E – 3 1

アスファルト安定処理混合物の疲労破壊特性試験

Fatigue failure characteristics of an asphalt-treated base course mixture

国立研究開発法人土木研究所	寒地土木研究所	OE	員	丸山	記美雄 (Kimio Maruyama)
同	上	Æ	員	木村	孝司 (Takashi Kimura)

1. 研究の背景と目的

北海道地域では、加熱混合により製造される瀝青安定 処理路盤材(以下,アスファルト安定処理混合物という) をアスファルト混合物最下層に標準的に使用しており, その道路の延長は国道だけでも約 6,500km に及ぶ.こ れらの実際の道路の一部において,老朽化に伴うボトム アップ型の疲労ひびわれが発生している実態にあり,今 後の進行が懸念される.この状況に適切に対応するため には、アスファルト安定処理混合物の動的粘弾性状や疲 労破壊特性を詳細に把握することが重要となる.

そこで、本報告ではアスファルト安定処理混合物に対 象を絞って温度やひずみレベルを変化させた室内試験を 行い、アスファルト安定処理混合物の温度と疲労破壊特 性や動的粘弾性状の計測を行った.また、疲労破壊特性 を表す指標としての散逸エネルギに関する計測も行った. 得られたデータは、任意の温度、ひずみレベルにおける アスファルト安定処理の動的粘弾性状と疲労破壊特性を 算定する際に活用でき、今後の各種検討の基礎情報とな るためここに報告する.

2. 室内試験の方法

(1)目的と試験方法

様々な温度やひずみレベルにおけるアスファルト混合 物の動的粘弾性状と疲労破壊特性を把握するために, 試 験温度を-10℃から+40℃の範囲で 10℃間隔 6 水準, ひ ずみレベル 100×10⁻⁶から 500×10⁻⁶の範囲で 100×10⁻⁶ 間隔5水準設定し、試験温度とひずみレベルを変化させ てアスファルト安定処理混合物供試体に対して図-1 に 示す装置により4点曲げ疲労試験を実施した. 試験温度 とひずみレベルの組み合わせおよび試験数量を表-1 に 示す. 制御方法はひずみ制御, 載荷周波数は 10Hz, 正 弦波での両振りとした. 試験温度に設定した恒温槽の中 に供試体を入れて6時間以上養生後に4点曲げ疲労試験 を行った.破壊回数の測定に加えて、荷重とアクチュエ ータ変位を 1,000Hz の測定間隔で取得し, ひずみと応力 を算定して得たリサージュ曲線から、複素弾性率、貯蔵 弾性率,損失弾性率,位相角,単位散逸エネルギを算定 し、これらの指標に対する評価も行った. なお、40℃の 試験温度においては破壊時の変曲点が明確とならないた め破壊回数の測定は行っていない.

供試体は、針入度 80-100 のストレートアスファルト をバインダに用いた.実験を行ったアスファルト安定処 理混合物(0-30)は、粒度範囲の中央値を目標粒度として 骨材粒度を設定した.

供試体作製時には、一層の仕上がり厚が骨材最大粒径 30mmの2倍以上となるよう幅150×奥行400×厚 80mm のブロック状供試体を 30 個作製し,ダイヤモン ドカッタでブロック状供試体の中央部から上下左右4面 カットで 50×50×400mm の供試体を2本切り出して必 要本数である合計 60本の角柱状供試体を作製した.



図-1 4 点曲げ疲労試験装置の概要図

表-1 試験数量と試験条件

-					
ひずみ	100	200	300	400	500
温度	×10 ⁻⁶				
-10°C			3本	3本	3本
0°C		3本	3本	3本	
+10°C	3本	3本	3本	3本	
+20°C	3本	3本	3本	3本	
+30°C		3本	3本	3本	
+40°C		3本	3本	3本	

(2) 測定データ整理方法

1,000Hz の測定間隔で測定した載荷装置の荷重とアク チュエータ変位から,式(1)によって供試体中央に発生 するひずみ ε と応力 σ を算定した.

$$\sigma = 3pl_1/bh^2, \quad \varepsilon = 27hd'/5l^2 \tag{1}$$

b: 供試体の幅(cm) ここで, *p*:荷重(N) h:供試体の高さ(cm) l₁:支点と載荷点間の距離(cm) l: スパン(cm)d':載荷点における変位(cm) アスファルト混合物などの粘弾性体に振幅 σ_i ,周波 数 f の正弦的に変化する応力を生じさせた場合, ひずみ は振幅 ϵ_i , 周波数 f で δ_i だけ位相の遅れた波形となる. これらを直行する 2 軸上で整理すると図-2 に示すよう な楕円軌道のリサージュ曲線が得られる.このとき、外 力が粘弾性体に対して1周期単位体積当りになす仕事の 量は式(2)に示すように $w_i = \pi^* \sigma_i^* \varepsilon_i^* \sin \delta_i$ で与えられ る. この外力からの仕事量は、粘弾性体内部の減衰要素 により1周期あたりに散逸するエネルギの量に一致し、 これを単位散逸エネルギと呼ぶ.得られたリサージュ曲 線から、式(2)によって位相角、複素弾性率、貯蔵弾性 率,損失弾性率および単位散逸エネルギを算定している. 破壊回数は既往の報告 1)と同様に、載荷重の変曲点から 算出した.

