

日本大学教授 工博 正員 久室 保

日本大学大学院学生 学生員 ○竹沢三雄

§1 緒論

海岸構造物の設計の際、静水面として、潮位と波高はかかるその水位を推定しなければならぬ。

一般には、水位は満潮と最大波高を別々として考えている。この報告では、ある仮定のもとに、その潮位と波高を統計的な方法で組合せた方法について説明する。海岸堤の高さの設計には、潮位と波高との各々の最大値をとらねば、潮位と波高とを組合せた高さの最大水位を採用すべきであろう。

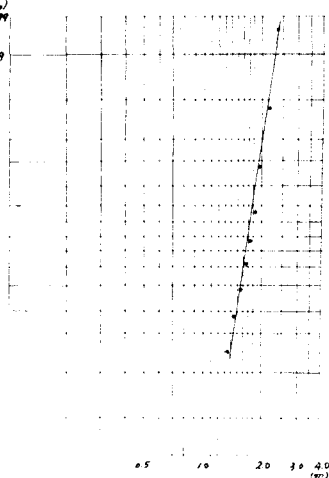
そこで、着るうは、台風シーズンの潮位と波高を、それぞれ誤差曲線と仮定し、また、その組合せた誤差曲線も考えた。こうして、この誤差曲線から最も経済的、ある確率の潮位と波高の合理的な設計値が統計的に決定されよう。

§2 潮位と波浪の頻度曲線

潮位は、そのすべてを確率変数とは見なされ難く、同時に時間的変化を考慮しなければならぬ。

また、設計の際には、波浪の大きいものは台風期（6～11月）に生じることも考慮しなければならぬ。しかし、いまかりに潮位の^(%)変化量のすべてを、ある統計的な変数として、各潮位高の生じる^(%)度数に関する分布状態を57年間（1960～1964年）の台風期について^(%)その度数を潮汐表より求めてみた。潮位は、各地英の潮候曲線の満潮位のみを級間潮位^{10cm}おきに生じた度数を求めた。そして、この各潮位にたいする超過確率を求め対数正規確率紙にプロットすると^(%)図-1のようになった。また、波浪の頻度分布状態については、資料が十分ではないために、正確な頻度関数が導かれはるが、本間に俾^(%)ては、アメリカおよび日本の沿岸における波浪の頻度分布の資料を集成したところによると、^(%)波高は対数正規分布であるとしている。

図-1 潮位の頻度分布(単位:%)



しかし、一般に潮位および波浪にしても、その変数は気象的要因とか地形的要素などによって支配されるため、近似的には正規分布と大きな差違はないはずであり、^(%)また、設計に用いる頻度分布曲線は、その一部分であって、確率密度関数 $f(y) = \int_{-\infty}^{\infty} f(y) \cdot dy = 1$ と満足すれば、正規分布曲線としてもとらえなないであろう。したがって、^(%)潮位および波浪の頻度分布を正規分布として、以下、論述する。

§3 潮位と波高の組合せ

まず、潮位が y_T^{cm} のときの生起確率を $P(\lambda_T)$ 、波浪高が y_H^{cm} のときの生起確率を $P(\lambda_H)$ とすると、その組合せによる生起確率は、たがいに独立変数であるとして、

$$P(\lambda_T, \lambda_H) = P(\lambda_T) \cdot P(\lambda_H) \quad (1)$$

である。前述のように、潮位および波浪高の頻度分布は正規分布とみなせるから、それぞれの生起確率は、

$$P(\lambda_T) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}\sigma_T} \exp\left[-\frac{(\lambda - a_T)^2}{2\sigma_T^2}\right] \quad (2)$$

$$P(\lambda_H) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}\sigma_H} \exp\left[-\frac{(\lambda - a_H)^2}{2\sigma_H^2}\right] \quad (3)$$

