海洋工程波浪力学

中国海洋大学工程学院海洋工程系 王树青

目录

o 第一章 液体表面波基本方程

□□□ 小振幅波(线性波)理论
第三章 有限振幅波(非线性波)理论
第四章 小尺度结构上的波浪力
第五章 大尺度结构上的波浪力
第六章 随机波浪和随机波浪力

王树青



- 6.1 随机波浪及其统计特性
 - 6.1.1 海浪的复杂性和随机性
 - 6.1.2 随机函数及其统计特性
 - 6.1.3 平稳的各态历经的随机过程
 - 6.1.4 谱密度函数
 - 6.1.5 海浪要素的统计特性
- 6.2 随机波浪的谱特性
 - 6.2.1 频谱
 - 6.2.2 方向普
- 6.3 海工结构物上的随机波浪力
 - 6.3.1 特征波法(设计波法)
 - 6.3.2 谱分析法

王树青

随机波浪及随机波浪力

第六章

王树青

6.1 随机波浪的统计特性

- 6.1 随机波浪及其统计特性
- 6.1.1 海浪的复杂性和随机性

特点:单一周期和振幅的简单规则波,可以用确定的函数来表示



Stokes V wave profile

H=6, T=8s, d=20m, L=92.6m

国海洋大学海洋工程系





6.1.1 海浪的复杂性和随机性

定点观测海面波动时间过程:波动是不规则的,且是随机量;



Random wave elevation

H=3, T=8s, P-M Spectrum

6.1 随机波浪的统计特性



随机波浪及随机波浪力 第六章

随机波浪的统计特性 6.1

Xm众值

dx

6.1.2 随机函数及其统计特征值

 $\Lambda x \rightarrow 0$

- 随机函数的概率密度函数和分布函数——随机函数x(t)◆ 概率密度函数 $p(x) = \lim_{\Delta x \to 0} \frac{P_{rob} \left[x < x(t) < x + \Delta x \right]}{\Delta x}$
 - 概率 $P_{rob}[x_1 < x(t) < x_2] = \int_{x_1}^{x_2} p(x) dx$

 $P_{rob}\left[-\infty < x(t) < \infty\right] = \int_{-\infty}^{\infty} p(x) dx = 1$

6.1 随机波浪的统计特性



海洋工程波浪力学

6.1 随机波浪的统计特性



6.1 随机波浪的统计特性

6.1.2 随机函数及其统计特征值 随机函数的概率密度函数和分布函数——随机函数x(t) ◆ 均匀分布 $p(x) = c = \begin{cases} \frac{1}{b-a} & a \le x \le b\\ 0 & others \end{cases}$ p(x) $\frac{1}{b-a}$ х а b

海洋工程波浪力学

海洋工程波浪力学

王树青

6.1 随机波浪的统计特性



6.1 随机波浪的统计特性

- 6.1.2 随机函数及其统计特征值
 - -. 随机函数的概率密度函数和分布函数——随机函数x(t)

▶ 瑞利分布(Rayleigh distribution)



Rayleigh distribution with raylpdf(x,b)

王树青

6.1 随机波浪的统计特性

6.1.2 随机函数及其统计特征值 随机函数的基本特征值——随机函数x(t) _. ◆ 数学期望(均值)和均方值 □ 数学期望: x(t)的总体平均值,即一阶原点矩; $\mu_x = M[x] = \int_{-\infty}^{\infty} xp(x) dx$ □ 均方值: x(t)平方的总体平均值,即二阶原点矩; $M[x^2] = \int_{-\infty}^{\infty} x^2 p(x) dx$ □ 均方根值:

$$x_{rms} = \sqrt{M[x^2]}$$

6.1 随机波浪的统计特性

6.1.2随机函数及其统计特征值 二. 随机函数的基本特征值——随机函数x(t)

✤ 方差和均方差-离散程度

□ 方差: x(t) 对均值的离散程度, 即二阶中心矩;

 $D[x] = M[(x - \mu_x)^2] = \int_{-\infty}^{\infty} (x - \mu_x)^2 p(x) dx = M[x^2] - {\mu_x}^2$

□ 均方差: $\sigma_x = \sqrt{D[x]}$

□ 离差系数:

