載荷波形および休止時間の違いが アスファルト混合物の疲労挙動に及ぼす影響

向後 憲一1·姫野 賢治2

1正会員 中央大学大学院 理工学研究科 (〒112-8551 東京都文京区春日一丁目13-27)

²フェロー 中央大学教授 理工学部土木工学科 (〒112-8551 東京都文京区春日一丁目13-27)

載荷波形と載荷休止時間の異なる疲労試験を行い、載荷波形や休止時間の違いがアスファルト混合物の 疲労挙動に及ぼす影響について検討した.密粒度アスファルト混合物(13)を用いて、5種類の載荷波形(正 弦波、三角波、二山波、正弦波+休止1s、正弦波+休止10s)で4点曲げ疲労試験を行い、その結果をエネル ギアプローチおよびENTPEの疲労ダメージアプローチにより解析して以下の知見を得た.1)載荷波形の違 いによりアスファルト混合物が受ける疲労ダメージには違いがあり破壊回数に差がある.2)載荷休止時間 の違いにより破壊回数にかなりの差がある.3)ENTPEの方法で求めたスティフネスの変化率と破壊回数に は直線的な関係があり、載荷波形や休止時間の違いにかかわらずその関係はほぼ一定である.

Key Words : fatigue, crack, asphalt mixture, dissipated energy, damage approach

1. 序論

(1)検討の背景

繰返し交通荷重による疲労ひび割れは、アスファルト 舗装の主要な破損形態の一つであり、疲労ひび割れに対 する抵抗性は、アスファルト舗装の設計において留意す べき必須の性能である¹⁾.

アスファルト混合物の疲労に影響を及ぼす要因には、 荷重要因、環境要因、混合物要因などがある.また荷重 要因には、荷重レベル、載荷波形、載荷時間(周波数、 休止時間の有無)などが、環境要因には、温度、水、供 用中の材料の変化などが、混合物要因には、混合物の配 合、バインダや骨材の性状などがある²、

このうち、本検討でとりあげた載荷波形と載荷の休止 時間について、既往の室内実験研究の多くは正弦波の連 続載荷を採用している.しかしながら、実際の交通荷重 は正弦波が連続して作用するわけではなく、より複雑な 載荷波形が不連続かつ不規則に作用するので、載荷波形 や載荷休止時間の違いがアスファルト混合物の疲労挙動 に及ぼす影響を把握することは、実路におけるアスファ ルト混合物の疲労挙動をよりよく理解し、アスファルト 舗装のひび割れ抵抗性の改善のための方策を検討するう えで有用であると考えられる.

(2) 本検討の目的

本検討は、アスファルト混合物の室内疲労試験におい て、載荷波形の違いや載荷休止時間の有無が疲労寿命に 及ぼす影響を確認するとともに、実験結果の解析から、 載荷条件の違いにかかわらずアスファルト混合物の疲労 ダメージを統一的に表現し得る指標を見出すことを目的 とする.

(3) 検討の概要

4点曲げ疲労試験装置を用いて、載荷波形および載荷 休止時間の異なる疲労試験を行った.

次に、実験結果から各載荷波形における散逸エネル ギを求め、破壊に至るまでの総散逸エネルギや散逸エネ ルギの変化率と破壊回数の関係について調べた. さらに、 フランスのENTPE (Ecole Nationale des Travaux Publics de l'Etat) で開発された疲労ダメージの解析手法^{3,4}を用い て、スティフネスの変化率(散逸エネルギの変化による 供試体の温度変化や混合物のチキソトロピーなどの影響 を補正した疲労ダメージの指標)と破壊回数の関係につ いても検討した.

表-1 密粒度アスファルト混合物(13)の配合と粒度

	6号砕石	37.5
配合	7号砕石	20.0
	粗 砂	32.7
%	細 砂	6.5
	石 粉	3.3
	13.2 mm	100
粒度	4.75	62.5
	2.36	42.5
	600 µm	24.1
0/2	300	15.1
70	150	9.3
	75	6.0
ストアス60/80 %		5.8

