

V-191 エポキシアスファルトコンクリートの動的特性

大林道路株式会社 正員 伊吹山西郎
大林道路株式会社 正員 ○松谷 健一

I はじめに

エポキシアスファルトコンクリートはエポキシ樹脂の優れた物理的、化学的特性によって、通常のアスファルトコンクリートとは異った性状を示す。エポキシアスコンの静的特性については一連の研究によってかなり解明されているが、動的性状に関する研究報告は比較的小い。本文は一般的なアスファルトコンクリートの分野で行なわれている方法に従って、載荷時間および温度を広く変化させたエポキシアスコンの動的性状を測定し、ストレートアスコンとの比較およびバインダ量の影響等について考察を行なったものである。

2. 試験方法

2-1. 使用材料

実験に用いた粒度はアスファルト舗装要綱(昭和50年度版)の密粒度アスコン(B3)および細粒度アスコン(B3)の中央粒度を目標に決定した。使用材料の粒度および物理性状は表-1に示すとおりである。

2-2. 供試体作製

試験に用いた供試体は所定の温度(エポキシ120℃とストレートアスコン158℃)で混合し、ローラーコンパクタでマーシャル密度の100%となるように締固めた。こ水らの供試体は室温になるのを待って、ダイヤモンドカッターで

4×4×35cmに仕上げた。ただし、エポキシアスコンの場合は締固め後、標準養生(120℃空気槽内に4時間放置)を行なった。

2-3. 載荷方法

載荷はインストロン社製万能試験機を用いて、スパン30cm、中央2点載荷(支間10cm)を行なった。制御方式は両振りのたわみ制御式で供試体中央部の最大たわみ量が±0.2cmとなるような正弦波を入力とした。この時、供試体中央部、上下縁に生ずる最大ひずみは計算上、ほぼ4.1%である。試験周波数は0.1, 0.3, 0.5, 1, 3.5, 10Hzとし、試験温度は-20, 0, 20, 40, 60℃の5点とした。

3. 試験結果および考察

3-1. 温度-時間重ね合せの原理の適用

動的載荷に対して得られた応答(応力、ひずみ、損失角)から、複素弾性率E^{*}、動的弾性率E_d、損失弾性率E_η、損失正接tanδを算出し、温度-時間重ね合せの原理の適用を検討した。密粒度ストレートアスコン(バインダ量6%)および密粒度エポキシアスコン(バインダ量6%)のシフトファクター-log₁₀t^{1/2}および複素弾性率E^{*}のマスター曲線を図-1および図-2に示す。図-1より、シフトファクターと温度の関係はスムーズな曲線となり、温度-時間重ね合せの原理は適用できるものと思われる。

3-2. ストレートアスコンとエポキシアスコンの比較

図-2に示すとおり、短時間載荷領域(10⁻⁶秒以下)でのE^{*}はエポキシアスコンがほぼ2.0×10⁵KPa、ストレートアスコンが1.8×10⁵KPaとなり、両者の差はあまり見られない。載荷時間が長くなるにつれて両者の差は大きくなり、載

表-1 粒度および物理性状

材料名	比重	吸水量(%)	備考	通過重量百分率(%)		
				粗粒度 (1.15mm以上)	密粒度 (0.75mm以上)	細粒度 (0.075mm以上)
6号碎石	2.694	0.86	硬質砂岩	13	100	100
7号碎石	2.696	1.14	"	5	65	72.5
砂利	2.162	2.94	"	2.5	42.5	57.5
砂	2.737	2.79	川砂	0.6	26.3	35.5
石粉	2.708	—	石灰質	0.3	15.2	19.7
エポキシ	1.064	—	ラベル石油製 2液混合式	0.15	9.9	12.1
アスファルト	1.030	Pen. 96	PI. -0.4	0.074	6.3	7.2
ストレート アスファルト	—	—	—	100%	6.0	6.0~8.0

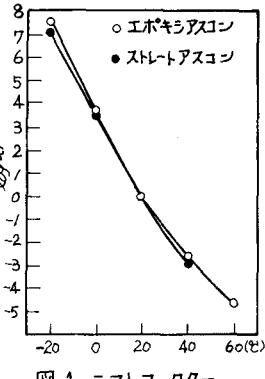


図-1 シフトファクター

荷時間が 10^2 秒以上になるとストレートアスコンは流動状態となるのに対し、エポキシアスコンは長時間載荷領域(10^3 秒以上)でも平坦性を示し、流動状態には到らない。マスターカーブの性質上、長時間領域は高温領域とも考えられ、エポキシアスコンは高温安定性に優れた材料であるとも言える。図-3にはエポキシアスコンおよびストレートアスコンの損失正接 $\tan\delta$ を示す。これによるとストレートアスコンの $\tan\delta$ は載荷時間に随して単調増加しているが、エポキシアスコンの場合は転移領域附近で極大値を示している。一般に粘性的機構と弾性的機構が同じ割合で作用しているところでの $\tan\delta$ は1であると考えられ、エポキシアスコンの $\tan\delta$ はほぼ0.6以下となっており、ストレートアスコンに較べ、かなり弾性的な材料であると思われる。

