「人命」と「建物財産」を守る 地震対策「トグル制震装置」

Vibration System Toggle トグル制震装置の設計例①

超高層建築物の制震補強設計例

◎超高層建築物の制震補強比較

昭和42年(1967年)に設計された超高層建築物を対象として、時刻歴応答解析を行いました。その結果、現行建築基準である告示波において、 最大応答層間変形角が1/100を超えています。また、南海トラフ沿いの巨大地震による長周期地震動に対しては、最大応答層間変形角がX方向で は1/35、Y方向では1/49となっており、設計時の目標耐震性能を大きく超える結果となっております。

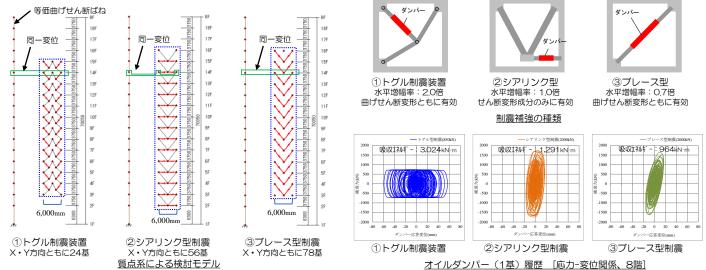
制震補強に用いる制震装置の比較は、①トグル制震装置[850kNダンパー]、②シアリンク型制震装置[2,000kNダンパー×2台]、③ブレース型 制震装置[2,000kNダンパー]の3種類について検討を行いました。各ケースとも、最大応答層間変形角を1/100以下となるために必要な制震装置 数は、①トグル制震装置では48台、②シアリンク型制震装置では56台(オイルダンパー112台)、③ブレース型制震装置では156台となります。

◎対象建物の概要および現行建築基準の告示波 対象建物の概要 ELVコア 速度(cm/s) 速度(cm/s) 審查年 昭和42年 用途 事務所 階段室 構造種別 鉄骨浩 階数 100 延べ面積(m²) 20.000 95,000 重量 (kN) 2.1秒 固有周期 X方向1次 (秒) Y方向2次 1.9秒 基準階の平面概要 制震の目標耐震性能 内 応答層間変形角か Y方向 最大応答層間変形角が 1/100以下である 入力地震動:告示3波およびKA1、 S71, CH1, OS1計7波

◎時刻歴応答解析

解析には、等価曲げせん断型振動系モデルとし、地震動の入力位置は地上1階床位置、入力位置以下の変形は固定とします。復元力特性は、せん 断変形成分をNormal Tri-linear型、曲げ変形成分を線形とし、減衰は瞬間剛性比例減衰で、1次減衰定数を0.02としております。

ダンパーの履歴図より、①トグル制震装置のエネルギー吸収量が大きいことが分かります。この結果、①トグル制震装置は②シアリンク型や③ブ レース型と比べ最大応答層間変形角を1/100以下とするための必要台数が少なくなります。また、①トグル制震装置は、最大加速度の増幅がなく、 設計時のせん断力係数をほぼ満足する結果となっております。



[関東地方KA1、静岡地方SZ1~3、中京地方CH1~3、大阪地方OS1~3]

