

論文の内容の要旨

論文題目 免震構造に与える積層ゴムの
二次的力学特性の影響に関する研究

氏名 三山 剛史

耐震設計の最終目標は「建物の崩壊から人命を守る」から「人間、財産、機能、人の活動を守る」に変わってきてている。免震構造はこの耐震設計の最終目標を容易に達成できる安全性の高い技術のひとつで、これから適用の拡大が必要である。本論文ではこの目標に向かい、適用の機会の多い高層建物、中間階免震を選び、その技術的課題について検討を行った。高層建物に免震を適用する場合、高軸力化、大きな軸力変動、免震層の変位の増大、積層ゴムに生じる引張りの問題等が考えられ、中間階免震では積層ゴムに加わる回転の問題が考えられる。従来の免震構造では基本的にはこのような問題が無視できる範囲での適用を進めてきている。免震構造の適用を拡大するために、このような問題点の影響を明確にする事を本論文の目的としている。

積層ゴムのせん断剛性、曲げ剛性、軸剛性はそこに加わる軸力やその変動量の増大、水平変位の増大、回転変位の発生により影響を受ける。すなわち、その剛性にかかる変位だけでなく、異なる方向の力や変位により剛性が影響を受けている。本論分ではこの影響を受けることを二次的力学特性と呼んでいる。この二次的力学特性は剛性にだけ影響を与えるのではなく、変形能力や鉛直変位にも影響を与えると考えられる。さらには、積層ゴムの引張りや着座後の振動、ねじれ振動にも影響を与えている。このような影響について以下の6点を検討した。

1) せん断剛性、曲げ剛性、軸剛性

積層ゴムに大きな軸力変動、大きなせん断変形、回転が加わる場合に、せん断剛性、曲げ剛性、鉛直剛性はそれぞれの主方向以外の変形や力の影響を受ける。このような二次的力学特性の影響を理論と実験により検討した。

2) 変形能力

積層ゴムに回転が加わる場合の変形能力に関して理論と実験により確認した。

3) 鉛直変位

積層ゴムに水平変位や回転が加わる場合の鉛直変位に関して理論と実験により検討した。

4) 積層ゴムに引張りを生じる場合の性状と着座後の振動

高層の建物ではロッキングにより積層ゴムの軸力変動は大きくなり、引張りを生じる場合もある。引張りを生じた後の着座により積層ゴムに発生する軸力、加速度について検討を行い、最大軸力の予測方法を示した。

5) 二次的力学特性を考慮した時刻歴応答解析

理論や実験から求められた二次的力学特性を考慮した時刻歴応答解析の方法を示し、その妥当性を実験結果により確認した。

6) 現実的な建物への二次的力学特性の影響の確認

現実的な建物を考え、免震建物に適切で製造可能な積層ゴムを標準的な積層ゴムとして定め、これらの積層ゴムを用いた場合の二次的力学特性の影響を確認した。具体的にはせん断剛性に及ぼす軸力の影響、回転剛性に及ぼす水平変位や軸力の影響、曲げモーメントに及ぼす回転角や軸力の影響などについて、検討を行った。また、アスペクト比の高い建物の余裕度の検討を行った。

これまで積層ゴムのせん断剛性は幾何学非線形が考慮された Haringx 理論により求められている。本論文では二次的力学特性の評価を行うために積層ゴムを剛棒とばねを用いた簡単なモデルにより表す提案を行った。このモデルの中ではせん断剛性、曲げ剛性、軸力が分離して表されており、弾性範囲内であれば、Haringx 理論に一致するものである。このモデルではせん断剛性や曲げ剛性のせん断変位依存性、軸力依存性等の二次的力学特性や材料の非線形性を考慮する事が可能である。さらに、このモデルを用いる事により積層ゴムの水平変位だけでなく、回転変位も扱う事が可能となる。このモデルの提案の過程では曲げ剛性の軸力依存性の理論式も示した。また、積層ゴムの上下面に回転と水平変位が加わる場合の鉛直変位の理論式とその簡略式を示した。さらに積層ゴムの曲げ剛性に関しては引張り剛性の影響をふまえた評価方法を示した。

実験から依存性のデータを取得するため、及び上記の評価方法を検証するために積層ゴムの静的加力試験を実施した。従来の積層ゴムの加力試験は積層ゴムの上下面の回転角を 0 としたものが多く行われているが、この試験では、積層ゴムの上面の回転角を変化させる実験も行った。この試験から以下の事項が明らかとなった。

- 1) 積層ゴムのせん断剛性のせん断変位依存性について実験式を得た。また、回転剛性のせん断変位依存性は積層ゴムの上下面の重なり部分の断面二次モーメントにほぼ比例している事を確認した。
- 2) 曲げ剛性の軸力依存性の試験結果から、面圧が低い場合は引張り剛性の影響を受けて曲げ剛性は小さくなること、 $50\text{kg}/\text{cm}^2$ 以上であれば、面圧の増加に伴って曲げ剛性が小さくなる事、その曲げ剛性の低下が Haringx の理論から得られた値に比べ大きい事を確認

