

I - 23 摩擦荷重を受ける鉄塔の挙動

三和鋼器(株) 正 矢嶋 望
正 鎌田正義
関東学院大学 正 増沢文男

1. はじめに

本報は鉄塔の滑組部材の結構が異なった場合を考え、標準的な滑組を A-Type とし、これを基準に補剛材の挿入方法を三角式とした C₁-Type、隔壁材を取り除いた C₂-Type の三種類の実物大鉄塔供試体を用い、このような構造の違いが非対称水平荷重を受ける鉄塔部材にどのように影響するかについて、耐力ならびに応力挙動について調べた。なお、理論解析は三次元の弾塑性解析によって実験値と比較検討を行った。

2. 実験概要

実験用の供試体は、図-1 のような腕金一段で舟形合掌腕金とシングルワーレン滑組とした。鉄塔部材には、アングル材を使用し材質は SS41 材を用いた。載荷荷重は、水平荷重 (T 荷重) として片腕金先端にワイヤロープを取り付ケロードセルにより荷重 (T=2600kg) を測定しながら、電動ワインチにより載荷し、垂直荷重 (V 荷重) として両腕金先端にワイヤロープを取り付ケインゴットにより荷重 (V=1050kg) を加えた。また水平荷重と垂直荷重同時に載荷した場合を総合荷重 (P 荷重) とした。測定方法は、垂直抵抗線ひずみゲージにより部材応力を求め、腕金取付部の変形量をトランシットにより測定した。

3. 実験結果

図-2 は、主柱材 b 脚と c 脚の面 (c~b 面) をどうえ、部材番号を付け座屈状態について述べると、A-Type は P 荷重 2.25P の載荷途中で ⑧ 部材が座屈し、二次的に ②, ④, ⑩ 部材が大きく変形した。C₁-Type では、2.0P 載荷時まで破壊しないことを確認した後、⑧ 部材にアングルを添えて補強し再度試験を行った結果 2.3P 載荷途中で ⑥ 部材が座屈し、二次的に ②, ④, ⑦, ⑩ 部材が座屈した。また C₂-Type では、2.0P 載荷終了時に ⑧ 部材が座屈し、その後座屈部材を取り換えて ⑧ 部材にアングルを添え補強し、再度試験を行った結果補強後 2.5P 載荷途中で ⑧, ⑩ 部材が座屈した。水平方向の変位量は、各 Type とも主構面の変位は少なく、副構面で大きくなり特に C₁-Type が顕著に現われ、載荷荷重 1.5P 時では C₁-Type 15mm, C₂-Type 12mm, A-Type 8mm となる。

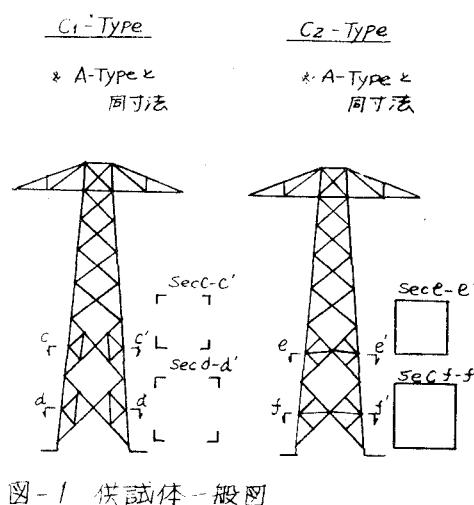
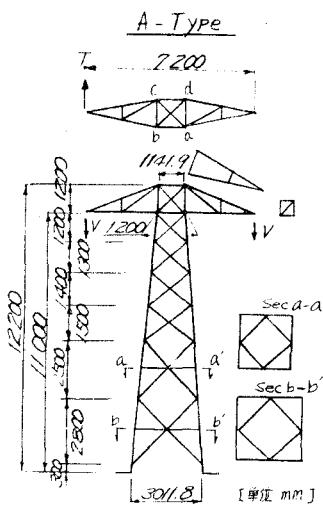


図-1 供試体一般図

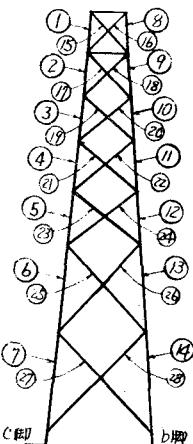


図-2 部材番号図

各タイプの主柱材応力比図 (c 脚/ d 脚) 実験値

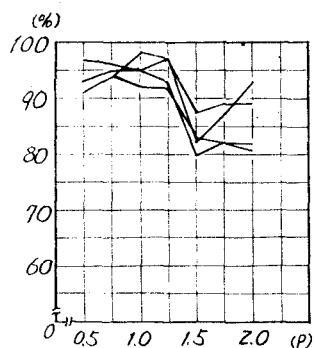


図-3 (A-Type)