 $C_V = \frac{\sigma_x}{\mu_x}$ $MI(x - \mu)$

□ 偏态系数:

 $C_s = \frac{M[(x - \mu_x)^3]}{(\sqrt{D[x]})^2}$

6.1 随机波浪的统计特性

- 6.1.2 随机函数及其统计特征值
 - 二. 随机函数的基本特征值——随机函数x(t)

❖ 自相关函数

□ 意义:表示一个时刻t时的x(t)与另一时刻t+τ时的x(t+τ) 的相关关系; 定义为乘积的数学期望

 $R(t, t + \tau) = M[x(t) \cdot x(t + \tau)]$



6.1 随机波浪的统计特性



王树青

随机波浪的统计特性 6.1

6.1.3平稳的具有各态历经的随机过程

-. 平稳的随机过程

弱平稳随机过程: M[x(t₁)]和R(t₁, t₁+τ)不随时间t1改变;

 $M[x(t_1)] = M[x(t)] \qquad R(t_1, t_1 + \tau) = R(\tau)$



6.1 随机波浪的统计特性

- 6.1.3平稳的具有各态历经的随机过程
 - 二. 各态历经的随机过程
 - □ 用具体时刻的总体平均来确定随机过程的特性!
 -] 问题: 能否用样本函数的时间平均来确定平稳随机过程的特性;



王树青

6.1 随机波浪的统计特性

- 6.1.3平稳的具有各态历经的随机过程
 - 二. 各态历经的随机过程
 - □ 各态历经: 时间平均的统计值=总体平均的统计值;
 - $x(t_k) = M[x(t)] \qquad \qquad R_k(\tau) = R(\tau)$



一程波浪力学

6.1 随机波浪的统计特性

6.1.3平稳的具有各态历经的随机过程

二. 各态历经的随机过程

□ 注意:

(1)只有平稳过程才可能是各态历经的;

(2) 各态历经的充要条件: $\tau \rightarrow \infty$, $R(\tau) = 0$

□ 说明——对平稳各态历经的随机过程:

(1) 若平稳过程具有各态历经性,则可以取一个样本代替总体;总体的特性可以用样本的时间平均描述;

(2) 平稳随机过程的统计特性与时间起点无关,因此对一个给定的样本函数,可以从任一时刻开始统计,不影响统计结果。

6.1.4 谱密度函数

一. 谱密度函数

□ 傅立叶积分公式 $x(t) = \frac{1}{2\pi} \int_{-\infty}^{\infty} \left[\int_{-\infty}^{\infty} x(t) \exp(-i\omega t) dt \right] \exp(i\omega t) d\omega$

□ 傅立叶变换 $G(\omega) = \int_{-\infty}^{\infty} x(t) \exp(-i\omega t) dt$ $x(t) = \frac{1}{2\pi} \int_{-\infty}^{\infty} G(\omega) \exp(i\omega t) d\omega$

□ 均值为0的平稳随机过程x(t)的均方值

 $\overline{x^{2}(t)} = \sigma_{x}^{2} = \lim_{T \to \infty} \frac{1}{T} \int_{-T/2}^{T/2} x(t) \cdot x(t) dt = \int_{-\infty}^{\infty} \left(\lim_{T \to \infty} \frac{1}{2\pi T} \left| G(\omega) \right|^{2} \right) d\omega$

$$\Box \quad \notin \mathfrak{LS}(\omega) \quad S(\omega) = \lim_{T \to \infty} \frac{1}{\pi T} |G(\omega)|^2$$

$$\overline{x^2(t)} = \sigma_x^2 = \frac{1}{2} \int_{-\infty}^{\infty} S(\omega) d\omega$$

海洋工程波浪力学

王树青

随机波浪的统计特性 6.1 6.1.4 谱密度函数 随机过程x(t)的 左端 平均能量: 谱密度函数 右端: 被积函数为x(t) 能量谱密度函数; 能量谱密度函数(谱密度函数或谱密度) $\overline{x^{2}(t)} = \sigma_{x}^{2} = \frac{1}{2} \int_{-\infty}^{\infty} S(\omega) d\omega$ $S(\omega)$ S(ω)——单侧谱密度 $\overline{x^2(t)} = \sigma_x^2 = \int_0^\infty S(\omega) d\omega$ 双侧谱 单侧谱

