# 溶接止端部に生じた疲労き裂に対するストップホール法の補修効果

## 岐阜大学(現ジェイアール総研エンジニアリング) 正会員 〇鈴木元啓 岐阜大学 学生会員 小野友暉 正会員 木下幸治

#### 1. 背景

鋼構造物に生じた疲労き裂を補修する工法にストップホー ル法がある,ストップホール法は,疲労き裂の先端にストッ プホール(以下,SH)と呼ばれる円孔を設けることで疲労き 裂先端の応力集中を緩和する工法であり,き裂進展の遅延や 停留などの効果が期待できる<sup>1)</sup>.一方,溶接部にSHがかかる 部位やき裂先端にSHをあけることが困難な狭隘部などの通 常のSHの施工では困難が生じる箇所に疲労き裂が生じる場 合には比較的小径のSHの適用例がある.しかし,小径のSH が溶接部と重なる,すなわち,小径のSHと溶接部の応力集 中が重なることにより,高い応力集中が生じ,その結果,疲 労き裂の早期再発が考えられる.従来より,貫通き裂の両側 のき裂先端に対してSHを設ける,いわゆる眼鏡形SHに対し て引張荷重が作用した場合の応力集中係数は,眼鏡形SHを 楕円の切欠きとみなした次式により推定できることが知られ ている<sup>2)</sup>.

ここで、 $\alpha$  は引張荷重を受ける SH の応力集中係数, a は SH を含むき裂の半長さ、 $\rho$  は SH の半径である. この式より, SH の半径が小さくなるに伴い、応力集中係数が高くなること がわかる. このため、溶接止端部の疲労き裂に対しては、SH の削孔位置をき裂先端が確実に除去できる範囲で、溶接部と SH の応力集中が重ならないようにずらす工夫,さらには、そ のような SH の疲労強度評価法が必要となる. 本研究では、 溶接止端部の疲労き裂に対する小径の SH の疲労強度を明ら かにした上で、その疲労強度評価法を構築することを目的と し、円孔・SH の削孔位置を変えた荷重非伝達型十字溶接継手 試験体を用いた疲労試験と有限要素解析により検討した.

### 2. 疲労試験概要

図-1に試験体形状,表-1に試験体一覧を示す.試験体に はSM400鋼材を用いた.試験体の主板は板厚9mmであり, 主板の長手方向中央に板厚9mmのリブをすみ肉溶接接合し, 荷重非伝達型十字溶接継手とした.円孔・SHの寸法・形状の 違いと疲労試験機の最大つかみ幅(最大100mm)を勘案し, 各試験体のタイプにより形状を変えている.Type4とType9 では曲率半径3mmの超硬バーを取り付けた電動式グライン ダを用いて,H5-Aの溶接止端部を0.3mm程度削り込み,止 端仕上げをしている.円孔を削孔しないAs-weldを除き,各 試験体には,直径12mmの円孔・SHを設けている.なお, 円孔・SHの直径が応力集中に及ぼす影響については後述する 解析的検討において示す.円孔縁と円孔内部の処理は,粒度 #80の軸付きゴム砥石を使用して行った.各試験体は2体ず つ準備した.溶接止端と円孔・SH中心までの距離については, 後述の有限要素解析結果を基に1mmと5mmとしている.

本研究では、200 kN の電気油圧サーボ式疲労試験機を用いて、応力比をほぼ 0 とする一軸引張疲労試験を行った.公称

を浦工業大学 正会員 穴見健吾 名古屋大学 正会員 判治剛 三井造船鉄構エンジニアリング(現, 法政大学) 正会員 内田大介

応力範囲は、円孔や SH の断面欠損を考慮せず、上述した公 称応力計測位置において、50 N/mm<sup>2</sup>から 200 N/mm<sup>2</sup>の間とし た.荷重波形は正弦波にし、繰り返し速度は 10 Hz とした. 3. 有限要素解析

疲労試験に先立ち,有限要素解析により円孔・SH周辺の応 力分布と応力集中係数を確認した.試験体の解析に加えて実 橋梁を想定した実物大の幅広いモデルの解析も実施し,円孔・ SHの削孔位置が応力集中に与える影響について検討した.

図-2に試験体の解析モデル、図-3に実橋梁を想定した実物大モデルを示す.解析モデルは試験体と同様に鋼材は板厚9mmのSM400,リブ高さは50mmとした.溶接脚長は8mmとした.弾性係数は2.0×10<sup>5</sup>N/mm<sup>2</sup>,ポアソン比は0.3とした.各解析対象の対称性から,解析モデルは1/2または1/4とし,解析モデル片端を完全固定として,反対側端部に荷重を与えた.円孔近傍を最小メッシュサイズ0.05mmに細かく分割した.また,後述するが,円孔・SH削孔位置が溶接止端から離れるに伴い,応力集中発生箇所も円孔・SH中心から離れるため,円孔・SH近傍のみならず10mm~20mm離れた範囲までを細かく分割した.試験体モデルと実物を想定したモデルを用いて,溶接止端部の応力集中と重ならないように溶接止端から円孔・SH中心間距離を変化させた解析を実施した.

