クロス・ラミネイティド・ティンバーによる構造の設計法 に関する研究

その6 大型有開口パネル実大構面水平加力実験 2層

CLT	大型有開口パネル
水平加力	2 層

## 1. はじめに

前報に引き続き、本報では、大型有開口パネルを用い た1層および2層実大構面の水平加力実験における、2層 試験体の実験とその結果について概説する。

## 2. 試験体概要

図1に試験体形状一覧を示す。図中には試験体各部の 名称(全面壁、垂れ壁、腰壁、水平構面パネル)も示し た。その5で報告した1層試験体と同じ形状の大型有開 ロパネルを2層に配置し、1層と2層の間に水平構面パネ ルを設けた仕様とした。試験体の名称は2Sで層を、次の 数字で試験体幅を示している。ついで、ハイフンの後の アルファベットで1層、2層に用いたそれぞれのパネルの 形状を示し、その次の数字で1層脚部接合部のボルト本 数を示した。水平構面パネルは合板を用いたスプライン 接合によりいくつかのパネルを組み合わせたものを基本 仕様(幅 400mm)とし、1枚の大型パネルを水平構面パ ネルとした仕様(幅 1,000mm)を2S6-CG4'とした。そ

正会員	○佐々	新 *1	同	弥浦	壮太*1
同	松田	昌洋*2	同	三宅	辰哉*3
同	河合	直人*4	同	荒木	康弘*5
同	中川	貴文*6	同	服部	和徳*7

の結果、幅 4,000mm の試験体が 2 体、幅 6,000mm の試験 体が 7 体ある。ただし、2S6-CG4 と 2S6-CG4'は図中に同 時に示した。各層脚部は引きボルト、1 層頂部はグルード インロッド (GIR) をそれぞれ用いた。また、せん断金物 として、基礎-全面壁間にコ型金物、水平構面パネル-壁パネル間にL型金物をそれぞれビス接合とした。

# 3. 実験方法

制御はアクチュエータのストローク変位による変位制 御とした。加力は正負交番 3 回繰り返しとし、各層頂部 に計 2 台のアクチュエータを用いた同時加力とした。各 層の目標変形角は 1/450、1/300、1/200、1/150、1/100、 1/75、1/50rad としたが、各層の剛性に大きな差が生じる と予想される試験体では、各層大型パネルにおける 1 層 実験の剛性比から算出される変位比率(1.0:1.4)により 実施したものもある。また、1 層脚部に生じるすべり分を 考慮し、各層の目標変位に 1 層試験体の実験結果を参考 に算出した値を加算した。



Study on Structural Design Method of Building Construction with Cross Laminated Timber, Part 6 : Plane test for full scale structure horizontal loading test of large-size-panel with the opening, two story SAZA Arata, MIURA Sota, MATSUDA Masahiro, MIYAKE Tatsuya, KAWAI Naohito, ARAKI Yasuhiro, NAKAGAWA Takafumi, HATTORI Kazunori

## 4. 実験結果

破壊性状 2 層実験でみられた特有の破壊性状を写真
1 に纏めて示す。全試験体で、垂れ壁、腰壁の入隅から
の曲げによる脆性的な破壊を示したが、これらは1層実
験でも同様に示した破壊性状である。この破壊に加えて、
試験体大変形時に1層脚部接合部における破壊、水平構
面パネルの曲げによる破壊もみられた。また、全面壁を
3 箇所に設けた 2S6-EF6 では、中央の全面壁が曲げによ
って破壊した。2 層に無開口パネルを設けた 2S6-CG4
と 2S6-CG4'は、試験体押し時に 1 層垂れ壁中央で曲げ
による破壊もみられ、その影響で、試験体引き時には
GIR の引き抜けも生じた。1 枚の大型パネルで水平構面
を構成した 2S6-CG4'では、天井パネルが割裂したところで加力終了とした。

