

東京工業大学 正員 三木千寿
 東京大学 正員 佐々木利視
 本州四国連絡橋公園 正員 鶴川博志

1.はじめに

トラス弦材の角接接合の継ぎ方部分溶入角接部においては、疲労きんづけは溶接ルート部から発生し進展する。したがって溶接ルート部の溶接欠陥はその疲労強度に大きな影響を及ぼす。本研究ではルートギャップが大きさ、下向きに生じる溶接金属の溶落ちが疲労強度に及ぼす影響を実験的に検討する。

2.試験本、試験方法

供試鋼材は板厚17mmのSM58Qである。図-1に試験体の形状、寸法を示す。ルートギャップ0, 0.5, 1.0および2.0mmとして以下を示すルートギャップを有する試験体をG0, G0.5, G1, およびG2試験体と呼ぶ。開先寸法は20mmとする。溶接はサバマージアーチ溶接(Y-DM4Φ, YF-15, 600A, 31V, 30cm/min, 予熱なし)とする。施エレメントは本溶接に先立ち、CO₂溶接(シリシング溶接)を行っている。

各試験本での溶接後のルートギャップはG0およびG0.5試験本で0mm(密着状態), G1試験本で約0.5mm, G2試験本で約1.0mmである。

疲労試験は動的能力50tonのアムスラー型疲労試験機を用い、最小応力を2kg/mm²とした引張引張試験を行った。荷重繰返し速度は500CPMである。

3.試験結果とその考察

1) 疲労強度

現在まで得られている実験結果を図-1に示す。G0試験本はすべてチャック部で破壊したのが実験値である。試験应力範囲は約27kg/mm²である。破断寿命N_fはルートギャップが大きくなるにつれて短くなる。図中に角接部に対する現行の設計寿命曲線を示す。すべての実験値をこの曲線にプロットされている。しかし溶落ち現象はルートギャップの大きさ、溶接方法、入熱量、開先形状、部材の形状あるいは板厚等の非常に多くのファクタ一に影響されるため、ここでの結果だけからルートギャップの許容範囲を議論することはできない。

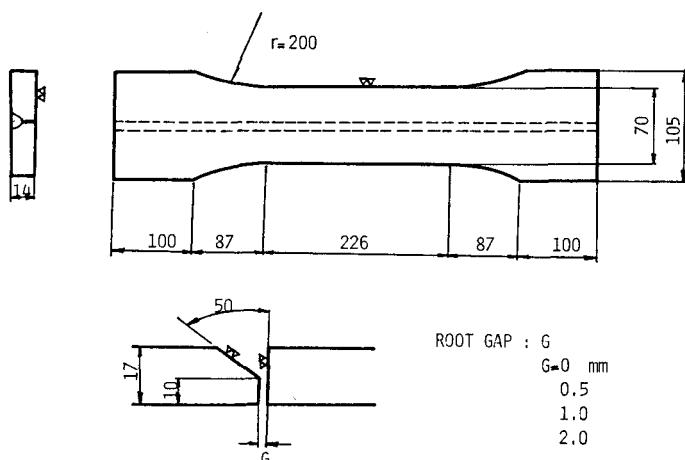


図-1, 試験本の形状と寸法

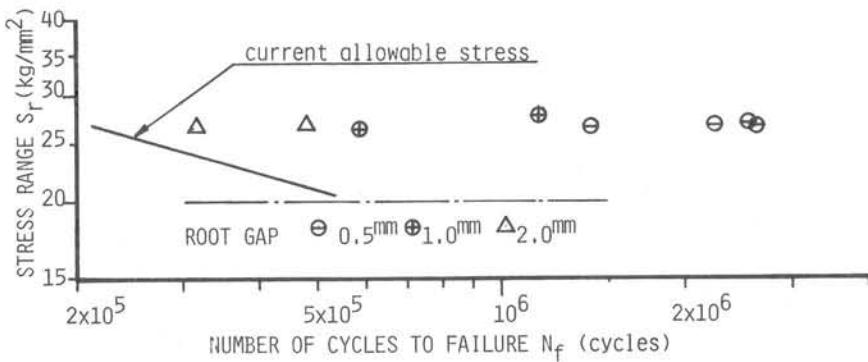


図-2. 疲労試験の結果

2) 疲労きいづの発生性状

溶接ルート部溶接金属の形状と疲労きいづ発生位置との関係を明らかにするため、疲労試験後の試験体溶接部を溶接線に沿って開き、観察した。写真-1にきいづの状況を示す。試験体は溶接チップで十分冷却して後破壊させたため、その破面に塑性変形は生じていない。G0およびG0.5試験体では溶落ちは生じておらず、両者のルート部形状には差が認められない。疲労きいづはルートの山字かけ凹凸を起点としている。G1試験体では長さが約3mmのきさみ付溶落ちが生じており、その凹部から疲労きいづが発生している。G2試験体では非常に激しい溶落ちが生じている。G2試験体では試験体の破壊につづくが、引きの他に非常に多くの疲労きいづが発生することが特徴的である。写真-1.c)では長さ約15cmの溶接線中の7ヶ所から疲労きいづが発生している。

4. おわりに

本研究の実験および解析は現在継続中である。試験体の製作に御尽力をいたいたいた宮地鉄工所河原隆雄氏に深謝いたします。

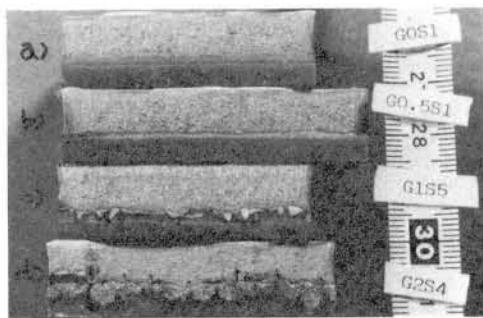


写真-1. ルート部の溶落ちと疲労きいづの発生

a) G1試験体

b) G2試験体

写真-2. ルート部に発生した疲労きいづ