

I-114 煙突の強風による振動

秋田大学 正員 色部 誠
秋田大学 正員・薄木 征三

1. まえがき 我々は東北電力秋田火力発電所1号機の鉄塔支持型煙突 (Fig.1) を対象として、風による振動性状の実物観測並びに風洞模型実験と継続して3年。その成果の一部は既に發表してある¹⁾。その中で少くも強風時に付けては煙突の振動性状と不規則振動論の手法により、比較的良い説明できることを示した。

しかし耐風設計上特に問題である強風時の煙突の挙動は、弱風時とはなり異なり、天井まであり32mと比較的高い位置で明瞭のものである。本報告は測定値からその振動の性質を定性的に考察したものである。

2. 強風時の煙突の動的挙動 本煙突の代表的寸法を筒身直徑 ($D = 4.4\text{ m}$) とすればストローハル数から求められる共振風速は約 21 m/sec である。 16 m/sec 程度の風に対しては煙突の横振動はいく僅かである (Fig. 4. 27 検測)。

45年8月15日の台風時の記録からは、煙突の風向と直角方向の振動が明瞭である。写真1(a), (b) は2(a)と2(b)の煙突の加速度記録である。Fig. 2(a), (b) は写真1(a), (b) 同じ位置で計算された地上 135 m の点における煙突の変位の軌跡を示す。この2種の軌跡は、同日13分間の強烈な風速中に亘る最も定常的に出現する安定した軌跡である。Fig. 3(a), (b) は Fig. 1 における高さ 135 m の同日午後22時00分から1分間毎の風速値を示す。同図(a)はN-S成分、(b)はE-W成分であり、平均風向は南西、風速は 35 m/sec である。

又未整理の記録であるが、45年11月30日の記録では冬季季風時の風向は前述台風時のと同く、E-W軸に向いて逆時計、即ち北々西の風で、風速は scale over (40 m/sec 以上) 17.7m/sec、この時の変位軌跡は、Fig. 2(b)とE-W軸に逆時計のほぼ直線往復運動である。

以上の結果より、以下のよう考察がなされた。

1) 風方向の絶対変位は不明であるが、振動振巾は風向直角方向のもの、すなはち風方向のものの2倍大きい。

2) 季節風の場合では少くも数分間にわたりて安定した定常的な振動が支配的である。2山の季節風の性質上風速の変動が10%以下であると思われる。台風時の場合でも20秒程度にわたり定常的な振動が現れ、又リバースの風の場合でも、必ず安定した振動時に最大の振巾を示し、かつ2の振巾は必ず安定した振動時間毎には一定の値である。

3) この結果より推察されて113とされているが、この種の鉄塔支持型煙突の安定な振動周期はほとんど一致する。113。(本煙突のそれは $T=1.1\text{ sec}$ であり、2山は強風時に自由

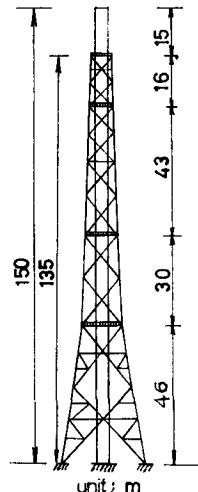
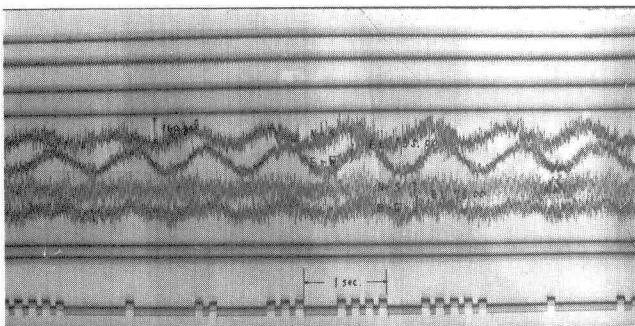
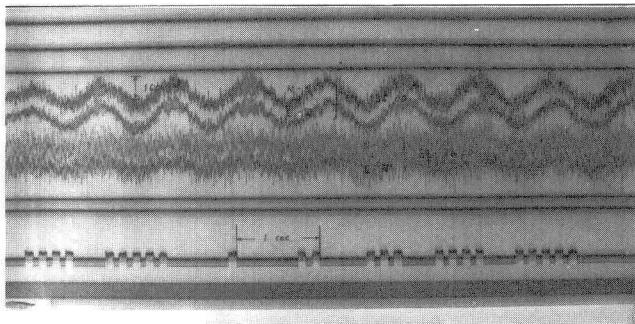