した。

- 3) 軸剛性の水平変位依存性に関しては本論文で示した評価式により概ね表される事が示された。
- 4) 降伏モーメントは積層ゴムの引張り降伏応力を 10kg/cm^2 、引張り側の剛性を圧縮側の剛性の $1/10$ とし、平面保持を仮定して求めた値にほぼ一致する事を示した。
- 5) 建物の中柱、外柱を想定し、せん断変位に連動させて軸力や面圧を変化させた試験を行った。この結果はせん断剛性試験や回転剛性試験で得られた結果と対応する事を確認した。更に、せん断剛性試験や回転剛性試験から得られた二次的力学特性を考慮する事により、提案している剛棒とばねのモデルで妥当に評価できる事を示した。
- 6) 負の面圧を受けた後にせん断剛性が多少変化すること、その剛性の変化は免震の機能に大きな影響は与えない事を確認した。
- 7) 回転を生じる場合の鉛直変位について理論式により妥当に評価できる事を確認した。
- 8) 積層ゴムの上面に回転を加えた場合と加えない場合について積層ゴムのせん断破断試験を行った。その結果、上面に与えた回転角は積層ゴムの変形能力にあまり影響を与えないという結果が得られた。

大きな軸力変動の建物応答への影響の確認、積層ゴムに引張り、および着座後の振動の性状を調べる目的で、アスペクト比を 5 とした $1/12$ の建物模型を用いて振動台実験を行った。この実験では模型を 4 つの積層ゴムで支持し、線形のオイルダンパーを用いた。実験結果の評価が単純になるように地震動は水平方向 1 方向のみとして行い、免震装置に加わる力と変位に着目した計測を行った。この実験結果から以下の事が言える。

- 1) ロッキング振動による軸力変動で積層ゴムのせん断剛性が変化している事を確認したが、その影響は建物全体では無視できるものであった。
- 2) 水平変位の増大により軸剛性が低下する水平変位依存性を確認した。
- 3) 積層ゴムに引張りを生じ、その後着座してからの振動は、建物中央を回転中心とするロッキング振動と水平振動、および建物全体の上下振動に分離できる事を示した。
- 4) 積層ゴムに生じた引張り量からその後の着座により積層ゴムに生じる最大軸力の予測方法を示した。実験結果とよい一致をしている事がわかり、予測方法の妥当性を確認した。圧縮軸力が大きくなることから、積層ゴムの圧縮せん断状態の限界を定める事は積層ゴムの引張り量の限界を定める事になるといえる。

これらの理論と実験結果を用いて二次的力学特性を考慮した時刻歴応答解析を行い、振動台実験で得られた二次的力学特性の実験結果が妥当にシミュレートできることを示した。この応答解析では二次的力学特性と材料非線形性がせん断ばね、回転ばね、軸ばねに考慮されており、そのための収斂方法も示した。

これらの理論、実験結果、解析結果をふまえ、二次的力学特性が免震建物の設計に及ぼす影響を検討した。この検討では設計用エネルギースペクトルから免震層の変位やせん断力係数を求めており、個々の地震動の影響のない平均的な値となっている。以下に得られ

た結果を示す。

- 1)せん断剛性の変位依存性に関してはおおよそ予測される最大応答せん断歪での剛性を用いれば、依存性の影響は無視できる事、予測される最大応答変位より小さ目のせん断ひずみでのせん断剛性を用いれば免震層の最大変位は少し大きくなるため、変位に余裕を見る必要があるが、せん断力係数は小さ目に出るため、安全側の結果が得られる事を確認した。
- 2)面圧依存性により積層ゴムのせん断剛性が変化する場合の検討を行った。軸力の増加は積層ゴムの安定限界変形に対する安全率を下げるため、軸力の評価が重要となるが、免震層の固有周期の変動は小さく、応答に与える影響も小さい事を確認した。
- 3)積層ゴムの上面に回転角を加えた場合、せん断力が低下し免震層の固有周期は長くなる。このため、免震層の応答変位はわずかに大きくなり、せん断力係数は小さくなる。変位に少しの余裕を見る必要はあるが、上部建物に対しては安全側となる事を確認した。
- 4)積層ゴムの曲げ剛性は水平変位依存性の影響を受け、せん断歪が 200%程度となるとほとんど 0 となり、回転による応力は無視でき、そのため生じるモーメントは $P\Delta$ モーメントが主体となる事を確認した。
- 5)アスペクト比の大きい建物の終局状態としては積層ゴムのせん断引張り破断と建物の転倒が考えられる。これらの状態について安全の余裕度をエネルギーの面から検討した結果、転倒に対しては基礎幅を広げることにより同じアスペクト比でも余裕度は上がるが、引張りせん断破断に対する余裕度はあがらないことを示した。また、アスペクト比が大きい場合は建物の幅を大きくし、外側の免震装置には引張り変位が大きく取れる免震装置を使用する必要がある。
- 6)軸力変動により懸念されるねじれに対しては、ねじれ振動の発生しやすい 4 本柱の建物を想定して検討した。その結果、座屈応力に対する最大軸応力が 0.4 倍以下であれば、偏心率は 3%以下となる事を確認した。
- 7)鉛直歪には S_1 、 S_2 、 nt_r が関係し、直径には直接関係しない事、回転による鉛直変位は軸力に関係しない事等を確認した。

本論文では高層建物の免震化、長周期化、柱頭免震の普及を目指して検討を行った。この場合の課題となる二次的力学特性に関して、理論式で示される部分、実験から得られる部分を明らかにした。理論式で示される部分に関しては実験により確認を行い、その妥当性を示した。さらに実験から、材料の非線形性などのデータを取得した。振動台実験により二次的力学特性の確認を行い、つづいて浮き上がりを生じて着座した後の振動性状を明らかにした。さらに着座後に積層ゴムに生じる最大軸力の予測方法を示し、実験結果からその妥当性を確認した。また、理論や実験から得られた二次的力学性特性を考慮した時刻歴応答解析の方法を示し、実験結果が妥当にシミュレートできることを確認した。さらに二次的力学特性が免震建物の設計に及ぼす影響を示し、無視できる範囲、安全側の評価となる場合を示した。