# U リブ鋼床版への部分的な当て板補修が周辺部に及ぼす影響の分析

(一財)阪神高速道路技術センター 正会員 〇赤松 伸祐 正会員 杉山 直也 阪神高速道路(株) 正会員 丹波 寛夫 非会員 栗田 康弘 正会員 八重垣 諒太

### 1. はじめに

U リブ鋼床版に発生したビードき裂への補修工法として, 阪神高速では図-1 に示すように,スタッド当て板工法が適 用されている.本工法は,発生したビードき裂の先端を削 り込んだ上で,高力スタッドボルトと高力ワンサイドボル トで当て板を取り付ける工法である.この当て板により部 分的に剛性が大きくなるが,それが周辺部に及ぼす影響は 明らかとなっていない.

本研究では、横リブ間のビードき裂に施した本工法が、 当て板端部の剛性変化位置や当て板対面の溶接部の応力性 状に及ぼす影響を把握することを目的として FEM 解析を 実施した.

### 2. 解析条件

#### 2. 1 検討対象と解析モデル

汎用有限要素解析ソフト DIANA Ver10.2 を用いて3 次元 弾性解析を行った.解析対象は図-2 に示すように、U リ ブ3 本と横リブ3本で構成される鋼床版とし、デッキプレ ート厚は12mm、U リブ厚は6mm、当て板厚は9mm とし た.また、使用要素は当て板周辺部を8 節点ソリッド要素、 その他を4 節点シェル要素を基本とし、溶接部の最小要素 辺長は0.25mm とした.解析モデルは、損傷発生前の「健 全モデル」と、横リブ間にビードき裂・き裂先端の削り込 みおよび当て板を施した「補修モデル」とした.

20.20 <u>ール材</u> ックアップ材 削り込み 42 I X 1 き裂 -0 Φ  $\oplus$  $\odot$ Φ 5@150=750 40 40 830 (a)側面図 .43 <u>シール材・バックアップ材</u> <u>高力スタッドボルト</u> <u>曲げ加工 r=45</u> 高力ワンサイドボルト MUTF24-20 <u>補強板</u> PL 225×9×L(SM490A) (b) 断面図 図-1 スタッド当て板工法(単位:mm)



補修モデルにおけるボルトのモデル化は,接触圧が作用する範囲を節点結合による剛結とし,その他の接触 面にはすべりおよび離間を考慮できる接触境界を設定した<sup>1)</sup>.また,き裂は界面要素を用いて模擬し,長さは 200mmとした.

## 2. 2 荷重条件

荷重条件を図-3に示す. 橋軸方向はき裂中心(I),当て板端部(II)とし,橋軸直角方向は当て板を施す U2L ラインに対してシングルタイヤとダブルタイヤを 160mm 間隔で移動させた.載荷範囲は 200mm×200mm とし,1 カ所あたり 50kN を等分布荷重で与えた.



キーワード Uリブ鋼床版,スタッド当て板工法,疲労き裂,

連絡先 〒541-0054 大阪市中央区南本町 4-5-7 東亜ビル内 (一財)阪神高速道路技術センター TEL 06-6244-6038

## 3. 解析結果と考察

# 3. 1 当て板端部における溶接部への影響

図-4 に評価に用いる溶接部の着目要素および応力を 示す.着目要素はき裂の起点となるURおよびDRとし, 応力はき裂の進展方向に対してほぼ直角な応力成分で ある σ<sub>x</sub>および σ<sub>y</sub>とした.荷重ケースは橋軸方向をIIと し,橋軸直角方向を当て板端部の溶接部においてURお よび DR の応答が最大となる Cおよび C'とした.図-5 に U2L ラインの UR および DR の応答を示す.どちら の荷重状態においても、当て板部と無補修部の境界に 応力集中や応力の段差は見られなかった.これは当て 板の剛性がデッキと U リブの剛性に比べて小さく、当 て板の有無が溶接部の応力性状に影響を及ぼさなかっ たためと考えられる.このことから、部分的な当て板 が剛性変化位置の溶接部に及ぼす影響は小さいといえ る.

### 3. 2 当て板対面部における溶接部への影響

当て板対面の溶接部の評価では、き裂中心位置にお ける当て板対面の溶接部(U2R)に着目し、健全モデルと 補修モデルの応答を比較した.荷重ケースは橋軸方向 をIとし、橋軸直角方向を着目溶接部においてURおよ びDRの応答が最大となるEおよびE'とした.これら の荷重ケースのき裂中央断面におけるURおよびDRの 応答を図-6(a)(b)に示す.ピーク応力はシングルタイ ヤ直上載荷(E)の健全モデルで-280kN/mm<sup>2</sup>、補修モデル で-291kN/mm<sup>2</sup>となり、ダブルタイヤ跨ぎ載荷(E')の健 全モデルで-438kN/mm<sup>2</sup>、補修モデルで-451kN/mm2とな った.どちらの載荷状態においても補修モデルの方が 大きくなる傾向がみられたが、その値は5%以下であっ た.また、U2L付近では応力の発生状況が異なるもの のU2のリブ中央では同じ挙動となっており、部分的な 当て板が対面の溶接部に及ぼす影響は小さいといえる.

#### 4. まとめ

横リブ間に設置されたスタッド当て板工法の部分的 な当て板が周辺部位に及ぼす影響をFEM解析により検 討した結果,当て板端部の剛性変化位置や当て板対面 の溶接部への影響は小さいことが確認された. 今後は, 横リブで分断されたあて板部において,その影響の検 討が必要と考えられる.

### 参考文献

1) 森下弘大,山口隆司,八ツ元仁,田畑晶子:Uリブ鋼床版下面補強工 法の補強範囲に関する解析的検討,構造工学論文集 Vol.64A, 2018.3