層せん断力-層間変形角関係 図 2 に各試験体の 1 層 における層せん断力-層間変形角関係を示す。層せん断 力は、1層および2層頂部にそれぞれ設置したアクチュエ ータ荷重の和とし、押し側で加力終了となった試験体 (2S6-CD4、2S6-EE6、2S6-FF6) は押し側を正とした。図 は1層に同じ形状の大型パネルを設けた試験体(2S4-AA4 と 2S4-AB4、 2S6-CC4 と 2S6-CD4、 2S6-EE6 と 2S6-EF6) を同じ図中に重ねて示している。水平構面の構成の異な る試験体(2S6-CG4 と 2S6-CG4')も同様である。表1に は各試験体の1層における最大層せん断力 (Pmax)、最大 層せん断力時の層間変形角(θPmax)、全面壁の幅(B)あ たりの最大層せん断力、初期剛性(K)をそれぞれ整理し て示す。2 層で腰壁の有無の違いのある 4P の、2S4-AA4 と 2S4-AB4 を比較する。最大層せん断力は概ね一致した 値を示したが、初期剛性は 2 層に腰壁を設けた 2S4-AB4 の方が、1.4 倍程度高い値を示した。これは、変形の小さ い領域において2層に腰壁があることで1層の上部の拘 束が高まり、見かけ上の反曲点が上に移動したことが影 響していると考えられる。同じように、2S6-CC4 と 2S6-CD4 においても、最大層せん断力は概ね一致した値を示 し、初期剛性は2層に腰壁を有する2S4-Bの方が、1.5倍 程度高い値を示した。しかし、286-EE6 と 286-EF6 を比較 すると、初期剛性は腰壁がないほうが高く、最大層せん 断力のみが 2 層に腰壁を設けた 286-EF6 が高い結果とな った。現段階では詳細な検討ができていないため、不明 なところが多いが、加力方法の違いによる影響もあると 考えられる。水平構面の違う 286-CG4 と 286-CG4'を比較 すると、初期剛性は、概ね一致した値を示したが、最大 層せん断力は、1 枚の大型パネルを天井パネルとした 286-E4 の方が 1.5 倍程度高くなった。

#### 6. まとめ

主な破壊性状は垂れ壁入隅部からの曲げによる脆性的 な破壊、および水平構面パネルの曲げによる破壊であっ た。層せん断カー層間変形角関係では、2層の大型パネル に腰壁を設けた場合の影響や、水平構面パネルの仕様の 違いによる影響を確認した。

【謝辞】 本研究は国土交通省建築基準整備促進事業 「S7:CLT を用いた木構造の設計法に関する検討」によ り実施されました。関係者各位に、この場を借りて感謝 の意を表します。





写真1 2 層実験特有の破壊性状

表1 1層の最大層せん断力などの特性値

	Pmax [kN]	θPmax [rad]	Pmax/ΣB [kN/m]	K [kN/rad]
2S4-AA4	205.3	0.0137	102.6	13838
2S4-AB4	215.0	0.0173	107.5	19214
2S6-CC4	194.8	0.0382	97.4	16417
2S6-CD4	181.5	0.0172	90.8	24609
2S6-EE6	247.2	0.0246	103.0	23771
2S6-EF6	332.5	0.0170	138.6	20737
2S6-FF6	359.3	0.0104	149.7	56977
2S6-CG4	155.1	0.0106	77.6	18734
2S6-CG4'	236.6	0.0196	118.3	16235



\*1 信州大学大学院 修士課程

- \*2 信州大学工学部 助教 博士 (工学)
- \*3 (株) 日本システム設計 代表取締役・博士(工学)
- \*4 工学院大学建築学部 教授・工学博士
- \*5 建築研究所 構造研究グループ 主任研究員・博士 (工学)
- \*6 国土技術政策総合研究所 住宅研究部 主任研究官・博士 (農学)
- \*7 ベターリビング つくば建築試験研究センター 構造性能試験研究 部 博士 (工学)
- \*1 Graduate Student, Graduate School of Engineering, Shinshu University
- \*2 Assistant Prof., Faculty of Eng. Shinshu Univ., Dr. Eng.
- \*3 President, Nihon System Sekkei Architects & Engineers Co., Ltd., Dr.Eng.
- \*4 Professor, School of Architecture, Kogakuin University, Dr. Eng.
- \*5 Senior Research Engineer, Dept. of Structural Engineering, Building Research Institute, Dr. Eng.
- \*6 Senior Researcher, Housing Dept., NILIM, MLIT, Dr. Agr.
- \*7 Tsukuba Building Research and Testing Laboratory Center for Better Living, Dr. Eng.