

下面増厚補強したRC床版の多点繰返し載荷試験に関する基礎的研究

武藏工業大学 学生会員 金田 尚志

同上 正会員 吉川 弘道

同上 フェローメンバ 会員 小玉 克己

奈良建設 技術研究所 正会員 佐藤 貢一

1.はじめに

著者らは平成4年より下面増厚補強したRC床版の静的および疲労試験を行い、補強することにより最大耐荷力の向上、疲労寿命の延長を確認することができた。多点繰返し載荷における疲労寿命について、せん断力度影響線とマイナー則を用い理論的に把握することを目的とする。

2.供試体と実験概要

実験に用いた供試体と載荷条件は図1、図2に示したとおりで、鉄筋にSD295を使用し主筋D16@110mm、配力筋D13@250mmと上側にその半分を配筋した。コンクリートの材令28日の圧縮強度はどの供試体においても 22.6 ± 1 MPaであった。補強方法は表1に示すとおりで、次のような特徴をもつ。

① CFRP補強：補強部の剛性が高く、たわみ量や母床版の鉄筋応力の低減効果が大きい。
 ② PC鋼線補強：PC鋼線と補強モルタルの付着が低いために、そこにはずれが生じて母床版の変形に追従し、疲労試験においてかえって良い結果が得られた。
 ③ PAE系補強：弾性係数が低く、付着強度が低いモルタルで補強。
 ④ SBR系補強：弾性係数が高く、付着強度が高いモルタルで補強。
 ⑤⑥アクリル系補強：弾性係数が低く、付着強度が高いモルタルで補強。

表1 補強概要と静的耐荷力 ()は松井式[1]による理論値

この材料でコテ塗り、吹き付けの2つの工法で施工した。

らない。そこでせん断力度影響線とマイナー則を用い、他点にどの程度影響を及ぼしているかを求める。主筋方向と配力筋方向の剛性を考慮し、直交異方性平板理論でせん断力分布から破壊断面の中央線上における載荷板位置のせん断力を1とした影響線を求めた。ある載荷点におけるその点のせん断力度を P_k とし、せん断力度影響係数 ζ_{kj} との積でせん断力度を S_j を求める。例えば、A点に載荷したときのB点のせん断力度は $P_A \cdot \zeta_{AB} = S_B$ のように表示する。 S_j は次のように表される。

$$\begin{bmatrix} S_A \\ S_B \\ S_C \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \zeta_{AA} & \zeta_{AB} & \zeta_{AC} \\ \zeta_{BA} & \zeta_{BB} & \zeta_{BC} \\ \zeta_{CA} & \zeta_{CB} & \zeta_{CC} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} P_A \\ P_B \\ P_C \end{bmatrix}$$

マイナー数が $M=1$ になり押抜きせん断破壊すると仮定し、各荷重段階において損傷度を求める。k点に載荷したときのj点のせん断力度を S_{kj} としそれが単独で作用したときの疲労寿命を $N(S_{kj})$ とする。マイナー則適用にあたり基本となるS-N曲線は、他の文献^[1]と我々の実験結果をもとに定めた($\log N = -21.05S + 13.42$)。ある載荷板における載荷回数を n_k とすると、マイナー増分 $\Delta M_{kj} = n_k / N(S_{kj})$ で表され、3段階で載荷したときの例を表5に示す。実験終了時に M_j が最も高い載荷点に着目し、それ以外の載荷点の影響を差引きその載荷点に単独で載荷があった場合の予想疲労寿命を換算回数とし、次の式で求めた。

$$N_j = n_j \times \sum_{k=1}^3 \frac{\Delta M_{kj}}{\Delta M_{jk}} \quad (k=A,B,C)$$

各モデルについて換算回数を疲労寿命として採用した。途中で上限荷重を上げたものに関しては、

同様にして載荷回数の修正を行う。上限荷重比:P/P₀(上限

荷重/松井式による理論値)と換算回数を用いたS-N曲線を図4に示す。供試体No.③④は試験開始直後に、補強部のはく離が発生し、補強効果がなくなったので近似式からは除いた。付着強度が高く、弾性係数の低いポリマーMルタルで補強する。また補強部の剛性を低くし、母床版の変形に追従させ、母床版と補強部の界面に働くせん断付着応力を小さくすることにより、疲労寿命を延長できることが実験結果から確認できる。

