

PC貯水タンクの温度応力について

東北工業大学 正会員 ○ 秋田 宏
東北大学 " 尾坂 芳夫

まえがき

日常の気温変動によって、PC貯水タンクに生ずる温度応力は、計算上かなり大きなものになる。Priestleyは、タンク側壁の内外温度差が最大30℃に達すると指摘しているが、実際の設計では7~15℃の温度差を考慮するだけであり、それでいて今までのところ支障は起っていない。そこで、種々のモデル計算と実測値との比較から、この問題を検討してみた。

モデル計算

PCタンクの応力計算では、底版とドームを無視し、下端で固定された側壁のみを考えることが多い。さらに、側壁下端部のハンチを無視すれば、円筒シェルとして理論的に解くことができ、Priestleyもそのモデルによっている。高さ8m半径40mのタンクについて計算した結果は、図-1に示すように、側壁の温度が一様に10℃上昇した時に、側壁下端の曲げモーメントが、満水時のそれにほぼ匹敵する。側壁の一様な温度上昇は、ほぼ2倍の内外温度差に相当するので、最大30℃の温度差に対して設計するすれば、側壁下端の曲げモーメントは、主荷重である水のそれの140%程度となる。

しかしながら、この結果は側壁の下端を固定と仮定し、下端の回転を拘束したために、下端の曲げモーメントが大きくなったものと考えられる。そこで、図-2のように、底版と底版の支持条件を考慮したモデルにより、若干の計算を行ってみた。その結果は、図-3に示すように、側壁下端部の曲げモーメントは、地盤の支持力係数に大きく依存することがわかった。ちなみに、側壁下端から3m程度の位置では、曲げモーメントが支持力係数の影響をあまり受けないことがわかる。また、図中にも示したように、タンクの基礎をコンクリートと考えるか直接地盤と考えるかでは、かなりの差がある。

地盤上に捨てコンクリートを打ち、さらに基礎版を打った上に底版が載る構造では、両者の中間とな

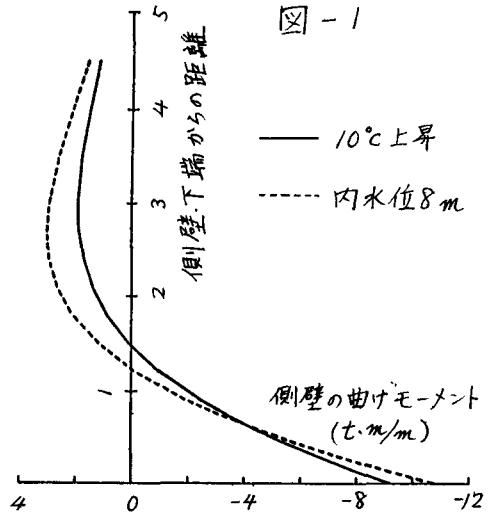


図-1

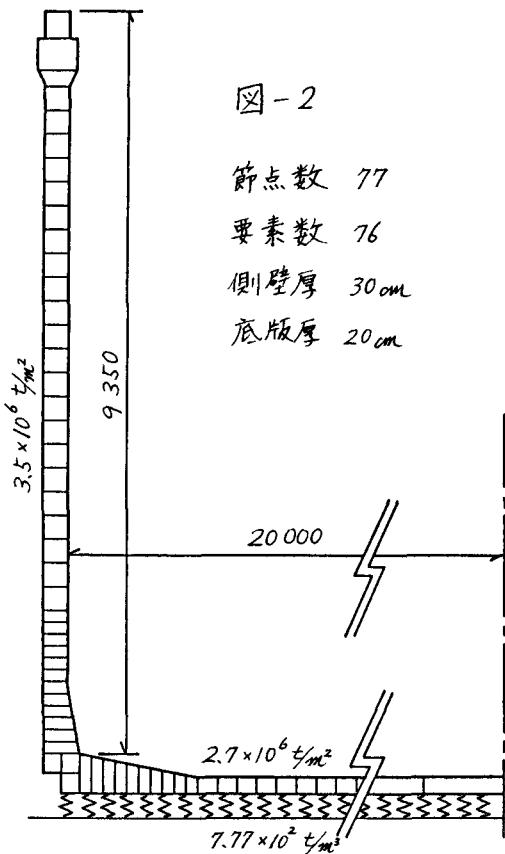


図-2

節点数 77
要素数 76
側壁厚 30cm
底版厚 20cm

り、どちらかと言えば、直接地盤上に載ったと考える方が近いと思われる。

実測値との比較

昭和55年より、山形県鶴岡市の配水タンクを対象に、タンク各部の温度とひずみの測定を行ってきている。1回の測定は、2時間おきに24時間で、年に数回実施しているが、ここでは1日の気温変動がもっとも大きかった、昭和57年4月23-24日の例を取りあげる。

