角形鋼管で補剛した座屈拘束ブレースに関する実験的研究

小原泉 佐々木 聡 佐々木 康人 吉田 文久 ^{*1} 西 拓馬 ^{*1}

概 要

座屈拘束ブレースは、軸力を負担する芯材の周囲に設置した鋼管などの座屈拘束材により圧縮軸力時の座屈を拘束することで、引張軸力時と同等の復元力特性を有する耐震性に優れた部材である。これまでに芯材にH形鋼を、座屈拘束材に鋼管と モルタルを用いた FIRST ブレース(Fujita Improved and Reinforced Steel Brace)の開発を行い、数多くの実績がある。しかし、適 用できるH形鋼の断面が限られていることや、モルタルを充填する工程が必要などの課題があった。これに対し、設計の自由度 が高い平鋼の芯材を角形鋼管で補剛する鋼製座屈拘束ブレース(DUAL CORE BRACE)の開発を行った。本稿では、鋼製座 屈拘束ブレースの構成および力学性能確認のための漸増繰返し載荷実験、疲労性能確認のための一定振幅繰返し載荷実験 の結果について示す。開発した鋼製座屈拘束ブレースは安定した履歴特性を示し、その疲労性能は既往の指針式により評価 できることを確認した。

Experimental study on buckling restrained brace using RHS steel tubes

Abstract

A buckling restrained brace is a member that restrains the buckling due to the compressive axial force, achieving superior seismic resistance. The buckling restrained braces comprising of an H-shaped steel core, a steel tube and mortar (FIRST Brace: Fujita Improved and Reinforced Steel Braces), has been developed and utilized in the building structure. However, it has some disadvantages such as that the design of core section is not easy in low axial force.

In this study, the buckling restrained brace using RHS steel tubes (DUAL CORE BRACE) was developed. The brace comprised only steel parts and mortar is not used. This paper details the structure of the brace and the results of cyclic loading tests to verify the seismic performance and constant amplitude tests to verify the fatigue performance. As a result of the test, it was confirmed that the brace has stable restoring force characteristics and superior fatigue performance, and that the fatigue characteristics can be evaluated with the previously provided formula.

キーワード: 座屈拘束ブレース、角形鋼管、 繰返し載荷実験、疲労性能 *1 大和ハウス工業株式会社

§1. はじめに

座屈拘束ブレースは鉄骨ブレースの周囲を鋼管やモル タルなどで覆い、圧縮軸力時の座屈を拘束することで、引 張軸力時と同等の復元力特性を有する耐震性に優れた部 材である。これまでに、さまざまな座屈拘束ブレースが実用 化され、建物の耐震部材ならびに制振部材として用いられ ている¹⁾。当社でも芯材に H 形鋼、拘束材に鋼管を使用し た FIRST ブレースを開発し²⁾、数多くの適用実績がある。し かし FIRST ブレースは芯材に H 形鋼を使用するため、軸 力が小さい部材での設計の自由度が低く、要求される設計 条件に柔軟な対応ができないこと、モルタルを充填材に使 用するために、工場や現場でモルタルを充填するプロセス



図2 ブレースの完成図

が必要などの課題があった。そこで、鋼材のみで構成され、 幅広い範囲での軸力の設計を柔軟に行うことができる鋼製 座屈拘束ブレース(DUAL CORE BRACE)の開発を行っ た。

本稿では、この鋼製座屈拘束ブレースの構成と疲労性能 について示す。なお、本ブレースは耐震部材および制振部 材として一般財団法人日本建築総合試験所の建築技術性 能証明を取得している(GBRC 性能証明 第13-21 号改)。