表-2 密粒度アスファルト混合物(13)の性状

密度	g/cm ³	2.363
空隙率	%	4.0
VMA	%	17.2
VFA	%	76.7
安定度	kN	8.7
フロー1	/100cm	27

表-3 疲労試験装置の仕様

	4点曲げ	push-pull型一軸
	疲労試験装置	疲労試験装置
制御方式	油圧サーボ	油圧サーボ
制御モード	変位,荷重	変位,荷重
最大動的荷重	10kN	20kN
変位制御最小値	0.002mm	0.002mm
荷重制御最小值	5N	10N
載荷波形	正弦波,三角波, 矩形波,外部入力	正弦波,三角波, 矩形波,外部入力
周波数範囲	0.01~10Hz	0.01~10Hz
供試体寸法	40×40×400mm または 50×50×400mm	円筒形 直径 75mm 高さ 120mm
温度制御範囲	-10~70℃ 水槽	-10~70℃ 空気槽

2. 実験方法

(1) 使用材料および配合

本検討に使用した密粒度アスファルト混合物(13)の配 合を表-1に、その性状を表-2に示す.バインダはストレ ートアスファルト60/80とし、バインダ量は5.8% (OAC)とした.

(2) 試験方法および試験条件

a) 4点曲げ疲労試験

4点曲げ疲労試験装置の仕様を**表-3**に,試験条件を**表-**4に,載荷波形を**図-1**に示す.

供試体は、密粒度アスファルト混合物(13)を所定の密

表-4 試験条件

試験区分	室内作製供試体	
供試体寸法	40×40×400mm	
スパン	300mm	
載荷方式	4点曲げ	
制御モード	変位制御	
載荷波形	正弦波,三角波,二山波 正弦波+休止 1s 正弦波+休止10s	
周波数	正弦波,三角波 →5Hz 二山波 →2.5Hz 正弦波+休止 1s→載荷0.2s+休止 1s 正弦波+休止10s→載荷0.2s+休止10s	
試験温度	10°C (水浸)	



図-1 載荷波形



写真-1 push-pull型疲労試験装置

度となるよう40×300×400mmの大きさに成型し,40× 40×400mm (×5本) に切断したものである.

三角波,二山波,正弦波+休止1s,正弦波+休止10sは, 任意波形作成ソフトウエア0105 ((株)エヌエフ回路設計 ブロック) を用いて作成しMULTIFUNCTION SYNTHESIZER WF1943A ((株)エヌエフ回路設計ブロッ ク)を介して疲労試験装置に入力した.制御モードは変 位制御とし,変位振幅は供試体の上下面に生ずるひずみ 振幅が200~400 µ m/m (初期の応力振幅で1.8~3.6MPa程 度)となる範囲とした.

なお,破壊回数は応力振幅が急激に低下し始めた時の 載荷回数とした.

b) push-pull型一軸疲労試験装置による位相角の測定

散逸エネルギの計算に用いる位相角は, push-pull型一 軸疲労試験装置⁵ (表-3, 写真-1) により測定したステ ィフネスと位相角の関係から推定した.

push-pull型一軸疲労試験の供試体は、混合物を所定の



図-2 位相角の算出

密度となるよう300×300×100mmに成型し、その中央部分 を円筒形(水平方向に直径75mm×高さ120mm×3本)に切 断した後、上下面が平行となるよう研磨したものを用い た. 位相角の測定は、変位制御で行った. 変位振幅は、 供試体に生ずるひずみ振幅が50 μ m/mとなるよう制御し、 試験温度は-10~50℃の範囲で変化させた.

アスファルト混合物などの粘弾性体に周期的な外力を 加えると、測定される応力波形はひずみ波形よりも進ん だ位相をもち、横軸を応力、縦軸をひずみとしてプロッ トすると図-2に示すようなヒステリシスループを描く

(本検討では応力およびひずみの測定間隔を0.002sとした). 位相角(ϕ)は、**図**-2から L_1 および L_2 を読み取り、(1)式により求めた.

(1)

$$\sin\phi = L_2/L_1$$

3. 実験結果

(1) 載荷波形の影響

載荷波形の異なる4点曲げ疲労試験の結果は,図-3に 示すとおりである.

載荷波形の違いにより破壊回数に差が見られる.二山 波の破壊回数は、正弦波の破壊回数と比べて小さく、ひ ずみレベルにかかわらず約1/2程度である.また、三角 波の破壊回数は、正弦波の破壊回数と比べ高ひずみレベ ル(400µm/m)では大きい傾向にあるが、低ひずみレベ ル(200µm/m)ではほぼ同等である.

(2) 休止時間の影響

載荷休止時間の異なる4点曲げ疲労試験の結果は,図-4に示すとおりである.