実測されるひずみは、主として(クリープひずみ+乾燥収縮ひずみ)および(内水圧によるひずみ+温度応力によるひずみ)の和と考えられる。ここで、前者は1日のひずみ変動に注目する場合には、不变とみなして差しつかえないものと思われる。後者は、実測されたタンク内水位とタンク各部の温度から、適当なモデルにより計算することができる。

前述のモデルにより計算した後者を、実測ひずみから差し引いたものの平均を前者とみなし、その前者に改めて後者を加えたものを理論ひずみとして、実測ひずみと対比させたのが図-4である。両者の変動は逆方向であり、変動の巾は理論値の方が幾分小さいことが認られるが、これは基礎の支持力係数として、地盤のものをそのまま用いたためと思われる。

あとがき

PC貯水タンクに生ずる温度応力を、底版および底版の支持条件を考慮したモデルにより計算した結果、温度応力は従来警告されていたほどに大きくはないことがわかった。しかしながら、理論値が良く実測値を説明するまでに至らなかったので、さらに支持力係数等について検討する必要があると思われる。

参考文献

Priestley: Ambient Thermal Stresses in Circular Prestressed Concrete Tanks,
ACI Journal, 1976, pp. 553-560

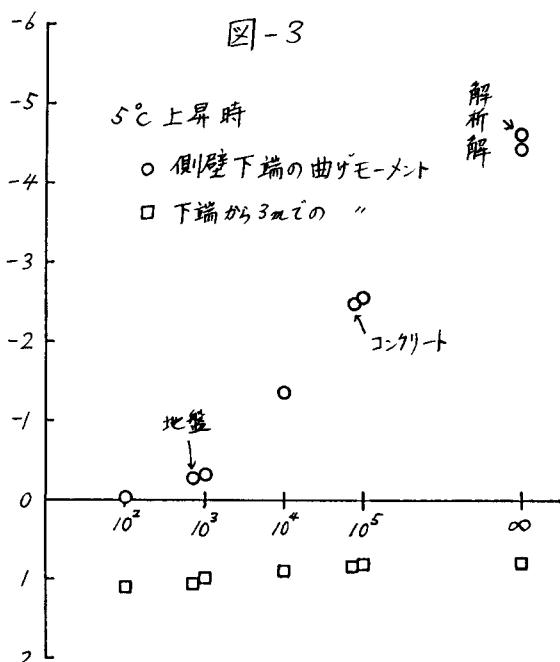


図-3

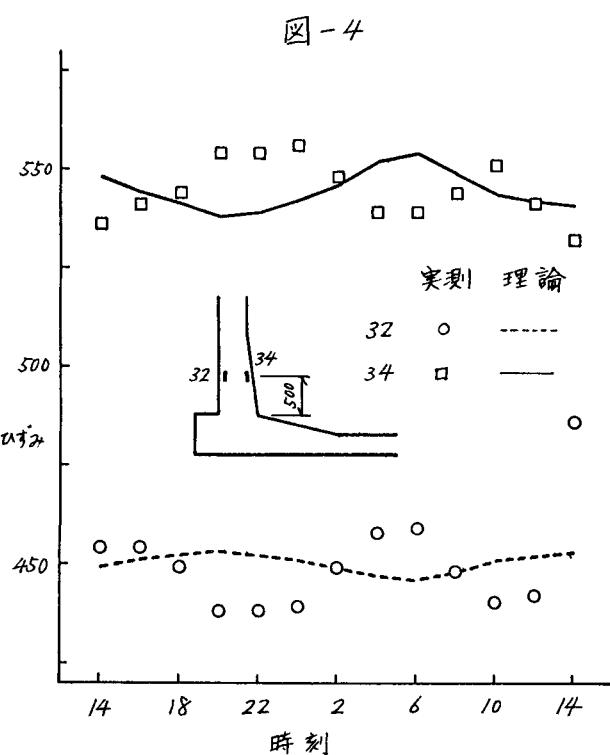


図-4