

論文の内容の要旨

生物材料学 専攻

平成 12 年度博士課程 入学

氏名 西山誕生

指導教官 安藤直人

木質構造接合部のせん断性能に関する幾何学的非線形解析

木質構造において、面材張り釘接合部は建物が地震力や風力による水平力に抵抗するための重要な接合形式である。面材張り釘接合による構造用合板等の面材張り耐力壁は、ツーバイフォー工法で多用されるばかりでなく、1995 年の阪神淡路大震災以来、その性能が評価され日本の伝統工法である在来軸組工法にも取り入れられ広く普及されている。面材張り釘接合は、地震等により耐力壁に入力されるエネルギーの殆どをその韌性により吸収し、それら耐力壁の強度を決定する最も重要な要因であり、木質構造におけるその役割も大きくなってきた。

面材張り釘接合等の木質機械的接合部に関する理論的研究は、1960 年代に始まり、1970 年代から 1990 年代に数多く発表された。現在では、接合具の径及び長さ、木材の樹種及び厚さからその接合部の剛性及び耐力を予測可能で、法的にも構造設計指針として整備され、この分野に関する理論的研究は既に確立された感がある。

しかし、実際に接合部のせん断試験を行うと、既往の理論式と一致しないことが多い。構造設計では剛性と終局耐力の評価が重要となる訳であるが、それらを既往の理論式により算出すると、その理論値は実際のせん断性能を過小評価してしまう。面材張り釘接合では剛性を 3 割、耐力を 5 割程度に評価してしまう。

このような過小評価は、構造安全性については一見安全側の評価となり問題は無いようと思われるが、構造物全体のバランスを考えると韌性を発揮する釘接合での破壊に先行して脆的な破壊を起こす可能性もあり、必ずしも安全とは言えない。また、結果的に過剰な性能を要求することになり、経済性も悪く、プランニングが不自由になり建物の耐用年数を短くするといった問題がある。

そこで、木造住宅の構造安全性の為、面材張り釘接合部のせん断性能の正確な評価を目的とし、有限要素法の幾何学的非線形解析によるせん断性能評価を試みた。

前述のように既往の理論式が実際の性能を過小評価してしまう原因是、既往の理論式が 1 次元且つ微小変形理論を基にした解析であることがある。具体的にはつぎの 3 点が挙げられる。

1. ボルト接合や釘接合では、せん断力によるスリップが進行すると座金ナットあるいは釘頭が側材へのめり込みに抵抗し、接合具の軸部に引張力が発生する。その引張力により接合部軸部は曲がり難くなり、その結果、接合部のせん断剛性及び耐力は上昇する。既往の研究の基となる 1 次元解析では加力方向のみを対象としており、加力方向に直行する座

金ナット又は釘頭の側材へのめり込みや接合具軸部に発生する引張力を考慮することは出来ず、特に細く長い接合具では接合部軸部の軸力の影響が大きく、理論値と実験値とが大きく異なる。

2. 釘接合部について考えると、長さ 5cm の釘に対し最大荷重時のスリップ変位は 2cm であり、局所的には 0.4rad を大きく超える傾きが発生することになる。既往の研究ではこのような大変形挙動を微小変形理論により解析したところに無理があり、そのことが理論値と実験値と一致しないことの一因でもある。
3. また、既往の方法では、主材と側材の摩擦力を予測することがでない為に、理論式による剛性は過小評価される。

上記の解析上の問題点を解決する為に、釘接合部のせん断性能を、有限要素法の幾何学非線形解析を適用し、荷重増分法により解析した。有限要素法は 1950 年代に提案された構造解析手法で、行列計算による解法が一般的であり、計算機の発達とともに実用化された。計算の簡略化、計算時間の短縮のために微小変形理論を基にした解法が用いられることが一般的である。幾何学的非線形解析は、大変形を対象とした解析手法であり、従来、ケーブルや細い部材からなる構造体の構造解析に用いられてきた。計算が複雑になり、計算時間も長くなる。

微小変形理論と幾何学的非線形解析の根本的なちがいは、力の釣り合いの導入方法にあり、前者は変形前の座標位置での釣り合いを解くのに対し、後者は変形後の座標位置での力の釣り合いを解く。

このため、微小変形理論では算出できない接合具の軸力を幾何学的非線形解析では算出でき、更に、その軸力から主材と側材の摩擦力を算出することができる。よって、幾何学的非線形解析による解析値は実験値によく一致する。この現象は、著者らにより別の報告書で、座金ナットを有するボルト接合とそれを有しないドリフトピン接合のせん断試験と解析により確認されている。

本報で筆者らは、面材張り釘接合部の一面せん断性能評価への幾何学的非線形解析の有用性を証明するために、実験と解析を行った。比較のため、既往の評価方法と微小変形理論を基にした解析も行った。

試験体には、主材にスプルース 204 材、側材には耐力壁用中質繊維板（MDF）、釘 CN50 を用いた。一面せん断試験は、釘の初期軸力の影響をみる為、釘頭を面位置まで打ち込んだものと打ち込まないものについて行った。釘頭を面位置まで打ち込んだものは打ち込まないものに比べ、釘の初期軸力及び主材と側材の摩擦力が大きく、その結果、一面せん断の初期剛性が大きい。

解析モデルには、バネー梁モデルを用いた。釘を材端回転バネ梁要素で、釘軸部及び釘頭の木材へのめり込みを軸バネ要素でモデル化した。釘の曲げに関する非線形性は、材端の回転バネによって表現するという手法をとった。

解析に用いたインプットデータは、釘の 3 点曲げ試験、釘側面抵抗試験、釘頭貫通試験、釘引き抜き試験から定めた。釘頭貫通試験結果から釘軸部の初期軸力を読み取り、釘頭の打ち込み深さのちがいを考慮した。

その結果、既往の評価方法と微小変形理論による剛性及び耐力が実験値の 5 割程度であったのに対し、幾何学的非線形解析ではよく一致した。既往の評価方法及び微小変形理論による解析では釘の曲げ降伏により終局を迎えるという解析結果を得たが、幾何学的非線形解析では、釘軸部に引張力が発生する為に釘の曲げが起こり難くなり、側材のめり込み降伏によって終局を迎えるという結果を得た。

釘軸部の初期軸力を考慮したことと、釘頭の打ち込み深さによる初期剛性のちがいも解析的に表現された。更に、摩擦力を考慮した場合は解析値と実験値が極めてよく一致した。

2 次元有限要素法の幾何学的非線形解析を適用し、面材張り釘接合部のせん断特性を正確に

予測することに成功した。

本報で提案した面材張り釘接合部のせん断耐力の評価方法は、将来的に精度の高い構造設計の実現に用いるだけでなく、接合部のせん断耐力の発現機構を極めてよく説明でき、構造用面材の開発・改良にも利用できるものである。