休止時間の有無により破壊回数に差が見られる.同じ ひずみレベルで比較すると、休止時間を含む載荷波形で



図-3 疲労試験結果(載荷波形の違い)



図-4 疲労試験結果(休止時間の違い)

は休止時間のない連続載荷よりも破壊回数が大きく,休 止時間が長いほど破壊回数は大きい傾向にある.

4. 散逸エネルギと疲労破壊特性

散逸エネルギは, push-pull型一軸疲労試験装置を用い て測定したスティフネスと位相角の関係(図-5)から位 相角を推定し,以下により求めた.

載荷波形が正弦波の場合,供試体に加えられた外力に より,供試体内部に(2)式の応力と位相角 φ だけ遅れた (3)式のひずみが生じたとき,供試体内部の粘性要素に より一周期単位体積当たりに散逸されるエネルギは(4) 式で表される.



図-5 スティフネスと位相角の関係(測定温度:-10~50℃)

$$\sigma(t) = \sigma_0 \sin \omega t$$

$$\varepsilon(t) = \varepsilon_0 \sin(\omega t - \phi)$$

$$w_0 = \int \sigma d\varepsilon = \int_0^{2\pi} \sigma \frac{d\varepsilon}{dt} dt$$

$$= \sigma_0 \varepsilon_0 \omega \int_0^{2\pi} (\sin \omega t) (\cos(\omega t - \phi)) dt$$

$$= \pi \sigma_0 \varepsilon_0 \sin \phi$$
(4)

ここで、 σ_0 および ϵ_0 は、それぞれ応力振幅およびひず み振幅を表す.

三角波の場合,応力は(5)式を $\sigma(t+2\pi) = \sigma(t)$ によって 周期的に拡張した関数として表され,これをフーリエ級 数展開すると(6)式となる.また,位相角 ϕ だけ遅れた ひずみは(7)式となる.これより,正弦波と同様に三角 波における一周期単位体積当たりの散逸エネルギは(8) 式のように表され,これを数値積分により求めた.

$$\sigma(t) = \sigma_0 \left(\frac{2}{\pi} |t| - 1\right) \quad (-\pi \le t \le \pi)$$
(5)
$$\sigma(t) = -\frac{8\sigma_0}{\pi^2} \sum_{n=0}^{\infty} \frac{\cos((2n+1)t)}{(2n+1)^2}$$
(6)

$$\varepsilon(t) = -\frac{8\varepsilon_0}{\pi^2} \sum_{n=0}^{\infty} \frac{\cos((2n+1)(t-\phi))}{(2n+1)^2}$$
(7)





$$w_{0} = -\frac{64}{\pi^{4}} \sigma_{0} \varepsilon_{0} \int_{-\pi}^{\pi} \sum_{n=0}^{\infty} \frac{\cos((2n+1)t)}{(2n+1)^{2}} \cdot \sum_{n=0}^{\infty} \frac{\sin((2n+1)(t-\phi))}{2n+1} dt$$
(8)

同様に二山波による散逸エネルギは, (11)式で表される.

$$\sigma(t) = \sigma_0 \left(\sin \omega t + \frac{\sin 3\omega t}{2} \right) \tag{9}$$

$$\varepsilon(t) = \varepsilon_0 \left(\sin(\omega t - \phi) + \frac{\sin 3(\omega t - \phi)}{2} \right)$$
(10)

$$w_{0} = \sigma_{0}\varepsilon_{0}\omega\int_{0}^{\frac{2\pi}{\omega}} \left(\sin\omega t + \frac{\sin 3\omega t}{2}\right)$$
$$\cdot \left(\cos(\omega t - \phi) + \frac{3}{2}\cos(3\omega t - 3\phi)\right) dt$$
$$= \pi\sigma_{0}\varepsilon_{0} \left(\sin\phi + \frac{3}{4}\sin 3\phi\right)$$
(11)

図-6は、供試体が破壊するまでの総散逸エネルギと破壊回数の関係を示している.これらは、既往の研究^{6, 7}でも確認されているとおり両対数紙上で概ね直線関係にあるが、載荷波形が異なる場合(例えば、正弦波と二山波に見られるように)直線の位置が異なる.この理由は



図-7 散逸エネルギの変化率

明らかではないが, Kimらの研究[®]に示されるように, 散逸エネルギの全てが疲労ダメージに関連するのではな く,その一部のみが疲労ダメージに影響を及ぼすとすれ ば,全散逸エネルギのうち疲労ダメージに影響を及ぼす ものの比率は載荷波形により差があり,その比率は正弦 波よりも二山波の方が小さく,正弦波と三角波はほぼ同 程度であるものと推察される.