3-2. バインダ量について

図-4に細粒度エポキシアスコンのバインダ量を変えた場合の複素弾性率のマスターカーブを示す。バインダ量はマーシャル安定度が最大となる7%を中心にして、通常の加熱混合物で得られる範囲と思われる1%の増減を考へて、6.0% 7.0% 8.0%とした。図-3に示すように、IE^{*}は短時間載荷領域でバインダ量によらず一定の値 $2.0 \times 10^4 \text{ Kgm}^{-1}$ となっている。一方、長時間載荷領域ではエポキシアスコンの特徴であるIE^{*}の平坦性が表われているが、バインダ量によって幾分異なる値を示している。即ち、平坦領域におけるIE^{*}はバインダ量6.0%の場合、 $1.4 \times 10^4 \text{ Kgm}^{-1}$ 、7.0%で $9.5 \times 10^3 \text{ Kgm}^{-1}$ 、8.0%で $7.8 \times 10^3 \text{ Kgm}^{-1}$ となっており、バインダ量の増加に伴ってIE^{*}が減少する傾向にある。実用的見地から言うと、バインダ量は沥青系舗装材料の最も重要な要素の一つと考えられ、これによってエポキシアスコンの長時間載荷領域または高温領域での物性が特徴づけられるという点は興味深い。

4.まとめ

エポキシアスファルトコンクリートは硬化性エポキシ樹脂のもつ優れた物性のため、動的性状においても通常のアスコンとは異った性状を示す。特にその高温特性および長時間載荷領域での特性は一般的の沥青系混合物には見られないものがある。またバインダ量については一般的の沥青系混合物と同様に、材料の動的性状を支配する因子の一つであることが分り、配合設計および舗装断面設計を行う場合の一つの資料となり得ると思われる。以上エポキシアスファルトコンクリートの動的性状の概要を述べたが、最近開発された材料であるため、まだ不明な点も多く、今後の研究成果に期待するところが大である。

5. 参考文献

- 1) 両山正一、菅原照夫：エポキシ樹脂混合物の力学性状に関する研究 土木学会論文報告集 第250号
- 2) 渡辺隆、大町達夫：アスファルト混合物の動的特性について 土木学会第26回学術講演会講演集 V-117

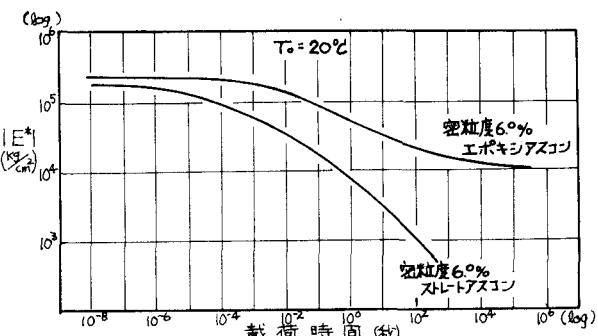


図-2 複素弾性率IE^{*}のマスターカーブ

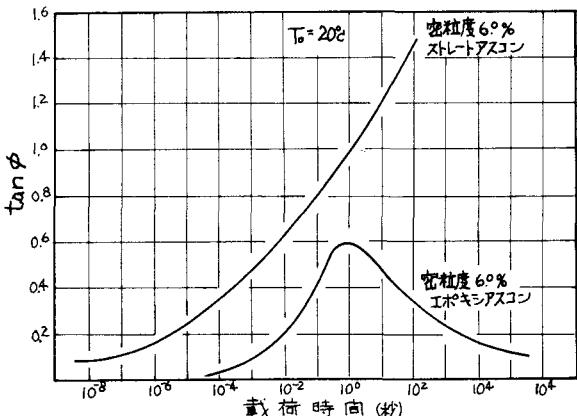


図-3 損失正接tan δのマスターカーブ

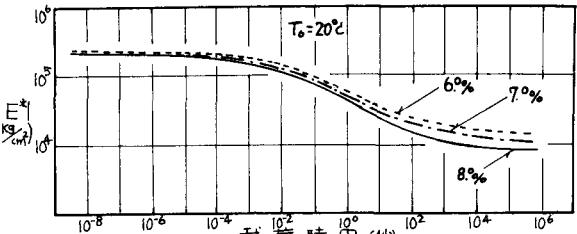


図-4. バインダ量を変えた場合のIE^{*}のマスターカーブ(細粒度)