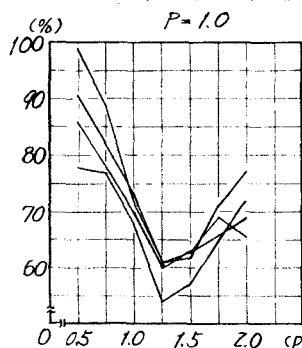


図-4 (C1-Type)

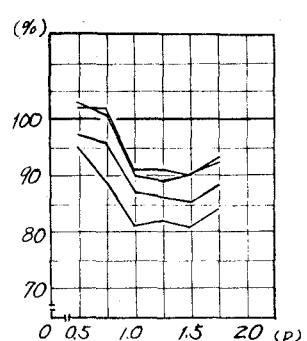


図-5 (C2-Type)

A-Typeにおける実験値と理論値の比較

--- 理論値
— 実験値 (+) (+)



$P = 1.0$ (+): 引張, (-): 圧縮

— a 腹(+)
— b 腹(+)
— c 腹(-)
— d 腹(-)

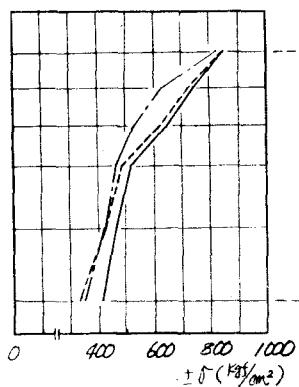


図-6 腹材

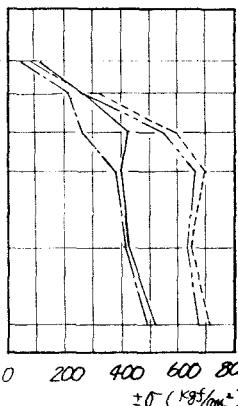
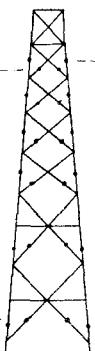


図-7 主柱材実験値

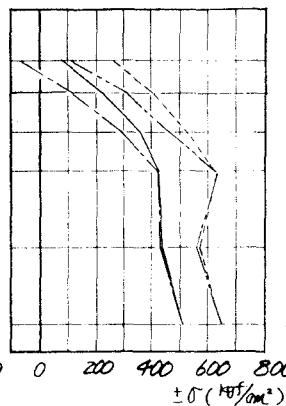


図-8 主柱材理論値

主柱材 C 脚の応力図 理論値

$P = 2.0$

7. おわりに

本研究から耐力については、3 Typeともに目標値を上回ることが確認された。また、図-4から C-Type の応力挙動は、他の Type に比べ各主柱材応力の差が顕著に現われ、荷重の変化とともに影響を受けることがわかった。また、実験値と理論値は、図-6～図-8のようによく一致した。図-10は①脚材を除去したときの主柱材 C 脚の応力状態で②脚材で大きくなり破壊時の脚材とよく一致した。なお、理論解 (F: kg/cm²) 析は泉創建エンジニアリングの SPACE および IBM の NASTRAN アログラムを使用した。

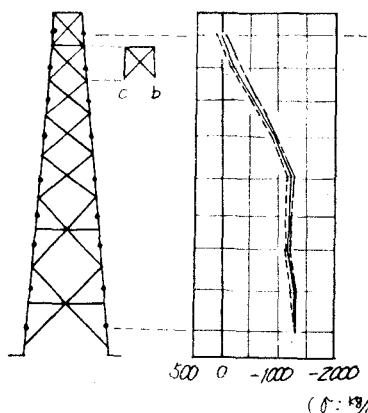


図-9

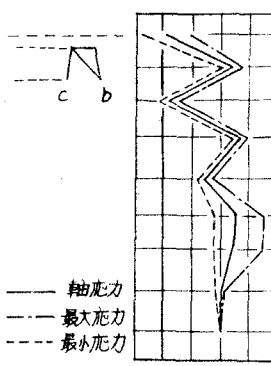


図-10