論文 潤滑油によるコンクリートはりの疲労劣化に関する研究

光岡 康寛^{*1}・川満 逸雄^{*2}・角掛 久雄^{*3}・大内 一^{*4}

要旨:本論文は潤滑油がコンクリートのひび割れ部に浸透することによる力学挙動への影響を検討するため, せん断補強筋の無い RC 梁を対象に潤滑油に浸漬させて 25 万回の曲げ・せん断繰り返し載荷を行った。25 万 回で破壊に至らない場合は,その後静的載荷により破壊に至るまで載荷した。比較検討のため,気中,水中 においても同様な試験を行った。そして,ひび割れ進展などの破壊挙動,剛性の低下,コンクリートのひず みなどに対して検討を行い,油中コンクリートはりの疲労特性を示した。 キーワード:潤滑油,コンクリート梁,疲労試験,ひび割れ,曲げ・せん断

1. はじめに

潤滑油の影響を受けるコンクリート構造物は産業設備の基礎が代表的であり、そのひとつであるプレス機の コンクリート基礎に対し潤滑油による劣化が生じた例¹⁾ が確認されている。劣化の主要因としてコンクリートひ び割れ中への油の侵入とプレス機による疲労載荷が考 えられる。そこで、著者らはまず基礎資料を得ることを 目的として油中に浸漬させておいた円柱試験体に対し て圧縮疲労試験を行い、強度に及ぼす影響を調査した^{2),3)}。 しかし、油が微小ひび割れ部に浸透することによる破壊 への明確な影響を確認するには至っていない。その一つ の要因としては圧縮疲労載荷ではひび割れ幅が小さく かつ油の粘度が大きいため、疲労試験時においてひび割 れ内に油が十分浸透しなかったことが推察される。そこ で、第2段階の試験として明確なひび割れが発生するRC 部材試験を行うことにした。

RC部材の疲労試験では 移動荷重を受ける RC 床版の 試験がよく行われており,水中疲労劣化が指摘されてい る⁴⁾。RC はりの疲労性状は,気中においては上田ら⁵⁾ によって概ね明らかにされており,水中においては西林 ら⁶⁾や菅田ら⁷⁾が,曲げせん断疲労試験を行い,特にせ ん断疲労強度や破壊形式に着目して実験を行っている。 しかしながら,油のような水以外の液体に関する研究は 未だ行われていない。液体の粘性の違いが RC 部材の疲 労性状にどの様に影響を及ぼすか不明である。

そこで,本研究ではせん断補強筋のない RC はりに対して油中のみならず,水中と気中による疲労載荷試験を行い,浸漬する液体の違いが強度や破壊性状に及ぼす影響を検討した。

2. 実験概要

*1 大阪市立大学 工学部土木工学科 (正会員)
*2 日建設計シビル 技術開発部 博(工) (正会員)
*3 大阪市立大学大学院 工学研究科 修(工) (正会員)
*4 大阪市立大学大学院 工学研究科 博(工) (正会員)

2.1 試験体

本研究はコンクリートのひび割れへの油の浸透に着 目することから,ひび割れを生じさせた状態で繰り返し 載荷をすることにし,引張鉄筋のみ配筋することとした。 また,疲労載荷時のひび割れの進行に着目することから, せん断耐力に対して曲げ耐力が小さくなるように設定 する。そこで,試設計時においてコンクリート標準示方 書⁸⁾に準拠して算定し, せん断耐力/曲げ耐力が 1.3 以上 となるよう設計した。詳細を図 - 1 に示す。図のように 寸法を 100 mm×150 mm×1000 mm, 引張鉄筋 D-10(SD295) を1本配筋した。試験体の養生は,コンクリート打設翌 日に脱型し,室内温度20の養生室において散水養生を 28日間行った。その後も同条件下の養生室にて気中で管 理した。試験体の材料特性を表 - 1 に示す。この材料強 度を用いた結果,せん断耐力/曲げ耐力は1.37となった。 なお, せん断スパン比は 3.75 である。ただし, 文献 6) において気中での疲労載荷時は曲げ破壊しても水中で はせん断破壊となる事例が紹介されていることから,最



_									
		コンクリート	•	鉄筋					
J	王縮強度	弾性係数	ポアソン比	降伏応力	降伏ひずみ	弾性係数	引張強度		
	(MPa)	(GPa)		(MPa)	(μ)	(GPa)	(MPa)		
	28.8	25.8	0.191	372.7	2165	172.2	515.1		