次に、Ghuzlan, Carpenterらにより疲労ダメージの指標 として提案されている散逸エネルギ比(DER)^{9,10,11)}を 参考に、散逸エネルギの変化率を以下により求め、破壊 回数との関係を検討した.

変位制御の疲労試験において、散逸エネルギは載荷回数の増加に伴って徐々に低下し、破壊回数付近から急激 に低下する(図-7).散逸エネルギの変化率は、図-7に 示すように散逸エネルギが直線的に低下する区間の勾配 から(12)式により求めた.

散逸エネルギ変化率 =
$$\frac{|W_2 - W_1|}{(N_2 - N_1)W_0}$$
 (12)

図-8(a)および(b)は、散逸エネルギの変化率と破壊回 数の関係を示している.なお図-8(b)には、本検討の結 果に加え、既報⁵のpush-pull型一軸疲労試験の結果も示し ている.同じ載荷方式(4点曲げ)で連続載荷の場合、 散逸エネルギの変化率と破壊回数には直線的な関係があ り、載荷波形が違ってもその関係はほぼ一定である (図-8(a)).しかし、休止時間を含む載荷や載荷方式 が異なる場合(push-pull型一軸疲労試験)には、その傾 向が異なる(図-8(b)).

5. 疲労ダメージアプローチ (ENTPEの方法)^{3,4}

次に、ENTPEで開発された疲労ダメージの解析手法 (DGCBアプローチ)を用いて、スティフネスの変化率 と破壊回数の関係について検討した.



図-8(a) 散逸エネルギの変化率と破壊回数の関係



図-8(b) 散逸エネルギの変化率と破壊回数の関係

変位制御の疲労試験において、スティフネスの変化は 次の3段階に分けられる(図-9).

- Phase I:疲労ダメージによるマイクロクラックの生成 に加え、散逸エネルギによる供試体の温度上昇や 混合物のチキソトロピーなどの影響でスティフネ スは急激に低下する.
- Phase II: 散逸エネルギやチキソトロピーの影響が低下 し, 主として疲労ダメージによりスティフネスは 緩やかに低下する.
- PhaseIII:マクロクラックの伝播によりスティフネスは 急激に低下し、やがて供試体は破壊する.

なお、チキソトロピーという用語にはいくつかの定義あるが、ここではBauerら¹²による次の定義を用いている.

「あるシステムのレオロジー特性の大きさの低下が,明 確な時間依存性を伴って可逆的かつ等温的に起こるとき, そのシステムはチキソトロピックであるという.」

ENTPEの方法において疲労ダメージの指標として用い



図-9 スティフネスの変化率

るスティフネスの変化率 a_F は、疲労ダメージの影響が 卓越する**Phase II** の任意の区間 ($N_1 \sim N_2$) でのスティフ ネスと散逸エネルギの変化率から(13)式により求める.

$$a_{F} = \frac{|E_{2} - E_{1}|}{(N_{2} - N_{1})E_{0i}} + \frac{|W_{2} - W_{1}|}{(N_{2} - N_{1})W_{0}} \cdot \frac{C_{i}(E_{0} - E_{0i})}{E_{0i}}$$
(13)

ここで、右辺第2項は散逸エネルギの変化による供試体の温度変化や混合物のチキソトロピーの影響に関する補正項であり、係数Cは区間(N₁~N₂)の載荷回数に応じて2/3~5/6とする.

図-10は、スティフネスの変化率と破壊回数の関係を示している。両者には直線的な関係があり、載荷波形の違い、休止時間の有無および載荷方式の違いにかかわらずその傾向はほぼ一定である。また、その回帰式はxの指数が約-1であり、 $xy \approx 0.24$ とみなせば、本検討の試験条件(密粒度アスファルト混合物(13)、10°C)では、載荷波形、休止時間および載荷方式にかかわらず、疲労ダメージによるスティフネスの低下率が約24%に達すると供試体は破壊するものと考えられる。

図-11は、スティフネスの変化率を載荷1回当たりの疲 労ダメージの指標として、正弦波の連続載荷におけるス ティフネスの変化率を1とした場合の各載荷波形の変化 率の比を示している.これより、載荷波形の違いにより 載荷1回当たりの疲労ダメージには差があり、二山波は 正弦波の約2倍のダメージを与える.また、載荷の休止 時間に疲労ダメージは回復する.本検討の試験条件では、 休止時間10sで70~80%程度の疲労ダメージが回復すると 考えられる.