二. 自相关函数与谱密度函数的关系

$$R(\tau) = \int_{-\infty}^{\infty} S(\omega) \exp(i\omega\tau) d\omega \qquad S(\omega) = \frac{1}{2\pi} \int_{-\infty}^{\infty} R(\tau) \exp(-i\omega\tau) d\tau$$

$$R(\tau) = 2\int_0^\infty S(\omega) \exp(i\omega\tau) d\omega$$

 $R(\tau) = 2 \int_0^\infty S(\omega) \cos(\omega \tau) d\omega$

$$S(\omega) = \frac{1}{\pi} \int_0^\infty R(\tau) \exp(-i\omega\tau) d\tau$$
$$\int_0^\infty S(\omega) = \frac{1}{\pi} \int_0^\infty R(\tau) \cos(\omega\tau) d\tau$$

1

6.1.4 谱密度函数

二. 自相关函数与谱密度函数的关系

□ 谱的各阶矩

$$m_0 = \int_0^\infty S(\omega) d\omega$$

$$m_2 = \int_0^\infty \omega^2 S(\omega) d\omega$$

$$m_k = \int_0^\infty \omega^k S(\omega) d\omega$$

6.1.4 谱密度函数

三. 宽带过程和窄带过程

□ 谱的窄宽反映的是随机现象能量集中程度如何?



6.1.5 海浪要素的统计特征

✤ 海浪是否具有平稳性和各态历经性?

□ 理论和实验结果:海浪视为是无限多个随机的简单余弦波迭加的结果。---均值不随时间变化。

□ 波面方差同波浪单位面积铅直水柱的波浪势能成比例。对稳定阶段的波浪,其能量的变化一般很小,即波面方差变化较小,视为准平稳过程。(要求:观测记录10-30min)。

□ 自相关函数R(τ): τ→∞,
 R(τ)=0.



海洋工程波浪力学

-. 波面高度的分布

平稳海况下的海浪视为平稳的各态历经的随机过程,波动可以认为是无限多个振幅不等、频率不等、初相位随机,并沿与x轴成不同角度的方向传播的简单余弦波的叠加;



王树青

- 6.1.5 海浪要素的统计特征
 - 一. 波面高度的分布

□ Longuet - Higgins海浪模型

$$\eta(x, y, t) = \sum_{n=1}^{\infty} a_n \cos(k_n x \cos \theta_n + k_n y \sin \theta_n - \omega_n t - \varepsilon_n)$$

□ 某固定点 (x=y=0)的波面高度

$$\eta(t) = \sum_{n=1}^{\infty} a_n \cos(\omega_n t + \varepsilon_n)$$

□平稳海况下的波面高度符合高斯分布

6.1.5 海浪要素的统计特征 波面极大值的分布 波面极值、极大值、极小值; Cartwright, Longuet-Higgins研究波面极极大概率分布; 基本思路——研究联合概率分布(6.59); $p(\xi) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \left| \varepsilon \exp\left(-\frac{1}{2}\frac{\xi^2}{\varepsilon^2}\right) + \sqrt{1-\varepsilon^2} \cdot \xi \exp\left(\frac{1}{2}\xi^2\right) \int \exp\left(\frac{1}{2}x^2\right) dx \right|$ $\xi = \frac{\eta(t)}{\sqrt{m_0}}$ $\varepsilon = \frac{m_0 m_4 - m_2^2}{m_0 m_4}$ ε----谱宽参数

二. 波面极大值的分布

□ $\epsilon \rightarrow 0$, 为瑞利分布 $p(\xi) = \xi \exp\left(\frac{1}{2}\xi^2\right)$

□ ε→1,为正态分布

$$p(\xi) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \exp\left(\frac{1}{2}\xi^2\right)$$

