第I部門

双皿型高耐久性高カボルトセット (ダブルスピンドルファスナー)に使用するねじ形状の検討

大阪市立大学工学部	学生員	○橋本	達也	ļ
大阪市立大学大学院	正会員	巿	木 巖	τ

1. はじめに

腐食損傷するボルト接合部への対策として, 皿型高 カボルト¹(以下, 皿型ボルト)の使用が考えらえるが, 六角ナットにより締結されることから,開断面部材で は依然として耐腐食性に劣る.本研究では,新たに図 -1 に示す双皿型ダブルスピンドル型式のファスナー (DSF)を考え,F8T 相当の締結能力を確保できるね じ形状を軸対称解析により検討した.

2. DSF

提案する DSF の強度および呼びは,M22F8T 相当を 想定する.図-1 に示すように、ナット側は筒状でその 筒厚は薄く、ボルト側はねじ部が M22 よりも細くなる ため、材料の高強度化が必要となる.そのため、理論 計算からねじ部のボルト軸径を M16、ナットの筒厚 3mm をとし、F14T 材料を用いる.また、ボルトの孔 径は M22 高力ボルトの孔径である 24.5mm とする.一 般的には、ボルト軸断面の公称応力が降伏点の 75% と なるように設計ボルト軸力を導入するが²⁾、M22F8T のボルト軸力を導入すると、DSF は降伏点の約 85%の 公称応力が生じ、M22F8T のボルトよりも高い応力が ねじ底に発生することが予想される.したがって、材 料の高強度化に伴う耐遅れ破壊性能の向上に加え、軸 力導入時のねじ谷底の応力を低減できるねじ形状が必 要となる.

3. 解析モデル

解析ソルバーには Abaqus/Standard を用いる. 使用要素と境界条件を図-1 に示す. また,ねじの嵌合部,皿部分と連結板の接触部は,文献 3)を参考にクーロン摩擦を用いて,摩擦係数 0.1 の接触条件を与えた. 材料物性値 ⁴は表-1 に示す.材料構成則はバイリニアとし,加工硬化係数を 1/100 とした. 検討するねじ形状は,図-2 に示すように,JIS,SHTBの形状を基本に,表-2 に示すねじ谷半径 r,R と開き角度 をパラメータとして設定した.ここで,ねじ山間ピッチ P=2mm,ねじ山高さ H=P/(2tan)である. ボルトの導入軸力は,

Tatsuya Hashimoto, Takashi Yamaguchi, Gen Hayashi, Hitoshi Moriyama,

hashimoto@brdg.civil,eng.osaka-cu.ac.jp

大阪市立大学大学院	正会員	山口	隆司
熊本大学大学院	正会員	森山	仁志



図-1 DSF 解析モデル:左)境界条件,右)要素分割

表-1 材料構成則

部品 · 部位	材料	弹性係数 [N/mm²]	ポアソン 比	降伏点 [N/mm ²]	引張強度 [N/mm ²]
ボルト・ナット	F14T			1,260	1,400
母板·連結板	SM490Y	200,000	0.3	355	490



(a) JIS
(b) SHTB
図−2 検討するねじ形状の概要

表-2 解析パラメータ

名称	ねじ形状	r	R	
JIS	JIS	H/6	-	60°
SHTB	SHTB	H/6	2H/3	60°
New-60°	JIS	H/3	-	60°
New-55°	JIS	H/3	-	55°

M22F8T の標準ボルト軸力の 182kN とした.ここでは, ねじ山毎に評価を行うため,ねじ谷番号を,ねじのか かりはじめを1番として設定した.

3. 解析結果と考察

解析から得られた軸力導入時の第1ねじ谷における 最大主応力,相当塑性ひずみのコンター図を図-4に示 す.また,各ねじ谷番号のボルトおねじ谷円弧部とナ ットめねじ谷底の最大主応力,相当塑性ひずみの最大



値を図-5, 図-6 に示す. 図中には, 文献 5)における SHTBボルトのFEM解析で設定された標準ボルト軸力 導入時の最大主応力,最大相当塑性ひずみの基準値を 示す. SHTB ボルトでは、この基準値を上回る最大主 応力お最大相当塑性ひずみは解析では発生せず,2007 年6月時点で11年間経過した暴露試験においても遅れ 破壊は確認されていない.

最大主応力,相当塑性ひずみともに第3~8番ねじ谷 の値は一定となっている.通常のボルトセットと異な り, DSF では、かかりはじめとかかり終わりの両側で 応力が高く,第1,第11ねじ谷の最大主応力及び相当 塑性ひずみが大きくなる.

ボルト側では, New-55°ねじ形状における最大主応 力,相当塑性ひずみが最も小さくなったが,第1ねじ 谷が基準値を最大主応力は1.06倍,相当塑性ひずみは 1.35 倍超えており、ここでの遅れ破壊の可能性がある. 一方, ナット側では, いずれのナットねじ形状でも第 10~12 ねじ谷での最大主応力で基準値を最大で 1.21 倍超えており、この部位での遅れ破壊の可能性がある.

New-55°ねじ形状の場合の軸力と締付け変位の関係 を図-7に示す.ここで、縦軸の軸力はボルト荷重であ り、横軸の締付け変位は、図-7 に示す DSF セット頭 部表面中心の落ち込み量の合計である.

図より, DSFは150kN付近で非線形挙動を呈し始め るが, M22F8T の設計ボルト軸力導入時(165kN) で の非線形性はわずかである.なお、この非線形性は、 ボルト側の第1ねじ谷底やナット側の第10~12ねじ谷 底における応力集中による塑性化が原因である.

4. まとめ

本研究では、DSF に使用するねじ形状をねじ谷半径 とねじ開き角度をパラメータとして解析的に検討した. その結果, DSF に使用するねじ形状は, 最大主応力及 び相当塑性ひずみが従来のねじ形状よりも低減可能な





a)相当塑性ひずみ b)最大主応力(単位: N/mm^2) 図-4 New-55°1番ねじ谷標準軸力導入時コンター



New-55°ねじ形状が望ましいことがわかった.ただし, New-55°ねじ形状では、ねじの端部では SHTB ボルト で設定された基準値を、ボルト側で最大主応力が 1.06 倍、最大相当塑性ひずみが 1.20 倍、ナット側で最大主 応力が 1.35 倍となっており、今後は、ボルト皿下部、 ナット筒底の近傍部の形状の改善等により、これらの 低減が可能となる検討が必要である. 参考文献

- 水越秀和,石井博典,田畑晶子,山口隆司:皿型高力ボルト 1) を用いた群ボルト摩擦接合継手のすべり試験、土木学会第70 回年次学術講演会,平成27年,9月
- 土木学会 鋼構造委員会:高力ボルト摩擦接合継手の設計・ 2) 施工·維持管理指針(案),平成18年12月
- 山口隆司, 長崎英二, 潘超, 木村勇次: 1,800N/mm²級超高力 3) ボルトに使用するねじ形状の開発及び性能確認試験, 土木学 会論文集 A1(構造・耐震工学). Vol. 70, No. 3, 409-417, 2018 土木学会:鋼・合成構造物標準示方書 施工編, 2019/01 4)
- 5) 宇野暢芳, 久保田学, 永田匡宏, 樽井敏三, 蟹澤秀雄, 山崎 真吾, 東清三郎, 宮川敏夫: 超高力ボルト SHTB, 新日鉄技報 第387号,2007