終破壊形態にこだわらず,初期時の損傷を曲げひび割れ から進展させて破壊させることとしている。

2.2 試験方法

載荷方法は図 - 1 に示すような3 点曲げとした。図に 示すように,計測点は梁の相対変位(回転角)を検討す るため,載荷点と支持点の変位を計測し,曲げおよびせ ん断挙動を検討するため,鉄筋のひずみを中央から 150mm ピッチで3箇所,および載荷点両側のコンクリー トひずみを計測した。

実験変数としては上述したように、コンクリートの浸 漬条件とし、気中、水中および油中で試験を行うことと した。ただし,写真-1に油中での載荷状況を示すよう にひび割れ部への液体の浸透に着目していることから, 試験時のみの部分的な浸漬とした。それぞれの浸漬条件 に対してまず,基本試験として静的載荷試験を行い,次 に静的試験から得られたそれぞれの降伏強度を基準強 度として繰り返し荷重の上下限を決め,疲労載荷試験を 各条件で3体ずつ計9体行った(表-2参照)。載荷強 度の上下限値と載荷速度は試験体の変形量と疲労試験 機(電気油圧サーボ式,容量250kN)の能力の問題もあ リ基準強度の10~80%で載荷速度を0.5Hzとした。繰り 返し回数は本来 200 万回が基本であるが,載荷速度が 0.5Hz となったことから, 文献 6における無補強はりの 水中疲労寿命や, 文献 7)のコンクリートの分担せん断力 が0となる回数などの既往の研究も踏まえ,最大25万 回で浸漬条件の相違による疲労特性を検討できると判 断し 25 万回の正弦波繰り返し載荷とした。なお, 25 万 回で破壊に至らなかった場合にはその後,静的載荷によ り破壊させた。

3. 静的載荷時の破壊挙動

図-2に各条件での静的試験時の荷重-変位曲線を, 図-3と図-4に油中載荷時のひび割れ状況と荷重-変位曲線を示す。図より, 各条件において降伏荷重およ び最大荷重は近似した値を示しており,かつ,曲げ降伏 後,曲げひび割れがせん断ひび割れに成長して破壊に至 った。しかし,僅かではあるが,最大荷重は水中,油中, 気中の順に大きくなっていた。また,最大荷重発生時の 変位や破壊時の変位には若干の相違が見られるが,ひび 割れの進展状況の違いが影響しているものと考えられ る。それは,水中と油中の右側のひび割れ(せん断破壊 面)は載荷板右端部に向かい伸びていったのに対して, 気中の右側のひび割れは載荷板の下面に伸びていった 後に載荷板右端部に向けてせん断ひび割れ(せん断破壊 面)が形成されたことによるものと思われる。次に,コ ンクリートのひずみ(図-5)とあわせて見ることとす る。部材降伏までを stage1,最大荷重付近までを stage2,



写真 - 1 供試体設置状況(油中)

表-2 実験パラメータ								
試驗休夕	試験条件		材齢	基準強度(kN)				
山 一 一	環境	載荷	(日)	[繰返し荷重比(%)]				
A-00	気中	静的	70	16.7				
A-80-01			93					
A-80-02		疲労	143	[10~80]				
A-80-03			156					
O-00		静的	112	15.8				
O-80-01	油山	疲労	113					
O-80-02	一一一		127	[10~80]				
O-80-03			170					
W-00		静的	102	16.0				
W-80-01			106					
W-80-02	小中	疲労	141	[10~80]				
W-80-03			163					



その後を stage3 としてひずみの変化を示した。図からわ かるように stage1 (部材の降伏)までは曲げが卓越して いることから,ひずみの増加が大きく,曲げひび割れの み発生している。stage2 では部材の変形に比べるとひず みの伸びが小さく曲げせん断ひび割れが生じてせん断 変形の影響が大きくなったと思われる。stage3 では,圧 縮ひずみは減少し,曲げせん断ひび割れにせん断ひび割 れが追加されて破壊に至った。せん断耐力/曲げ耐力の比 は1.37 であったが,表 - 1 に示すように鉄筋の引張強度 は大きく,ひずみ硬化の影響もあり,曲げ損傷・せん断 破壊移行型の試験体となり,最大荷重と算定せん断耐力 が近似する結果となった。なお,鉄筋の引張強度/降伏強 度の比は 1.38 となり,せん断耐力/曲げ耐力比と同等で あるが,鉄筋の破断は生じていなかった。