海洋工程波浪力学

6.1.5 海浪要素的统计特征 波高的分布 波高的定义——上跨零点法 Longuet-Higgins $\mathcal{H} \neq \mathcal{H}$ $\mathcal{H} \sim \mathcal{H}$ $\mathcal{H} \sim \mathcal{H}$ $p(H) = 2\alpha_2 \frac{H}{H_0^2} \exp\left(-\alpha_2 \left(\frac{H}{H_0}\right)^2\right) \qquad \alpha_2 = \begin{cases} \frac{1}{8} & H_0 = \sigma_\eta \\ \frac{\pi}{4} & H_0 = \overline{H} \\ 1 & H_0 = H_{rms} \end{cases}$ Longuet-Higgins推导波高分布为瑞利分布(对窄带过程) H₃ H₂ z'_2 z'_3 T₃

海洋工程波浪力学

王树青

6.1 随机波浪的统计特性

6.1.5 海浪要素的统计特征 波高的分布 Ξ. $p(H) = \frac{\pi}{2} \frac{H}{\overline{H}^2} \exp\left(-\frac{\pi}{4} \frac{H^2}{\overline{H}^2}\right)$ 常用平均波高作为参变量 超值累积概率 $F(H) = P(H \ge H_F) = \int_{H_F}^{\infty} p(H) dH = \exp\left(-\frac{\pi}{4}\frac{H^2}{\overline{H^2}}\right)$ 众值(最可能出现的波高) Rayleigh distribution 0.25 $H_m = \sqrt{2} / \pi \overline{H} \approx 0.8 \overline{H}$ 0.2 0.15 (x)d 0.1 0.05 0 2 6 8 4

6.1.5 海浪要素的统计特征 三. 波高的分布 □ 浅水情况 $F(H) = P(H ≥ H_F) = \exp \left[-\frac{\pi}{4(1 + \frac{H^*}{\sqrt{2\pi}})} \left(\frac{H}{H^*} \right)^{2/(1 - H^*)} \right]$



海洋工程波浪力学



三. 波高的分布

□ 波高的特征值

$$\overline{H} = \int_0^\infty Hp(H) dH = \sqrt{2\pi}\sigma_\eta$$

$$H^2_{rms} = \int_0^\infty H^2 p(H) dH = 8\sigma_\eta^2$$
三. 波高的分布

□ 波列累积概率波高HF——即累积概率F%对应的波高HF

$$F(H) = P(H \ge H_F) = \int_{H_F}^{\infty} p(H) dH = \exp\left(-\frac{\pi}{4}\frac{H^2}{\overline{H^2}}\right)$$
$$\frac{H_F}{\overline{H}} = \left(\frac{4}{\pi}\ln\frac{1}{F}\right)^{1/2}$$



□ H1%——表示在波列中大于等于该波高的出现概率为1%

海洋工程波浪力学

三. 波高的分布

□ 部分大波平均波高H_p

✤ 为求1/p大波平均波高H1/p, 先要确定累积率为1/p×100% 的波高,以Hp表示;

$$\frac{H_F}{\overline{H}} = \left(\frac{4}{\pi}\ln\frac{1}{F}\right)^{1/2} \implies \frac{H_p}{\overline{H}} = \left(\frac{4}{\pi}\ln p\right)^{1/2}$$



三. 波高的分布

□ 有效波高——即P=1/3对应的波高(1/3大波平均波高)

$$H_s = H_{1/3} = H_{13.5\%}$$

 $H_{1/10} = H_{3.9\%}$

$$H_{1/100} = H_{0.4\%}$$

海洋工程波浪力学

6.1.5 海浪要素的统计特征 四. 波浪周期的分布

□ 平均周期

$$\overline{T} = T_{0,2} = 2\pi \left(\frac{m_0}{m_2}\right)^{1/2}$$



- 6.1.5 海浪要素的统计特征
 - 四. 波浪周期的分布

□ 周期的理论分布

✤ Longuet-Higgins

□ 周期与波长的半理论、半经验分布

1959, Bretschneider

$$p(L) = \frac{\pi}{2} \frac{L}{\overline{L}^2} \exp\left(-\frac{\pi}{4} \left(\frac{L}{\overline{L}}\right)^2\right)$$

$$p(T) = 4\Gamma^{4}(\frac{5}{4})\frac{T^{3}}{\overline{T}^{4}}\exp\left(-\Gamma^{4}(\frac{5}{4})\frac{T^{4}}{\overline{T}^{4}}\right)$$