図-4 に解析結果例として, 眼鏡形 SH の削孔位置が溶接止端から1mm と5mm とした SH 周辺の最大主応力分布図を示す. 図-4(a)の溶接止端部とSH の応力集中が重なる場合の結果より,溶接止端部とSH の応力集中が重なるSH 表面の縁において,高い応力集中が発生していることがわかる.一方,



衣 一	何里非伍连空浴按槛于一寬衣	₹

Туре	名前	継手の種類	試験方法	止端とSH中心 の間の距離 (mm)	切欠き有無	切欠き長 さ(mm)	試験数	備考		
1	As-weld-A	荷重非伝達 帕			-			3	円孔無し	
2	H1-A					1	4117-		2	
3	H5-A				5	**	-	2		
4	H5-A-3R			5			2	溶接止端に3Rのグラインダ処理		
5	SH1-2(S25E)-A		荷重非伝達	動士向引進	1	右 (市場部)	25	2		
6	SH5-2(S25E)-A		判面 刀 円 ワト 元	5	有 (阿彌司)	23	2			
7	SH1-S50C-A			1	有(中央部)	50	2	スリットの両端にSH		
8	SH5-S50C-A			5			2	スリットの両端にSH		
9	SH5-S50C-A-3R			5			2	溶接止端に3Rのグラインダ処理		
10	P-H-A			-	無	-	2	溶接ビードとガセットなし		

キーワード:ストップホール法, FEM, 疲労き裂,

連絡先(岐阜大学在学時): 岐阜大学工学部社会基盤工学科 〒501-1193 岐阜県岐阜市柳戸1番地1 tel:058-293-2414

図-4(b)の結果より,SHの削孔位置が溶接止端から離れることで,応力集中係数の値が小さくなることがわかる.よって, 溶接止端部に対してSHを適用する場合,SH削孔位置を溶接 止端から離すことで応力集中を大きく低減できる,また溶接 止端とSH削孔位置の関係により応力集中位置と大きさが変 化することがわかる.

図-5に眼鏡形 SH の削孔位置が溶接止端から 5mm 離れた 試験体の SH と溶接止端部を R=3 mm でグラインダ処理を再 現したモデルの溶接止端部周辺の最大主応力分布図を示す. 図-5 より、グラインダ処理を行うことで溶接止端部の応力 集中が20%程度緩和可能であることがわかる.次に、試験体 モデルを対象に、眼鏡形 SH を設けた解析モデルのグライン ダ処理前後の溶接線方向の溶接止端部の応力分布を図-6 に 示す. 図-6より, 眼鏡形 SH では As-weld の応力集中近くま では緩和できないが, SH の応力集中以下には緩和可能である ことが明らかであり,最大の応力集中箇所が SH となること がわかる.よって,SHの削孔位置を溶接止端から離し,かつ 円孔・SH 近傍の溶接止端をグラインダ処理することにより, 疲労き裂起点を SH 孔壁とすることができ, これは SH 孔壁の 応力集中を算出することで疲労強度評価が可能になるといえ る.ここで、グラインダ処理範囲はできる限り少ないほど作 業効率は高い. 図-6 の溶接線方向の溶接止端の応力分布よ り, 眼鏡形 SH の切欠きの半分の長さ (図中の R) 程度まで応 力集中係数が高い範囲と考えられることから、その範囲をグ ラインダ処理することが効率的であるといえる.

#### 4. 疲労試験結果

図-7 に疲労試験結果の例として、眼鏡形 SH を検討した Type 1 から 4,10 の結果を示す. 図より, 溶接止端と円孔・ SH 中心までの距離を 5 mm とすることで疲労強度が向上し, さらに、グラインダ処理を施すことによって As-weld 程度の 疲労強度になることがわかる.次に、図-8に各試験体のき裂 発生位置の解析により求めた局部応力により整理し直した疲 労試験結果を示す.図-8中には,既往の研究データとの比較 を目的として、森ら 3により得られた各種鋼材を用いた、溶 接残留応力を考慮した試験体に施した眼鏡形 SH の疲労試験 結果も示した. 図-8 より局部応力により試験結果を整理す ることにより、森らの試験結果 3)と概ね一致していることが うかがえ、溶接止端部や SH を起点とするき裂起点の違いに 関わらず疲労強度評価が可能であるといえる.次に,森ら<sup>3)</sup> が提唱したストップホール法あるいはボルト締めストップホ ール法により補修した軸方向力をうける面外ガセット溶接継 手の基準疲労強度曲線、本実験結果の最小二乗法を基にした 回帰直線,本実験結果と森らの実験結果の回帰直線も図-8に 合わせて示す.なお、回帰には、Run-out データや試験部位以 外にピーニング処理を行い比較的疲労強度が高くなった Asweld-Aのデータは含めていない.図より,森らが提唱した基 準疲労強度曲線は、本試験結果より求めた回帰曲線と本実験 結果と森らの実験結果を合わせた回帰直線よりも傾きが緩や かで,かつ試験結果の下限値付近を良く評価している.

謝辞:本研究は日本鉄鋼連盟鋼構造研究・教育助成事業として日本鋼構造協会に委託している「鋼橋の強靭化・長寿命化研究委員会」(委員長 舘石和雄 名古屋大学教授)の「疲労強度研究部会」(部会長 穴見健吾)における活動の一部として実施したものである.関係各位に深くお礼申し上げる.



図-7 Type1, 2, 3, 4, 10 の疲労試験結果(破断寿命)

<参考文献>1)日本道路協会(1997):鋼橋の疲労,丸善,1997.2)西田正孝 (1967):応力集中,森北出版,1967.3) 森猛,内田大介,西尾一徹(2002): ストップホール補修部材の疲労強度に対する鋼材静的強度の影響,鋼構造年次 論文報告集,第10巻,pp.297-304,2002.









図-8 局部応力に基づく疲労強度評価