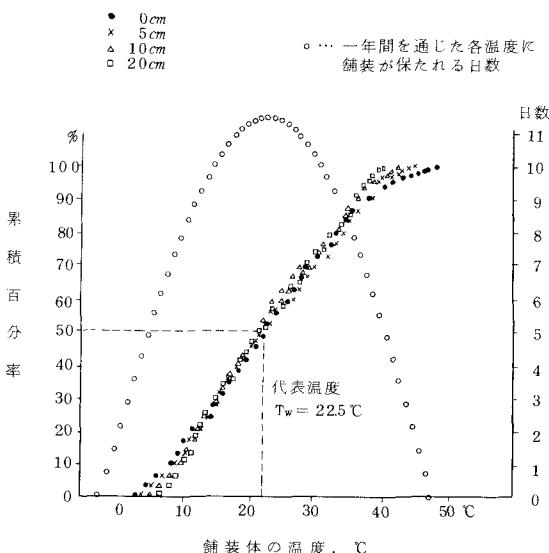
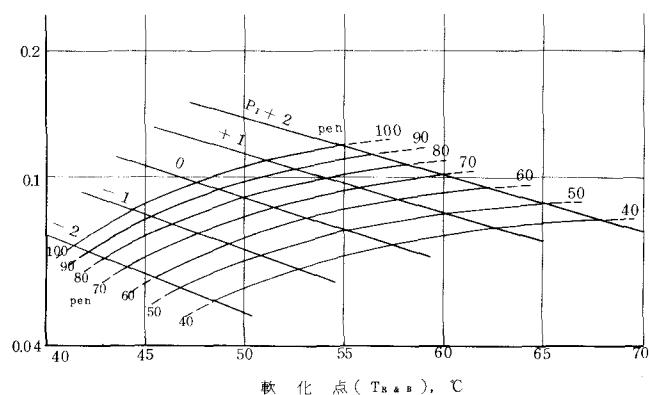
舗装表面下各深さ位置における  
温度の累積頻度数

図1. 1年間の温度履歴累積時間(関東地区)

図2. アスファルトによる舗装体の温度履歴換算係数  
(関東地区…図1に示される舗装体の温度分布に対して)  $T_w = 22.5^{\circ}\text{C}$

あれば容易に  $S_{\text{mix}}$  を求めうる。 $\gamma$  もべき乗で表す。

#### 4. 尺構造解析

BISARコンピュータープログラムは舗装表面に沿うる荷重の大きさ、路地面積、舗装構成各層の厚み、弾性係数、ポアソン比等が既知の時、舗装体内の応力変化を計算する应力・ひずみ・変位等を計算するプログラムである。高速道路調査会は東名高速道路開通後10年間にわたり追跡調査結果を発表して<sup>3)</sup>、不筋壳<sup>4)</sup>構造の追跡調査結果のうちも種類の代表的な舗装構成についてBISARを用いて各構造解析を行って<sup>5)</sup>。この時アスファルト層の弾性係数はHenkelom<sup>6)</sup>法<sup>7)</sup>で求め、路盤と路床の弾性係数はベンケルマン<sup>8)</sup>法<sup>9)</sup>で実測最大ひずみ量と理論計算によるひずみ量が同じにならうと定めた。又各層のポアソン比は0.35としている。

## 5. アスファルトの変形量の計算

アスファルト瓦の庇りとひびきの關係から次式が成立する。

クリーク沿いにあります。

$$\Delta H = \frac{0}{S_{\text{mix}}} \cdot H \quad \dots \dots \dots \quad (2)$$

弹性は83%以下が好い。

$$\alpha = E \cdot \frac{f}{H} \quad \dots \dots \dots \quad (3)$$

$\Delta H$ : アスファルトの変形量

$\alpha$  : アスファルト層に生ずる応力

E : アスファルトの弾性係数

$H : P_2 \rightarrow w + R_1 \circ R_2$

(2), (3) 式より、アスファルト層の変形量(次式により求めろ)を計算せよ。

$$\Delta H = \frac{E}{S_{\text{mix}}} \cdot \delta \quad \dots \dots \quad (4)$$

## b. 計算結果方針結論

以上の方針により計算し其結果と実測  
より土壤量との関係を図4の如く得ら  
れ、良好な関係にあることを確認された。

### 参考文献

- 1) 近藤佳宏・三浦裕二、工木学会論文報告集  
NO.250, pp.123~132, 1975年6月
  - 2) 半尾俊介・菅原昭佳、石油学会誌、  
第24巻、第4号、1981年3月
  - 3) 高速道路調査会、アスファルト舗装追跡  
調査結果報告書、1975年2月、1976年2月

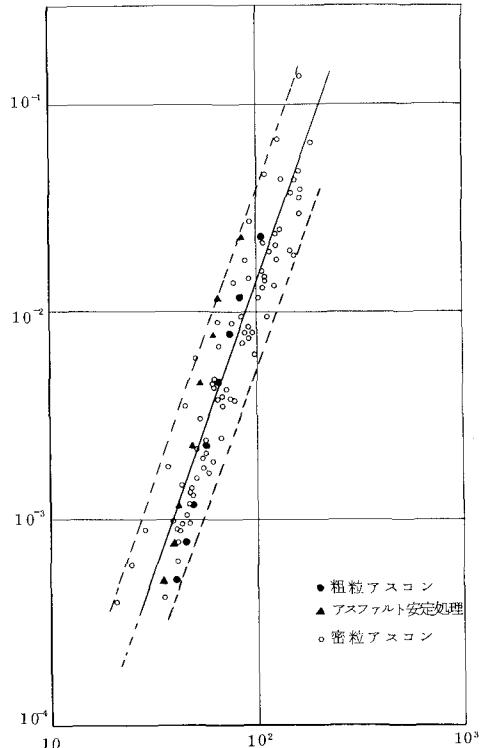


図3. ホイールトラッキング試験より得られた各種アスファルト混合物の  $S_{bit}$  -  $S_{mix}$  の関係

図中の番号は測点 No. で下表に対応する。

印	No.	A <sub>a</sub>	A <sub>b</sub>	C
○	1	10	18	17
●	2	10	18	17
◎	3	10	18	17
●	4	11	22	17
○	5	11	22	17
○	6	11	22	17

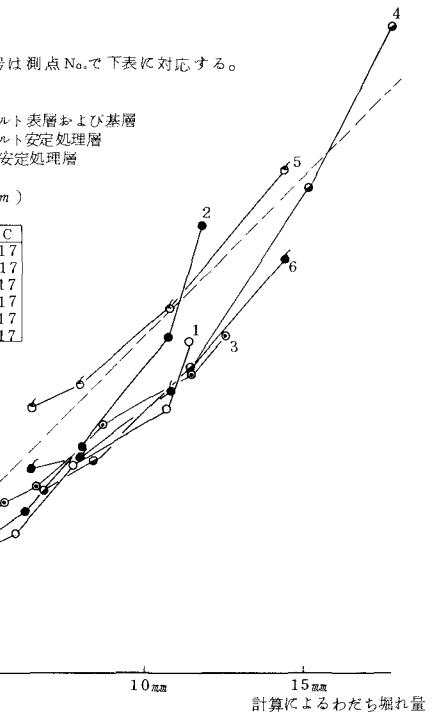


図4 実測わだち堀れ量と計算わだち堀れ量との比較(径年)  
 一アスファルト安定処理とセメント安定処理路盤一