§2. 鋼製座屈拘束ブレースの構成

図1、2にブレースの構成と完成図をそれぞれ示す。鋼製 座屈拘東ブレースは芯材である平鋼を2本の角形鋼管で 挟み、芯材の座屈を拘束している。2 本の鋼管は接合板を 溶接することで接続している。拘束材の局部座屈を防止す る効果を高めるために芯材と角形鋼管の間に鋼管と同幅同 長の鋼板を設置することができる(以下、内挿板とする)。ま た、芯材中央にスリットを設けることにより、任意の軸力の設 計が可能となっている。スリットを設けた場合はスリット内に スペーサーを挿入し、芯材強軸方向への座屈を防止する。 アンボンド材としてブチルゴムテープを芯材と座屈拘束材 の間に挿入する。また、ブレース端部に補強板を設置し、 座屈拘束材の補剛効果を高めている。芯材の鋼種は、耐 震部材では、従来の400 N/mm²級鋼材、490N/mm²級鋼 材のほか、550N/mm²級鋼材が使用できる。また、制振部 材では建築構造用圧延鋼材(SN400B、C、SN490B、C)、 建築構造用低降伏点鋼(LY225)が芯材として使用できる。 鋼管は STKR400 である。 接合部は H 形断面または十字 形断面とし、高力ボルト摩擦接合とする。

§3. 漸増繰返し載荷実験

3.1 実験概要

鋼製座屈拘束ブレースの力学的性能および破壊状況を 確認するために漸増繰返し載荷実験を行った。表1に試験 体一覧を、図3に試験体形状を示す。パラメータは芯材の 鋼種(SN400、SN490、LY225、HBL385-L)、接合板の

表1 試験体一覧および実験結果

	試験体諸元								実験結果							
試験	芯材			鋼管	接	接合板		内挿板		最大軸力		限界塑 性ひず	累積塑性変形	1 (1)	團時	破壊
体名										引張	圧縮	H	倍率	載荷	ひずみ	モード
	板厚	スリット幅	鋼種		板厚	鋼種	板厚	鋼種	Ny	Nmax(+)	Nmax(-)	εpu	η			
	mm	mm	mm	mm	mm		mm		kN	kN	kN	%	倍			
F400	16	25	SN400B①	100x50x3.2	6	SS400	-		328	507	650	6.82	719	3.0%	4回目	引張破断
F400-RJ9	16	25	SN400B2	100x50x3.2	9	SS400	-		323	512	663	6.71	853	3.0%	6回目	引張破断
F400-ns	16	0	SN400B①	100x50x3.2	6	SS400	-		442	669	803	7.57	1233	-3.0%	10回目	局部座屈
F225	16	25	LY225	100x50x3.2	6	SS400	-		245	388	530	9.99	681	3.0%	2回目	引張破断
F490	16	25	SN490B	100x50x4.5	9	SS400	-		453	611	767	5.57	885	3.0%	11回目	引張破断
F385-i4	12	30	HBL385B-L	100x50x3.2	9	SS400	4.5	SS400	387	489	567	4.93	631	3.0%	9回目	引張破断

板厚、スリットの有無である。試験体の長さは 3000mm とし た。芯材の寸法は16mm×98mmであり、F400-ns以外は 25 または 30mm のスリットを設けている。拘束材には STKR400 材の鋼管を用い、サイズは 100×50mm、板厚 は 3.2~4.5mm である。アンボンド材であるブチルゴムの 厚さは0.5mmとした。鋼材の引張試験による機械的性質を 表2に示す。

3.2 載荷装置

載荷装置を図4に示す。実験は柱脚及び上梁端にピンを 設けたフレームに試験体を 45 度方向に設置し、梁端を油 圧ジャッキにより水平方向に加力する方式とした。載荷柱下 部はピン支持とし、油圧ジャッキ(1500kN)により正負繰返し 載荷を行った。試験体はガセットプレートを介して加力装置 に取付けた。載荷は芯材塑性化部の軸ひずみで制御した。 なお芯材に引張力の生じる方向を正とした。載荷履歴を図 5 に示す。漸増繰返し後、最大耐力の 95%以下に耐力が 低下するまで、芯材の軸ひずみ 3%で繰返し載荷を行っ た。

2640

3000

75

3000

図3 試験体形状(F400)