4. 疲労試験結果

4.1 疲労試験時の破壊挙動

全試験体の結果一覧を表 - 3 に示す。試験体 W-80-02 と W-80-03 は疲労載荷中にせん断破壊が生じた。表の載 荷履歴の疲労載荷の()内に破壊時載荷回数を示す。他の 疲労載荷試験体は疲労載荷後の静的載荷で曲げ降伏後 せん断破壊が生じた。表の降伏荷重比 P_v^{exp}/P_{v0}^{exp} の値か ら分かるように疲労載荷による大きな影響は観られな い。そこで,各浸漬条件における代表の荷重-変位履歴 を図 - 6 に示す。併せて,その荷重-コンクリートひず み履歴曲線を図 - 7 に,試験体のひび割れ進展状況を図 - 8 に示す。なお、W-80-02 は 25,280 回で破壊したため、 履歴曲線は最終計測分である 25,000 回までとした。また, 図-8のひび割れ図において初載荷から1000回まで, 疲労載荷終了時まで,疲労載荷後の静的載荷でのひび割 れ進展状況を示した。なお, W-80-02 については 25,000 回までと疲労破壊時としている。また,図-6,7にお いて,繰り返し荷重の最大はひび割れ強度より大きく設 定しているため、1 回目はひび割れの影響を受けた履歴 となっている。図 - 6より,回数を重ねるごとに変位量 が大きくなっているが,疲労破壊した水中では,1万回 の時点で既に変位量が非常に大きく,2万回時点で気中 と油中の 25 万回以上の変位量となっている。気中と油 中では1万回時の変位量が異なる傾向を示している。そ こで,図-8のひび割れ進展状況を見ると,気中と油中



表 - 3 試験結果一覧

試驗休夕	降伏荷重	E p exp (p exp a)	,最大荷重 P _u ^{exp}	P_u^{exp}/P_{u0}^{exp} a)	$P_u^{exp}/P_{vu}^{cal b}$	終局部材角 R_u^{exp} R_u^{exp}/R_{u0}^{exp}	載荷履歴		应 插取式	
미시하였 /부 '그	P_y^{exp}	г _у /г _{у0}					\mathbf{K}_{u} / \mathbf{K}_{u0}	疲労載荷	静的載荷	荷
A-00	16.6	-	19.4	-	-	0.0558	1.00	-		
A-80-01	16.5	0.99	21.4	1.10	-	0.0638	1.14			曲
A-80-02	17.6	1.06	18.8	0.97	-	0.0402	0.72			げ
A-80-03	16.7	1.01	18.7	0.96	-	0.0620	1.11			降伏
O-00	16.3	-	19.0	-	-	0.0429	1.00	-		後
O-80-01	17.4	1.07	20.7	1.09	-	0.0747	1.74			せ
O-80-02	17.3	1.06	19.3	1.02	-	0.0347	0.81			ん断
O-80-03	17.1	1.05	18.1	0.95	-	0.0509	1.19			破
W-00	16.0	-	18.8	-	-	0.0453	1.00	-		壊
W-80-01	17.6	1.10	18.1	0.96	-	0.0376	0.83			
W-80-02	-	-	12.8	0.68	0.69	0.0066 ^{c)}	0.15	(25,280)	-	疲労載荷時
W-80-03	-	-	12.8	0.68	0.69	0.0147 ^{c)}	0.32	(32,807)	-	せん断破壊

a)静的載荷(A-00,O-00,W-00)の値に対する比

b) せん断耐力計算値P_{vu}^{cal}=18.6kN

c) W-80-02, W-80-03 破壊直前の25,000回, 32,000回載荷時の値を示す。



は初期時に曲げひび割れが発生し,その後回数を重ねる ごとに曲げひび割れと曲げせん断ひび割れが成長して いくが,気中に比べて油中のほうが曲げせん断ひび割れ の成長が大きい。水中では曲げせん断ひび割れの進展が より早く,1万回程度で油中の25万回と同等の高さまで ひび割れが生じている。破壊時にはせん断引張破壊と思 われる主鉄筋に沿ったひび割れも発生した。次に,コン クリートの中央付近の上縁ひずみをみると,水中以外は 変位履歴と相関性が見られる傾向を示しているが,水中 においては1万回時のひずみが100回時より小さくなり, 回数が進むに従い,小さな値となり,荷重の下限付近で は引張ひずみが発生している。このことは,ひび割れの 進展状況と併せて考えてみても,回数が進むにつれて曲 げ変形よりせん断変形が卓越していることが分かる。た だし,コンクリート標準示方書⁸⁾における気中のせん断 補強筋の無い部材の設計疲労耐力は式(1)で表され,25 万回載荷においては 9.46kN となり、どの試験体において も疲労破壊が生じてもおかしくない条件で実施してい たが,結果としては水中のみで発生した。