平成29年度 土木学会北海道支部 論文報告集 第74号

位相角 $\delta_i = \sin^{-1}(B_i/A_i)$ 複素弾性率 $|E_i^*| = \sigma_i/\varepsilon_i$ (2) 貯蔵弾性率 $E_i^- = |E_i^*|\cos\delta_i$ 損失弾性率 $E_i^- = |E_i^*|\sin\delta_i$ 単位散逸エネルギ $w_i = \pi \cdot \sigma_i \cdot \varepsilon_i \cdot \sin\delta_i$

ここで, δ_i: *i*サイクル時の位相角(rad) σ_i: *i*サイクル時の応力振幅 ε_i: *i*サイクル時のひずみ振幅 |E^{*}_i|: *i*サイクル時の複素弾性率(MPa) E^{*}_i: *i*サイクル時の貯蔵弾性率(MPa) E^{*}_i: *i*サイクル時の損失弾性率(MPa) w_i: *i*サイクル時の単位散逸エネルギ(MJ/m³)



図-2 試験により得られるリサージュ曲線

3. 試験結果と考察

(1) 異なる試験温度における破壊回数

試験温度ごとの破壊回数とひずみの関係を図-3 に示 す.破壊回数とひずみの関係は、両対数紙上で直線関係 が成り立つが、試験温度に応じてその関係は大きくシフ トし、破壊回数の対数表示で2オーダ程度の範囲に分布 することがわかる.また、同一のひずみレベルの疲労破 壊回数に着目すると、破壊回数は温度の高低に応じて単 調に大小が変化するものではなく、図-3 においては試 験温度が-10℃から+20℃の間は試験温度が高くなると疲 労破壊回数が小さくなり、+20℃から+30℃の間は試験 温度が高くなると破壊回数が大きくなる.+20℃の時の 疲労破壊回数が最も小さい.

以上のように,疲労破壊回数はひずみや温度に応じて 変わるものであり,その詳しいデータが得られたものと 考える.



図-3 温度毎の疲労破壊回数とひずみの関係

(2) 載荷回数の増加に伴うリサージュ曲線の変化

繰返し載荷回数とリサージュ曲線の推移の状況を図-4 に示す.試験開始直後は右肩上がりの楕円形となってい るが、繰返し載荷回数の増加に伴って応力が減少してい き横に寝たループを描くようになり、更に繰返し載荷回 数が増えるとひし形状になり最終的には大きく波形が乱 れた状態になることが分かる.

繰返し載荷回数に対するリサージュ曲線の推移と複素 弾性率,貯蔵弾性率,損失弾性率,位相角,単位散逸エ ネルギの推移を対応させて示すと図-5 のようになる. 複素弾性率は繰返し載荷回数の増加に伴い徐々に値が低 下していくが,その後急激に値が小さくなり破壊に至る. 貯蔵弾性係数も複素弾性率と同様の傾向を示す.損失弾 性率は繰返し載荷回数の増加に伴ってわずかに増加して いく傾向にあり,その後急激に値が低下する.位相角も 繰返し載荷回数の増加に伴ってわずかに値が上がってい く傾向にあるが,値が急激に増加したあと急減する傾向 が分かる.





図-5 繰返し載荷回数と各種の物性値の測定例 (試験温度 10℃,試験ひずみ 300×10-6 の場合)



図-6 異なる試験温度におけるリサージュ曲線の違い

(3) 載荷回数の増加に伴うリサージュ曲線の変化

異なる試験温度における繰返し載荷回数が 1,000 回時 のリサージュ曲線形状の違いを示すと図-6 のようにな る. 試験温度が高い方が楕円の傾きが小さく,楕円の幅 は 20℃の時が最も広くなっており,試験温度によって 混合物の動的粘弾性状が変化している様子がわかる. な お,繰返し載荷回数が 10,000 回時など破壊回数以下の 段階では,同様の傾向が見られるが,ここでは 1,000 回 時の結果のみを示した.

(4) 試験温度と各種の弾性率の関係

横軸に試験温度,縦軸に載荷回数が1,000回時の複素 弾性率,貯蔵弾性率,損失弾性率をとった図を図-7 に 示す.前述したように,繰返し載荷回数が破壊回数以下 の段階では値が若干変化するものの同様の傾向が見られ るため,ここでは1,000回時の結果のみを示した.温度, ひずみレベルの異なるすべての実験データをプロットし てある.

アスファルト混合物の見かけの弾性係数に相当する複 素弾性率は温度の上昇とともに低下し、アスファルト混 合物の弾性項を表す貯蔵弾性率も複素弾性率と同様温度 の上昇に伴い低下する傾向にあることがわかる.ひずみ レベルの違いは、各種弾性率に大きな差を生じないよう である.