降伏点

 (N/mm^2)

212

276

276

376

447

435

371

436

397

337

表2 使用鋼材の機械的性質 板厚

(mm)

16.0

16.0

16.0

16.0

12.0

3.2

3.2

4.5

3.2

4.5

型性化部

引張強さ 降伏比

308

437

427

539

582

485

419

505

465

464

(%)

69

63

65

70

77

90

89

86

85

73

 (N/mm^2)

至性化部

1065

鋼種

LY225

SN400B(1)

SN400B2

HBL385B-L

STKR400(1)

STKR4002

STKR400

SS400

SS400

SN490B

A1 98

寸法

□-100x50x3.2

□-100x50x3.2

-100x50x4.5

PL-16

PL-16

PL-16

PL-16

PL-12

PL-3.2

PL-4.5

285 113

部位

芯材

錮管

内挿板

3.3 実験結果

実験結果概要を表1に示す。最終の破壊モードは、座屈 拘束材の局部座屈により耐力低下したものを局部座屈、芯 材の引張破断により耐力低下したものを引張破断と分類し た。限界塑性ひずみは、図 6 に示す方法で算定した骨格 曲線における、最大耐力時の変位から算定した値であり、 表中の値は引張側と圧縮側の最小値を示している。また、 累積塑性変形倍率(η)は耐力が最大耐力の 95%以下に低 下した時点までの履歴吸収エネルギーを降伏軸力の計算 値と降伏変位の積で除した値であり、引張側と圧縮側の合







(b)F400-ns(局部座屈) 図7 破壊状況



計を示す。図7に試験体の破壊状況の写真を示す。

図8に荷重・ひずみ関係を示す。縦軸は芯材軸力を材料 引張試験結果による降伏軸力 N_yで無次元化した値(正側 が引張、負側が圧縮)であり、横軸は芯材の塑性化部の平 均軸変位をその長さで除した軸ひずみ ε である。

各試験体ともに安定した紡錘形の履歴特性を示した。破 壊状況は F400-ns を除き、引張破断となった。F400-ns で は芯材弱軸方向の力により鋼管が局部座屈した。各試験体 ともに限界塑性ひずみ ϵ_{pu} が 4.5~10%、累積塑性変形倍 率 η が 630~1200 と十分な変形性能を示した。

接合板の板厚を厚くした F400-RJ9 では累積塑性変形 倍率が F400 より増大している。また、F490 では芯材強軸 方向の局部座屈に対する拘束材の余裕度が F400, F225 より大きく、累積塑性変形倍率も大きい。これより強軸方向 の拘束条件が変形性能に影響を与えることが確認できた。 また、芯材の鋼種の異なる F225, F385-i4 は F400 と同等 の累積塑性変形倍率を示した。

設計において主架構の最大層間変形角を 1/75 程度とした場合、座屈拘束ブレースの軸ひずみは最大で 1.5%程度であるため、各試験体の載荷軸ひずみ 1.5%時の降伏軸力 実験値に対する耐力上昇率 N/Ny を表 3 に示す。一般の 座屈拘束ブレースと同様 ¹)に、引張時より圧縮時の耐力上 昇率の方が大きい。スリットのない F400-ns は他の芯材が SN400 の試験体と比較し、やや耐力上昇率が低い。スリットがある場合、スリット部おいて芯材とスペーサー間にもクリ

表3 耐力上昇率

	1.5%ひ	破壊エード		
	引張	圧縮	収壊モート	
F400	1.26	1.40	破断	
F400-RJ9	1.27	1.45	破断	
F400-ns	1.25	1.37	局部座屈	
F225	1.13	1.27	破断	
F490	1.12	1.27	破断	
F385-i4	1.10	1.21	破断	