6.2 随机波浪的谱特性

6.2 随机波浪的谱特性

□ 研究海浪,可以从两方面入手:

❖ 外在表现:概率分布

◇ 内部结构: 谱特性 - - - 谱分析
频谱: 海浪能量相对于波浪频
溶的分布;
方向普: 海浪能量相对于波浪
频率和传播方向的分布;
弧数关系。

海浪是一种复杂的随机过程。50年代初皮尔生(Pierson) 最先将瑞斯(Rice)关于无线电噪声理论应用于海浪,从而 以谱的形式用随机过程来描述海浪成为主要的研究途径。

6.2 随机波浪的谱特性



6.2 随机波浪的谱特性

○ 6.2.1 频谱

✤ Longuet - Higgins海浪模型

$$\eta(t) = \sum_{n=1}^{\infty} a_n \cos(\omega_n t + \varepsilon_n)$$

✤ 在频率ω—ω+dω内的各组成波提供的能量为

$$\sum_{\omega}^{\omega+d\omega} \frac{1}{2} \rho g a_n^2$$

$$S_{\eta}(\omega)d\omega = \sum_{\omega}^{\omega+d\omega} \frac{1}{2}a_{n}^{2}$$





TIME DOMAIN RANCOM WAVE ELEVATION

国海洋大学海洋工程系

6.2 随机波浪的谱特性

○ 6.2.1 频谱

- ✤ S(ω)比例于位于间隔ω—ω+dω内各组成波提供的能 所以称为能谱;
- ✤ S(ω)表示波能相对于波浪频率的分布,故称为频谱;
- ✤ 频谱S(ω)的特点
 - □ (1) ω = 0附近, S(ω) 很小;
 - □(2) 随ω增加, S(ω) 先急剧增加在减小;
 - $\Box (3) \omega \rightarrow \infty, S(\omega) \rightarrow 0;$



6.2 随机波浪的谱特性

○ 6.2.1 频谱

◆ 海浪的总能量等于频谱曲线下的面积,同时等于海浪波 面η(t)的方差;

$$E = \int_0^\infty S_\eta(\omega) d\omega = \sum_{n=1}^\infty \frac{1}{2} a_n^2 \qquad m_0 = \int_0^\infty S_\eta(\omega) d\omega$$

$$\sigma_{\eta}^{2} = \overline{\eta^{2}(t)} = \sum_{n=1}^{\infty} \eta_{n}^{2}(t)$$

$$=\sum_{n=1}^{\infty} \frac{1}{2\pi} \int_{0}^{2\pi} a_{n}^{2} \cos^{2}(\omega_{n}t+\varepsilon)d\varepsilon \quad S_{\eta}(\omega)$$
$$=\sum_{n=1}^{\infty} \frac{1}{2} a_{n}^{2}$$

6.2 随机波浪的谱特性

○ 6.2.1 频谱

◆ 海浪谱的带宽

□ 理论上, S(ω)分布于ω=0-∞整个频率带内;

□ 但显著部分却集中于一段狭窄的频带内;

▶ 风浪谱——宽带谱;

》涌浪谱——窄带谱;





6.2 随机波浪的谱特性

○ 6.2.1 频谱

❖ 频谱的换算





○ 6.2.2 方向谱

✤ 频谱仅与组成波的频率有关,与组成波的传播方向无关;

✤ 实际上某定点的海面波动为来自不同方向组成波迭加的 结果(主波向+其它方向组成波);

$$\eta(x, y, t) = \sum_{n=1}^{\infty} a_n \cos(k_n x \cos \theta_n + k_n y \sin \theta_n - \omega_n t - \varepsilon_n)$$

$$S_{\eta}(\omega,\theta)d\omega d\theta = \sum_{\omega}^{\omega+d\omega} \sum_{\theta=0}^{\theta+d\theta} \frac{1}{2}{a_n}^2$$

$$S_{\eta}(\omega) = \int_{-\pi}^{\pi} S_{\eta}(\omega,\theta) d\theta$$

6.2 随机波浪的谱特性



✤ A、B常常以风要素(风速、风时、风区)或海浪要 素(波浪、周期)作为参量;