6. 結論

本検討により得られた知見をまとめると以下のとおり である.

1) 載荷波形の違いによりアスファルト混合物が受ける疲



図-10 スティフネスの変化率と破壊回数の関係



図-11 スティフネスの変化率の比

労ダメージに違いがあり破壊回数に差がある.

- 2) 載荷の休止時間の違いにより破壊回数にかなりの差が あり、休止時間のヒーリングの影響が認められる.
- 3)供試体が破壊するまでの総散逸エネルギと破壊回数に は直線的な関係があるが、載荷波形が異なると直線の 位置は異なる.
- 4)連続的な載荷条件で、散逸エネルギの変化率と破壊回 数には直線的な関係があり、載荷波形が違ってもその 関係はほぼ一定である.しかし休止時間を含む載荷や 載荷方式が異なる場合には、その傾向が異なる.
- 5) ENTPEの方法で求めたスティフネスの変化率と破壊回 数には直線的な関係があり、載荷波形の違い、休止時 間の有無、載荷方式の違いにかかわらずその傾向はほ ぼ一定である.

参考文献

- 1) (社)日本道路協会: 舗装設計施工指針, 2006.
- Deacon J.A. and Monismith C.L. : Laboratory Flexural-Fatigue Testing of Asphalt-Concrete with Emphasis on Compound-Loading Tests, Highway Research Record, No.158, pp.1-31, 1967.
- Di Benedetto H., de La Roche C., Baaj H., Pronk A., and Lundström R. : Fatigue of Bituminous Mixtures, RILEM TC 182-PEB 'Performance Tseting and Evaluation of Bituminous Materials', Materials and Structures, Vol.37, pp.202-216, Apr., 2004.
- 4) Baaj H., Di Benedetto H., Chaverot P. : Effect of Binder Characteristics on Fatigue of Asphalt Pavement Using an Intrinsic Damage Approach, International Journal of Road Materials and Pavement Design, Hermes Lavoisier, Paris, France, Vol.6, No.2, pp.147-174, 2005.
- 5) 向後憲一,姫野賢治:アスファルト混合物の一軸疲 労試験,土木学会第62回年次学術講演会講演概要集 (投稿中).
- Van Dijk W. : Practical Fatigue Characterization of Bituminous Mixes, Proceedings of the Association of Asphalt Paving Technologists, Vol.44, pp.38-74, 1975.
- 7) 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.

- Kim J., Roque R. and Birgisson B. : Interpreting Dissipated Energy from Complex Modulus Data, International Journal of Road Materials and Pavement Design, Hermes Lavoisier, Paris, France, Vol.7, No.2, pp.223-245, 2006.
- Ghuzlan K. A. and Carpenter S.H. : Energy-Derived, Damage Failure Criterion for Fatigue Testing, Journal of Transportation Research Record, No.1723, pp.141-149, 2000.
- Carpenter S.H. and Ghuzlan K. A. : Fatigue Endurance Limit for Highway and Airport Pavements, Journal of Transportation Research Record, No.1832, pp.131-138, 2003.
- 11) Shen S, Airey G.D. and Carpenter S.H. : A Dissipated Energy Approach to Fatigue Evaluation, International Journal of Road Materials and Pavement Design, Hermes Lavoisier, Paris, France, Vol.7, No.1, pp.47-69, 2006.
- Bauer W.H. and Collins E.A., : Thixotropy and Dilatancy, Ch.8 in Rheology : Theory and Applications, Eirich F.R., Vol.4, Academic Press, New York, 1967.

THE EFFECTS OF DIFFERENT WAVE PATTERN AND REST PERIOD IN REPEATED LOAD ON THE FATIGUE BEHAVIOR OF THE ASPHALT MIXTURE

Kenichi KOGO and Kenji HIMENO

The four point bending fatigue tests were carried out for dense graded asphalt mixtures under various wave patterns in repeated loading: sinusoidal, triangular, twin peaks, sinusoidal with one second rest period, sinusoidal with ten second rest period. Analyzing the results using classical fatigue analysis, energy approach and ENTPE fatigue damage approach, it was found 1) that the fatigue damage subjected in asphalt mixtures differs significantly depending on the wave patterns of repeated loading, giving much difference in the number of load applications to failure, 2) that the number of load applications to failure is depending considerably on the rest period 3) that there are linear relations between the rate of stiffness change and the number of load applications to failure, showing approximately constant relations even if loading wave pattern and rest period are different.