JFEシビル Seasonal Letter 2016年秋号

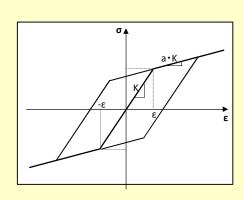
~ JFEシビルの鋼製制震ダンパーを汎用解析プログラムに導入 ~

土木構造向け汎用動的解析プログラム T-DAPII((株)アーク情報システム)及び桁橋 汎用解析プログラム JT-KOHKA(JIPテクノサイエンス(株)) にJFEシビルの鋼製制振ダンパーの荷重条件・履歴計算モデルが導入されました。

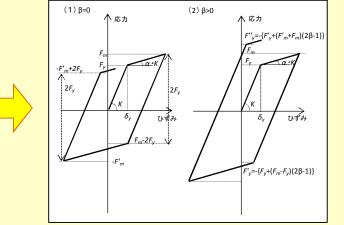
これより、JFEシビルのダンパーを適用した橋梁の動的解析が容易になりました。

	従来	新しく導入	改善ポイント
T-DAPⅢ Ver3.08より	ダンパーの計算モデルは 移動硬化を考慮	移動硬化に加え、 等方硬化を考慮可能	エネルギー吸収能を より正確に表現
JT-KOHKA Ver10.11より	粘性/オイルダンパーが対象 (粘性減衰機構)	鋼製ダンパーを追加 (塑性履歴機構)	鋼製ダンパーの 動的解析が可能
	上・下部構造間に設置	橋脚に沿った配置を追加	橋脚ダンパー工法の 動的解析が可能

T-DAPIIの鋼製ダンパー(移動硬化・等方硬化)モデル

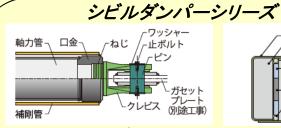


従来モデル(移動硬化)



今回導入(移動硬化+等方硬化)

座屈拘束ブレースによる制振効果を 精度よく再現可能



二重鋼管ブレース



ハーフ十字ブレースダンパー

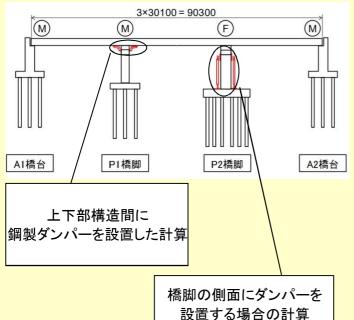


J-UPブレース

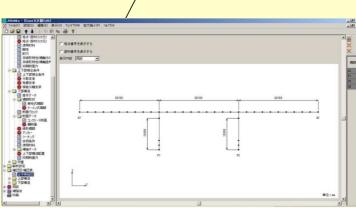
* 種別の特長は 問合せまたはカタログを 参照ください。

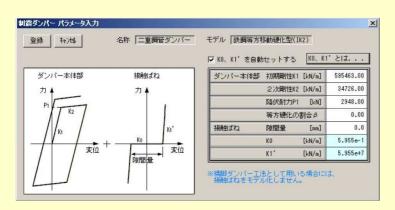
JT-KOHKAの鋼製ダンパー制震構造モデル

連続桁橋の制振構造解析 事例



常時・レベル1地震時にダンパーが 作用しないスライド機構を考慮。 可動支承に併設する場合の検討が可





≪ 入力データ ≫

●ダンパー本体 知期剛性 K1 k

初期剛性 K1 K1 = E · /A/L 2次剛性 K2 K2 = α · K1

降伏耐力 P1 P1 = A・ σ y

等方硬化の割合 β

●接触ばね

隙間量 S (スライド量)*1

E(鋼材ヤング係数)、A(芯材断面積)

L(芯材長さ)、σy(降伏点) *2

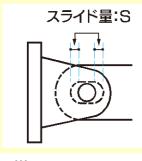
- *1 常時およびレベル1地震時の変位を考慮した遊間量
- *2 降伏点 σ y (N/mm2) は通常ばらつきの中央値 (LY100: σ y=100N/mm2、LY225: σ y=225N/mm2) を採用します。 (なお、カタログの降伏軸力は、 σ yの下限値についての値です)

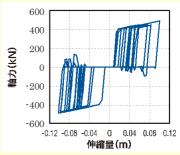
≪ JFEシビルダンパーにおける α 、 β \gg

" o' = p = p > p > p = p = p = p = p = p = p						
	移動硬化 モデル		移動硬化+等方硬化 モデル			
	α	β	α	β		
二重鋼管ブレース *3	0.025 (LY225)	0 (LY225)	0.010 (LY100) 0.013 (LY225)	0.7 (LY100) 0.6 (LY225)		
JーUPブレース *4	_	_	0.005 (LY225)	0.4 (LY225)		
ハーフ十字ブレースダンパー *3	0~0.01 (LY100, LY225)	0 (LY100, LY225)	0.017 (LY100, LY225)	0.023 (LY100) 0 (LY225)		

LY100=JFE-LY100S, LY225=JFE-LY225S

- *3 (社)日本免震構造協会 パッシブ制振構造 設計・施工マニュアル 第3版
- *4 鋼モルタル板を用いた座屈拘束ブレースの性能評価と上下部構造間に設置する制振ダンパーとしての適用性検討 第19回性能に基づく橋梁等の耐震設計に関するシンポジウム講演論文集 p.15~20、2016年7月





【お問い合せ】 JFE**シビル株式会社 社会基盤事業部** https://www.jfe-civil.com/infra/

〒111-0051 東京都台東区蔵前2-17-4 (JFE蔵前ビル4階) TEL 03-3864-3661