✤ p、q、A、B由不同海区的实测资料确定;

6.2 随机波浪的谱特性

第六章 随机波浪及随机波浪力

o 6.2.3 海浪谱的形式

✤ Neumann谱

$$S_{\eta}(\omega) = \frac{2.40}{\omega^6} \exp\left[-\frac{145.8}{\omega^2 H_s^{4/5}}\right]$$

〕 谱峰频率:
$$\omega_m = 6.97 / H_s^{2/5}$$

□ Hs——有效波高(cm):

□ 谱的单位____m2 s

国海洋大学海洋工程系

6.2 随机波浪的谱特性

第六章 随机波浪及随机波浪力

○ 6.2.3 海浪谱的形式

P-M谱

$$S_{\eta}(\omega) = \frac{0.78}{\omega^5} \exp\left[-\frac{3.11}{\omega^4 H_s^2}\right]$$

□ 谱峰频率:
$$\omega_{m}$$
 =1.257/ $H_{s}^{1/2}$

□ 1964年Pierson和Moskowitz依据北大西洋的实测资料

P-M谱为经验谱,由于所依据的资料比较充分,分析 方法比较合理,使用也比较方便,因此在海洋工程和船 舶工程中得到了广泛的应用。

06.2.3 海浪谱的形式

✤ 布氏 (Bretschneider) 谱

$$S(\omega) = \frac{1.25}{4} H_s^2 \frac{\omega_0^4}{\omega^5} e^{-1.25(\omega_0 / \omega)^4}$$

口 谱峰频率: $\omega_0 = 5.98/H_s$

□ Bretschneider于1959年由无因次波高和无因次波长的联合分布函数导出了两参数谱,它适用于成长阶段充分或充分成长的海浪。

6.2 随机波浪的谱特性



6.2 随机波浪的谱特性

○ 6.2.3 海浪谱的形式 ◆ JONSWAP谱 --另一种形式 $S_{\eta}(\hat{\omega}) = \alpha^{*} H_{s}^{2} \frac{\omega_{m}^{4}}{\omega^{5}} \exp(-\frac{5}{4} (\frac{\omega_{m}}{\omega})^{4}) \gamma^{\exp(-\frac{(\omega-\omega_{m})^{2}}{2\sigma^{2}\omega_{m}^{2}})}$ □ 系数 $\alpha^{*} = \frac{0.0624}{0.230 + 0.0336\gamma - 0.185(1.9 + \gamma)^{-1}}$

□ JONSWAP谱是由Hasselnan等在"联合北海波浪计划"期间提出的。JONSWAP谱的形式可由P-M经修改得到;

□ JONSWAP谱是由中等风况和有限风距情况测得的,多数使 用经验表明,此谱和实测结果是符合的,而且可以适用不同 成长阶段的风浪,因此日益得到了广泛的应用。

6.2 随机波浪的谱特性

○ 6.2.3 海浪谱的形式 ♦ Wen's谱(文氏谱) □ 浅水风浪谱 $0 \le f \le 1.05 / T_{s}$ $S(f) = 0.0687 H_{s}^{2} T_{s} P \times$ $\exp\left\{-95 \times \left[\ln \frac{P(5.813 - 5.137H^*)}{(6.77 - 1.088P + 0.013P^2)(1.307 - 1.426H^*)}\right] (1.1T_s f - 1)^{12/5}\right\}$ $f > 1.05 / T_s$ $S(f) = 0.0687H_s^2T_s \times \frac{(6.77 - 1.088P + 0.013P^2)(1.307 - 1.426H^*)}{5.813 - 5.137H^*} \times \left[\frac{1.05}{T_s f}\right]^{(4-2H)}$ H*——水深因子 $H^* = 0.626H_s/d$

山程波浪力学

6.2 随机波浪的谱特性

06.2.3 海浪谱的形式

◆ Wen's谱(文氏谱)

□ 深水风浪谱

 $0 \le f \le 1.05 / T_s$

$$S(f) = 0.0687 H_s^2 T_s P \times \exp\left\{-95 \times \left[\ln \frac{P}{(1.522 - 0.245P + 0.00292P^2)}\right] (1.1T_s f - 1)^{12/5}\right\}$$