6.まとめ

累積損傷度から換算回数を求め、多点移動載荷における疲労寿命の推定を行った。しかし載荷を繰り返していくと、ひびわれの発生や補強部のはく離等が発生し断面が減少していく、床版のせん断力度分布状態が変化していく。また、今回は線形被害則を用いたが、疲労損傷の進行により、劣化の進行が早くなるので実際は非線形的に損傷度が増加している。これらの劣化過程を考慮した解析が今後必要であると考えられ、今後は輪荷重走行試験や実橋への応用について、検討を進めていく。

[参考文献][1] 前田、松井：鉄筋コンクリート床版の押抜きせん断耐荷力の評価式、土木学会論文集、第348号、pp133-141、1984

[2] 例え木曾、神谷、飯束、橋梁床版の補強に関する実験的研究、土木学会第48回年次学術講演会講演概要集第1部、pp278-279、1993

表4 疲労試験結果

供試体No	上限荷重(kN)	下限荷重(kN)	荷重比P/P ₀	載荷回数(回)		
				A点	B点	C点
N-1	145.0	19.6	0.346	3.0×10 ⁵	5.0×10 ⁵	-
N-2	98.0	14.7	0.234	2.0×10 ⁶	2.0×10 ⁶	2.0×10 ⁶
①	137.2	14.7	0.327	8.2×10 ⁵	5.0×10 ⁵	5.0×10 ⁵
②	166.6	29.4	0.334	4.3×10 ⁴	-	1.6×10 ⁶
③	166.6	29.4	0.322	2.0×10 ⁶	2.0×10 ⁶	2.0×10 ⁶
④	215.6	29.4	0.417	3.6×10 ⁴	-	3.6×10 ³
⑤	166.6	29.4	0.325	-	3.9×10 ⁵	-
⑥	166.6	29.4	0.325	1.6×10 ⁶	2.0×10 ⁶	-
⑦	166.6	29.4	0.325	2.0×10 ⁶	2.0×10 ⁶	1.7×10 ⁶

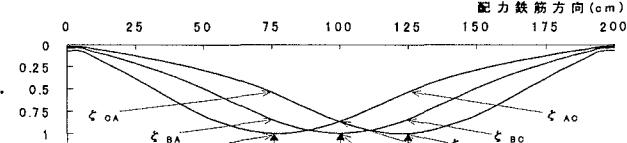


図3 せん断力度影響線(例:供試体No.⑥)

表5 マイナー数増分表

	A点の損傷度	B点の損傷度	C点の損傷度
A点にn _A 回載荷	$\Delta M_{AA} = \frac{n_A}{N(S_A^a)}$	$\Delta M_{AB} = \frac{n_A}{N(S_B^a)}$	$\Delta M_{AC} = \frac{n_A}{N(S_C^a)}$
B点にn _B 回載荷	$\Delta M_{BA} = \frac{n_B}{N(S_A^b)}$	$\Delta M_{BB} = \frac{n_B}{N(S_B^b)}$	$\Delta M_{BC} = \frac{n_B}{N(S_C^b)}$
C点にn _C 回載荷	$\Delta M_{CA} = \frac{n_C}{N(S_A^c)}$	$\Delta M_{CB} = \frac{n_C}{N(S_B^c)}$	$\Delta M_{CC} = \frac{n_C}{N(S_C^c)}$
累積損傷度:M _j	M _A	M _B	M _C

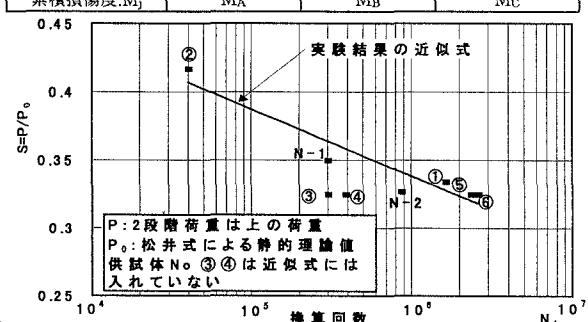


図4 S-N曲線