 V_{rcd} = V_{cd}(1-V_{pd}/V_{cd})(1-log N/11)
 (1)

 ここで,V_{rcd}: せん断疲労耐力,V_{cd}: 設計せん断耐力,

 V_{pd}: 永久荷重作用時の設計せん断力,N: 疲労寿命

 4.2 疲労試験時の部材変形履歴

繰り返し載荷による変形への影響を検討するため,図 - 9に各載荷回数におけるたわみに関する剛性の変化 を示す。ここで,剛性は,図-6の荷重 変位履歴曲線 において,各載荷回数における荷重振幅を変位振幅で除 したものを言い,剛性比は初期載荷における降伏強度の



図-8 ひび割れ進展状況

10%から3分の1までの弾性剛性を初期剛性として基準 にし,無次元化したものである。どの試験体においても 曲げひび割れの発生により急激に減少するが,その後 (10回以降)の傾向に浸漬条件の違いが見られる。気中 においては,1000回程度までは徐々に減少するが,その 後,ほぼ一定の値で推移している。それに対して,水中 と油中はなだらかに減少が継続して進行しており,類似 した傾向を示している。なお,疲労破壊した2体 (W-80-02,03)において破壊から数百回前の記録であり剛 性の変化から明確な破壊に至る変化は得られなかった。 次に,繰り返し載荷による最大部材角の推移を図-1



0に示す。ここで言う最大部材角とは繰り返し荷重の最 大値の時の中央変位から求めた回転角のことである。気 中については,25万回までの増加はほぼ直線的な変化と なっている。水中では4千回程度までは直線的な変化と なり類似しているが,破壊した試験体では急激な増加が 発生し,破壊に至っている。破壊しなかった W-80-01 は 油中と類似した傾向が見られ,1万回程度までは直線的 に増加しているが,載荷が進むにつれ変位増分が大きく なっていることが分かる。油中において特に10万回以 降の変位増分が大きくなっており,25万回以上の載荷に 対し疲労破壊が生じる可能性がうかがえる。

今回は繰り返し載荷において油中では破壊には至ら ず,繰り返し初期時にも浸漬条件の違いは明確に現れな かった。しかし,回数が進むに従い影響が明確になり, 液体に浸らせた方がひび割れは進行し,変形に対する抵 抗性能の低下が見られる。ただし,油中では水中ほどの 強度低下は見られない結果となった。なお,載荷試験中 の観察では水および油共にひび割れ部からコンクリー ト内へ浸透し,載荷回数の増大にともないペーストが水 槽内に流出する。しかし,水の方がより浸透し,多くの ペースト流出が確認できた。これは,ひび割れへの液体 の侵入と侵入圧力の相違,およびこれにともなう部材劣 化の相違をうかがわせる。

4.3 25 万回載荷後の静的載荷

25 万回載荷で破壊しなかった試験体に対して破壊ま で静的載荷実験を行った。その時の荷重 - 変位曲線を図 - 11に示す。ここでは,気中,油中については図 - 6 と同じ試験体を示し,水中については疲労破壊しなかっ たW-80-01を示す。全試験体において最大荷重や破壊時 の変位に幾分のバラツキがあるものの,25万回載荷後の 静的載荷で17~18kN 程度まで荷重が増加してから部材 の降伏が生じ,その後変形が進み,せん断破壊が生じた。 図 - 8のひび割れ図を見ると25万回載荷終了時で曲げ せん断ひび割れの成長は見て取れるが,図 - 11では疲 労試験において部材としての降伏には至っていなかっ





たことがわかった。ひび割れ状況に着目すると浸漬条件 に関わりなく,繰り返し載荷により発生した曲げせん断 ひび割れに追加される形で斜めひび割れが発生し,斜め 引張破壊が形成されている。