 $f > 1.05 / T_s$

 $S(f) = 0.0824(H_s^2 / T_s^2) \times (1.522 - 0.245P + 0.00292P^2) / f^4$

P——尖度因子 $P = 95.3H_s^{1.35} / T_s^{2.7}$

一程波浪力学

海洋工程波浪力学

王树青

6.2 随机波浪的谱特性

○ 6.2.3 海浪谱的形式 ◆ 方向谱 □ 一般形式 $S_n(\omega, \theta) = S_n(\omega)G(\omega, \theta)$ □ 方向分布函数 $\int_{-\pi}^{\pi} G(\omega, \theta) d\theta = 1$ $\int_{-\pi/2}^{\pi/2} G(\omega,\theta) d\theta = 1$ $G(\omega, \theta) = k \cos^n \theta$ □ 方向分布函数的形式 $k = \frac{1}{\sqrt{\pi}} \frac{\Gamma(\frac{n}{2} + 1)}{\Gamma(\frac{n+1}{2})}$

6.2 随机波浪的谱特性

Ο

6.2.3 海浪谱的形式 ◆ 方向谱 Longuet-Higgins方向分布函数 $G(f,\theta) = G'(s) \left| \cos \frac{\theta}{2} \right|^{2s}$ $G'(s) = 2^{2s-1} \frac{\Gamma^2(s+1)}{\Gamma(2s+1)}$

海洋工程波浪力学

6.2 随机波浪的谱特性



○ 6.2.3 海浪谱的形式

◆ 方向谱

SWOP谱的方向分布函数

$$G(\omega,\theta) = \frac{1}{\pi} \{1 + [0.5 + 0.82 \exp(-\frac{\omega^4 U^4}{2g^4})] \cos 2\theta + [0.32 \exp(-\frac{\omega^4 U^4}{2g^4})] \cos 4\theta \}$$

王 树 青

中



6.3 海工结构物上的随机波浪力

◆ 特征波法(设计波法)



谱分析法 •



6.3.1 特征波法(设计波法)



特征波法又称为设计波法,是从统计意义上在随机波浪系 列种选用某一特征波(如有效波或最大波)作为单一的规 则波,近似分析随机波浪对海工结构物的作用。





海洋工程波浪力学

6.3.1 特征波法(设计波法)

❖ 设计波浪要素:

是指在某一确定的重现期、某一特征波所对应的波高和周期;包括两个方面(1)设计波浪的重现期;(2)设计特征波;

比如:设计波高采用50年一遇、波列累积概率为1%的高H1%,设计波周期采用平均周期T;

法)

6.3.1 特征波法(设计波

❖ 重现期与危险概率(保证安全的概率)

假设特征波高(最大或有效波高)的年最大值不超过H_R的概率为P(H≤H_R),则任一年超过H_R的危险概率为1-P(H≤H_R),于是重现期为:

$$T_R = \frac{1}{1 - P(H \le H_R)}$$

对应的HR称为TR年一遇的特征波高值。

6.3.1 特征波法(设计波

□ 不能认为具有TR年重现期的波高HR将在每TR年出现一次,也不能预测它将在何时出现。

□ 某海工结构物寿命n年,则n年内,设计波高年最大值 超过H_R的概率(危险概率):

$$F(H \ge H_R) = 1 - \left[P(H \le H_R)\right]^n = 1 - \left(1 - \frac{1}{T_R}\right)^n$$

若T_R=n(n较大),则P(H>H_R)=1-1/e=0.632。即 按照H_R设计,在n年内危险概率为63.2%,保证率仅为 36.8%;

海洋工程波浪力学

6.3.2 谱分析法

✤ 概念

所谓谱分析法,即由已知的海浪谱推求出作用在结构物上的波浪力谱,从而确定不同累积概率的波浪力的方法



海洋工程波浪力学



海洋工程波浪力学



作用在小直径圆柱上波浪力谱 ✤ 首先推导波面谱和速度谱与加速度谱的关系 $\eta = \frac{H}{2}\cos(kx - \omega t) \qquad u_x = \frac{\pi H}{T}\frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\cos(kx - \omega t)$ $u(t) = T_u(\omega)\eta(t) \longleftarrow u(t) = \omega \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd} \eta(t)$ 水平速度传递函数 $S_{u}(\omega) = |T_{u}(\omega)|^{2} S_{\eta}(\omega) \qquad |T_{u}(\omega)|^{2} = \left[\omega \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\right]^{2}$