アランスが生じるため、局部座屈が生じやすくなり、拘束材 に伝わる軸力が増加する。そのため耐力上昇率がやや大 きくなったと考えられる。

§4. 一定振幅繰返し載荷実験

4.1 実験概要

制振部材として、鋼製座屈拘束ブレースの疲労性能を確認するために一定振幅繰返し載荷実験を行った。実験装置は3章の漸増繰返し載荷実験と同様である。実験のパラメータは鋼種(SN400、LY225、SN490)、載荷ひずみ振幅(0.75%、1.5%、3%)、スリットの有無である。試験体一覧を表4に示す。試験体の形状および使用材料は3.1の漸増繰返し載荷実験と同様であり、試験体数(N)は各条件に対し1~2とした。載荷は弾性範囲での剛性確認後、芯材の引張破断あるいは圧縮時の耐力低下を確認するまで、所定の

角形鋼管で補剛した座屈拘束ブレースに関する実験的研究



表4 試験体一覧および実験結果

(c) F400-ns-1.5 局部座屈(弱軸) 図 10 芯材破壊状況 ひずみ振幅で載荷を行った。最大耐力の 95%以下に耐力 が低下する前の回までを繰返し回数とする。

4.2 実験結果

実験結果概要を表4に、各試験体の荷重・ひずみ関係を 図9に示す。各試験体ともに安定した紡錘形の履歴特性を 示した。破壊モードは大半が芯材の引張破断であったが、 ひずみ振幅3%で載荷したF400、F225など一部の試験体 で、局部座屈により耐力が低下した。図10に試験体写真を 示す。加力終了後に試験体を解体し芯材の状況を観察し た。引張破断はブレース中央付近または芯材の端部での 発生が多く、局部座屈はブレースの端部より1/3 程度の位 置のスリット部の中央付近で多く発生した。また、塑性化部 全長にわたって面外変形が生じていた。載荷軸ひずみが 大きいほど、降伏軸力実験値に対する耐力上昇率(N/Ny) は高くなり、破壊モードが局部座屈による破壊となる傾向が ある。

4.3 疲労性能

図 11 に実験結果と(1)式に示す制振指針¹⁾による座屈拘 東ブレースの疲労性能曲線を示す。

$$\varepsilon_a = 5.108 \left(N_f / 2 \right)^{-0.385}$$
 (1)

ここで、 ϵ_a は片ひずみ振幅(%)、 N_f は繰返しサイクル数 (回)である。図中の点線は制振指針による疲労性能曲線 の上限及び下限とされる(1)式の $\sqrt{3}$ 倍および $1/\sqrt{3}$ 倍となる 曲線である。実験結果は制振指針の疲労曲線と同様の傾 向を示した。F400、F225よりF490の方が高い疲労性能を 示した。これは漸増繰返し載荷実験と同様に、F490では芯 材強軸方向の局部座屈に対する拘束材の余裕度が、F400, F225より大きかったためと考えられる。本座屈拘束ブレー スでは破壊モードにかかわらず、制振指針の疲労性能曲 線を満足することができた。

§5. まとめ

平鋼の芯材を鋼管で補剛した座屈拘束ブレースについて 漸増繰返し載荷実験および一定振幅繰返し載荷実験を行い、 その力学的特性および疲労性能、破壊状況について確認し た。得られた知見を以下に示す。

- 本ブレースの軸力一軸ひずみ関係は安定した紡錘形 の復元力特性を示す。
- 2) 本ブレースの疲労性能は鋼構造制振設計指針の疲労 曲線と同様の結果を示し、概ね指針式より安全側に評 価可能であることを確認した。



参考文献

- 1) 日本建築学会:鋼構造制振設計指針、2014年
- 2) 吉井靖典、佐々木聡、鈴木泉、佐々木康人、桂大輔、塩田 博之:芯材に H 形鋼を用いた座屈拘束ブレースに関する 実験的研究 その 1~3、日本建築学会学術講演梗概集、 2013 年 8 月



ひとこと

今回のブレースの開発は大和ハウ ス工業様との共同研究で行いました がいろいろと勉強になることが多く、 刺激になりました。

小原 泉