4.4 耐力と終局変位

次に疲労載荷中にせん断破壊した水中試験体を含め, 結果一覧を図 - 12および図 - 13に示す。図 - 12の 最大荷重を見ると,せん断破壊した試験体がある水中を 除き,気中と油中は疲労載荷による変化は少ない。水中 試験体のうち2体は計算せん断耐力の0.69で疲労載荷時 にせん断破壊したため,他に比較し低い値を示している。 なお,平均値については曲げ降伏後せん断破壊した試験 体のみの値を示している。図 - 13に部材角で表した終 局変位については,最終的にせん断破壊であるため試験 体間でバラツキがある。そのため,気中に比較し油中試 験体は全体的には劣るものの,1体の結果が大きいため 平均値としては同様の結果を示す。一方,水中試験体の 場合は曲げせん断破壊の他に比較し低くなる傾向があ る。疲労試験中にせん断破壊した試験体2体については 当然の事ながら低い値を示す。



5. まとめ

油中にあるコンクリートはりの疲労劣化性状を明ら かにする目的で, せん断補強筋の無い RC 梁を用い, 気 中・水中を含む浸漬条件をパラメータとする疲労載荷試 験を行った。得られた結果を以下に示す。

- (1) 浸漬条件の違いや疲労載荷の有無に関わらず静的載荷試験においては,曲げ降伏後せん断破壊した。各条件における最大荷重には大きな差は見られない。
- (2) 水中の疲労試験において3体中2体が疲労載荷中に せん断破壊をした。
- (3) 油中,気中ともに疲労載荷中に破壊にまで至らなかったが,油中試験体は曲げせん断ひび割れが進展した。
- (4) 剛性比と載荷回数の関係において,気中では1000回 程度までは徐々に減少した後,ほぼ一定の値で推移 する。それに対して,水中と油中は1000回以降もな だらかに減少が進行する。
- (5) 部材角と載荷回数の関係において,気中とそれ以外 において変化がみられ,気中では25万回までの増加 はほぼ直線的である。破壊しなかった W-80-01 は油 中と類似した傾向が見られ,1万回ぐらいまでは直線 的に増加するが,載荷が進むにつれ増加量が大きく なる。
- (6) 疲労載荷初期時は浸漬条件の違いは明確に現れないが,回数が進むに従い影響が明確になる。液体に浸らせた場合は破壊が進行し,変形に対する抵抗性能の低下が見られる。ただし,油中では水中ほどの強度低下は見られない。

今回の 25 万回の疲労載荷では破壊に至らなかったが, 油中試験体はそれ以上の繰り返し載荷に対し疲労破壊



の可能性がある。今後追加試験を行う予定である。

参考文献

- 川満逸雄,鎌田敏郎,内田慎哉:潤滑油に曝される コンクリート構造物における劣化事例,コンクリー ト工学年次論文集,Vol. 28,No. 1,pp. 671-676,2006
- 2) 伊藤益嗣,川満逸雄,角掛久雄,大内一:潤滑油中 におけるコンクリートの圧縮疲労特性に関する研 究,コンクリート工学年次論文報告集,Vol. 29, pp. 849-854, 2007
- 内田慎哉,鎌田敏郎,大内一,川満逸雄:鉱物油中 におけるコンクリートの圧縮疲労試験時の AE 特性, コンクリート工学年次論文報告集, Vol. 29, pp. 855-860, 2007
- 4) 松井繁之:移動荷重を受ける道路橋 RC 床版の疲労
 強度と水の影響について、コンクリート工学年次論
 文報告集, Vol. 9, No. 2, pp.627-632, 1987
- 5) 上田多門,榎本松司,Sabry A. Farghaly: せん断補強 鉄筋のない鉄筋コンクリートはりの疲労強度,コン クリート工学年次講演会講演論文集,Vol. 3, pp. 385-390,1981
- 6) 西林新蔵,井上正一,大田公行:水中における鉄筋 コンクリートはりの疲労性状,コンクリート工学年 次論文集, Vol.9, No.2, pp. 633-638, 1987
- 7) 菅田紀之,尾崎訒:水中における鉄筋コンクリート はりのせん断疲労特性について,コンクリート工学 年次論文集,Vol. 19, No. 2, pp. 819-824, 1997
- 8) 土木学会:コンクリート標準示方書 [構造性能照査 編],2002