である。ここに、 σ_T, σ_H は潮位および波浪高の標準偏差、 a_T, a_H は潮位および波浪高の平均値。

したがって、(1)(2)(3)式から

$$\begin{aligned} P(\lambda_T, \lambda_H) &= \frac{1}{2\pi\sigma_T\sigma_H} \exp\left[-\frac{1}{2}\left\{\frac{(\lambda - a_T)^2}{\sigma_T^2} + \frac{(\lambda - a_H)^2}{\sigma_H^2}\right\}\right] \\ &= \frac{1}{2\pi\sigma_T\sigma_H} \exp\left[-\frac{(\lambda - u)^2}{2\sigma_T^2\sigma_H^2}\right] \cdot \exp\left[-\frac{v^2}{2\sigma_T^2\sigma_H^2}\right] \end{aligned} \quad (4)$$

ただし、 $u = \frac{a_T\sigma_H^2 + a_H\sigma_T^2}{\sigma_T^2 + \sigma_H^2}$, $v = \frac{a_T\sigma_H - a_H\sigma_T}{\sigma_T^2 + \sigma_H^2}$

(4)式で $\exp\left[-\frac{v^2}{2\sigma_T^2\sigma_H^2}\right] = \exp\left[-\frac{(a_T - a_H)^2}{2(\sigma_T^2 + \sigma_H^2)}\right] = \text{const.}$

$$\therefore \frac{a_T - a_H}{\sigma_T^2 + \sigma_H^2} \ll 1$$

$$\therefore \exp\left[-\frac{v^2}{2\sigma_T^2\sigma_H^2}\right] \approx 1$$

とあけよう。すなわち、(4)式は

$$P(\lambda_T, \lambda_H) \approx \frac{1}{2\pi\sigma_T\sigma_H} \exp\left[-\frac{(\lambda - u)^2}{2(\sigma_T\sigma_H)^2}\right]$$

と作る。いま、 $\sigma_{(T+H)} = \sigma_T\sigma_H$ とすると、(5)式は

$$P(\lambda_T, \lambda_H) = \frac{1}{2\pi\sigma_{(T+H)}} \exp\left[-\frac{(\lambda - u)^2}{2\sigma_{(T+H)}^2}\right]$$

$u = \frac{a_T - a_H}{\sigma_{(T+H)}}$ とすると、(6)式は

$$P(\lambda_T, \lambda_H) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \exp\left[-\frac{z^2}{2}\right] \quad (7)$$

(7)式のうち $P' = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \exp\left[-\frac{z^2}{2}\right]$ は、正規分布表から求めることができる。また、これを図化すると図-2 のようになる。すなわち、潮位高を y_0 、波浪高を y_H とすると、その組合せによる波高 $y_{(T+H)}$ は、 $y_{(T+H)} = y_0 + y_H$ であらわせる。したがって、 $y_{(T+H)}$ に対応する確率は、(7)式および図-2 からあきらかである。

§4 おおび

以上の結果から、潮位と波浪高を組合せる場合、要求される波高 $y_{(T+H)}$ は、潮位 y_0 として大きい値と選ばれるは、波浪高 y_H は小さい値にもよいことになり、また、 y_0 を小さい値にするならば、波浪高 y_H のほうを大きい値として選ぶ必要がある。この方法によるならば、期望平均満潮位を、とくに基準水面とある必要もなく、たとえば、期望平均満潮位を基準水面としても、その上に波浪の最大に近い値を考えるならば、その設計波高は、確率的にも経済的にも、非常に非合理的な設計値となる。

なお、計算例については、講演時に報告する。

参考文献

- 1) 久保保、竹沢三雄；“海岸構造物の設計基準水面について” 第11回海岸工学講演集
- 2) 海工保安庁水路部編；“潮汐表” 昭和35~39年版。
- 3) 本間仁、堀川清司、野干徹；“波浪、漂砂および海岸変形について” 第6回海岸工学講演集
- 4) 角屋睦；“水文統計” 水工学シリーズ (64-02)

図-2 潮位、波浪高の組合せ説明図