一方,損失弾性率は-10℃から温度が上昇するに伴っ て値が増加し,20℃付近を頂点としてそれ以上の温度域 では温度が高くなるに従い値が低下する傾向を示すこと がわかる.



(5) 試験温度と位相角の関係

試験温度と繰返し載荷回数が 1,000 回時の位相角 δ の 関係を図-8 に示す. 位相角 δ が 0(rad)の場合は完全弾性 体であり, 位相角が π /2(rad)の場合は完全粘性体とされ る. 温度が-10℃の時にはほぼ弾性体に近いが, 位相角 は温度の上昇に伴って増加して, 温度が 30℃や 40℃の 時には粘性体としての性質がかなり強くなっていること が分かる.



(6) 破壊回数と総散逸エネルギおよび初期単位散逸エ ネルギの関係

単位散逸エネルギは図-5 に示したように、繰返し載 荷回数の増加に伴い徐々に増加し、一定の回数を経過 (図-5 では 2 万回程度)すると急激に低下し、試験供 試体は破壊に至る.破壊に至るまでの単位散逸エネルギ を積分したものを総散逸エネルギと定義すると、総散逸 エネルギと破壊回数の関係は図-9 に示すとおり両対数 軸上で直線の関係であることが確認された.総散逸エネ ルギと破壊回数を対数紙上でプロットすると温度、周波 数、バインダの種類、制御方法によらず直線の関係が得 られることが知られており^{2,3}、本実験においてもこの ことを裏付ける結果が得られたといえる.

ここで、破壊に至るまでの単位散逸エネルギの積分値 が図-5 に斜線で示した四角形の面積におおむね等しい と扱うことができれば、総散逸エネルギの算定は簡易に なる.そこで、繰り返し回数が 1,000 回のときの単位散 逸エネルギを初期単位散逸エネルギと定義し、初期単位 散逸エネルギと破壊回数の積として算定した総散逸エネ ルギ(初期単位散逸エネルギ×破壊回数)と、積分によ って求めた総散逸エネルギ(積分)を対比した結果を図 -10 に示す.初期単位散逸エネルギと破壊回数の積で求 めた総散逸エネルギ(初期単位散逸エネルギ×破壊回 数)は、積分によって求めた総散逸エネルギ(積算)と、 ほぼ同じ値となっていることがわかる.このことから、 積分により算定した総散逸エネルギとして、初期単位散 逸エネルギと破壊回数の積を代用として用いても大差な いことがわかる.

次に,破壊回数と初期単位散逸エネルギの関係を図− 11 に示す.初期単位散逸エネルギと破壊回数は両対数 紙上で直線となる関係にあり,温度やひずみレベルが異 なっていても式(3)に示す同一の直線で表現できること が分かる.

$$w_{1000} = 0.0287 \times N_{f}^{-0.4277} \tag{3}$$

すなわち,疲労破壊特性の評価に散逸エネルギの概念 を取り入れることの有効性が確認され,さらに測定の容 易性や利便性を考えると,繰り返し載荷回数 1000 回時 の単位散逸エネルギと破壊回数を把握することで疲労破 壊性状は十分に表現可能と考えられる.

(7) 温度と初期単位散逸エネルギの関係

温度と初期単位散逸エネルギの関係を図-12 に示す. 初期単位散逸エネルギは各ひずみレベル毎に 20℃付近 に頂点を持つ上に凸の曲線となる関係が認められる.な お,試験周波数等が変われば初期単位散逸エネルギが最 大を示す温度も変化する性質のものであり,一概に 20℃付近の時に初期単位散逸エネルギが最大となる訳で はない点に留意する必要がある.







図-10 積分により算出した総散逸エネルギと初期散逸 エネルギ×破壊回数で算定した総散逸エネルギの関係





4. まとめ

本研究をまとめると以下のとおりである.

1) 舗装の構造解析や破壊回数の予測に欠かせない入力 値である,アスファルト安定処理混合物の各種の弾性率 や位相角などの動的粘弾性状値を把握した.

2) アスファルト安定処理混合物の散逸エネルギと疲労 破壊回数の関係を把握した.

3) アスファルト安定処理混合物の破壊回数は温度に影響され,10Hz の載荷速度においては 20℃程度の時の破壊回数が最も小さくなる.なお,試験周波数等が変われば破壊回数が最小を示す温度も変化する性質のものである.

これらのデータは、北海道地域で広く採用されている アスファルト安定処理混合物を混合物最下層に持つ舗装 構造の疲労寿命の予測を行う際の入力値として活用でき るものと考えられる.

参考文献

- 丸山記美雄,岳本秀人,笠原篤:配合の異なる混 合物の疲労破壊特性に関する検討,土木学会舗装 工学論文集第9巻,pp141-148,2004.12
- Dijk W., Visser W.: The Energy Approach to Fatigue for Pavement Design, Proc. of AAPT, Vol. 46, pp38-74, 1977.
- 3) 姫野賢治・渡辺隆・丸山暉彦:低スティフネス状態におけるアスファルト混合物の疲労破壊特性に関する研究,土木学会論文集,No.366/V-4, pp.143-151,1986.2