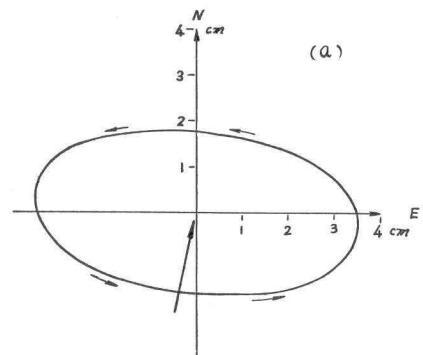
図-1



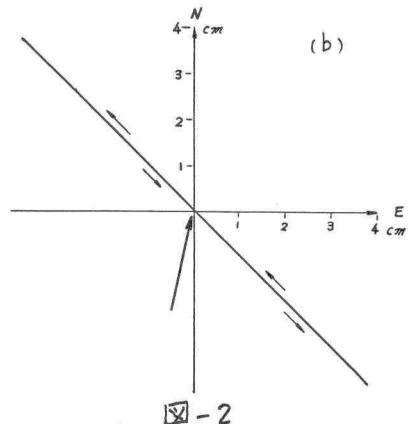
(a)



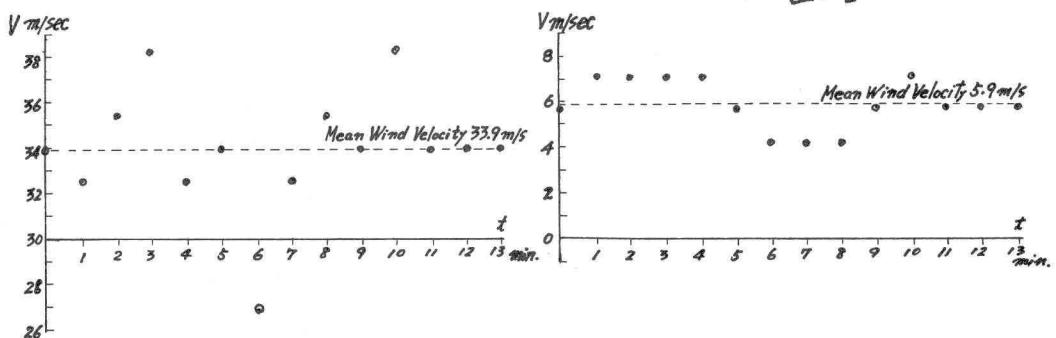
(b)
写真 1



(a)



(b)



(a) N-S component

(b) E-W component

振動実験値に等しい)。

4) 以上の事実から強風時の煙突の挙動は自動振動の種相と程して 113 と 112 と 3.

以上を支持鉄塔のみり、円柱のみにつけて従来の説(二次元的振動問題として)と比較して 243 は大きな相異点は、鉄塔支持型でけ圓周角方向のみでなく圓立方向の振動を観察するなり」と、次に 113 ゆる動振力に対する支持鉄塔による偏向性と思われる影響が認めらるる。

逆に 1 次固有振動が卓越して 113 と 3 から、支持鉄塔の存在にせよせよらず、動振力は煙突の高さ方向に沿ってか、りの長さにせよして位相は一致してあり、調和周数的の特性質を保つことはない、円柱のみの場合と類似して 113 と 112 と 3.

1) 「鉄塔支持型煙突の何による振動」 包部試、薄木征三 第25回工機会全国大会満優選集