波浪力学

作用在小直径圆柱上波浪力谱 ✤ 首先推导波面谱和速度谱与加速度谱的关系 $\eta = \frac{H}{2}\cos(kx - \omega t) \qquad a_x = \frac{2\pi^2 H}{T^2} \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd} \sin(kx - \omega t)$ $a(t) = T_a(\omega)\eta(t) \longleftarrow a(t) = \omega^2 \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\eta(t)$ 水平加速度传递函数 $S_{a}(\omega) = |T_{a}(\omega)|^{2} S_{\eta}(\omega) \qquad |T_{a}(\omega)|^{2} = \left[\omega^{2} \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\right]^{2}$
作用在小直径圆柱上波浪力谱 ◆ 其次推导惯性力谱和拖曳力谱 $f(t) = C_M \rho \frac{\pi D^2}{\Delta} a(t) + \frac{1}{2} C_D \rho D u(t) |u(t)|$ $f(t) = C_2 a(t) + C_1 u(t) |u(t)|$ $f_D(t) = C_1 u(t) |u(t)|$ $f_I(t) = C_2 a(t)$

6.3 海工结构物上的随机波浪力

→. 作用在小直径圆柱上波浪力谱

◆ (1) 推导惯性力谱

$$f_{I}(t) = C_{2}a(t)$$
 $|T_{a}(\omega)|^{2} = \left[\omega^{2} \frac{ch kz}{sh kd}\right]^{2}$
 $S_{f_{I}}(\omega) = C_{2}^{2}S_{a}(\omega)$
 $S_{a}(\omega) = |T_{a}(\omega)|^{2}S_{\eta}(\omega)$
 $|T_{\mu}(\omega)|^{2} = \left[C_{M}\rho \frac{\pi D^{2}}{4}\omega^{2} \frac{ch kz}{sh kd}\right]^{2}$
 $S_{fI}(\omega) = |T_{fI}(\omega)|^{2}S_{\eta}(\omega)$

6.3 海工结构物上的随机波浪力



工程波浪力学

作用在小直径圆柱上波浪力谱 $f_D(t) = C_1 u(t) |u(t)|$ (2) 推导拖曳力谱 可以看出,水平波力的拖曳力项因含有u|u|而属于 非线性项,需要将其进行线性化处理(Borgman) |u|u = cu $u|u| = \sqrt{\frac{8}{\pi}\sigma_u}u$ $c = \sqrt{\frac{8}{\pi}\sigma_u}$ $f_D(t) = C_1 \sqrt{\frac{8}{\pi}} \sigma_u u(t) \longrightarrow S_{fD}(\omega) = \left[C_1 \sqrt{\frac{8}{\pi}} \sigma_u \right]^2 S_u(\omega)$

6.3 海工结构物上的随机波浪力

作用在小直径圆柱上波浪力谱 $f_D(t) = C_1 u(t) |u(t)|$ (2) 推导拖曳力谱 $S_{fD}(\omega) = \left| C_1 \sqrt{\frac{8}{\pi}} \sigma_u \right|^2 S_u(\omega) \qquad S_u(\omega) = \left| T_u(\omega) \right|^2 S_\eta(\omega)$ $\left|T_{u}(\omega)\right|^{2} = \left[\omega \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\right]^{2}$ $S_{fD}(\omega) = \left[C_1 \sqrt{\frac{8}{\pi}} \sigma_u \omega \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\right]^2 S_{\eta}(\omega)$ $S_{fD}(\omega) = \left|T_{fD}(\omega)\right|^2 S_{\eta}(\omega)$

6.3 海工结构物上的随机波浪力

一. 作用在小直径圆柱上波浪力谱
★ (2)推导总拖曳力谱
$$f_D(t) = C_1 u(t) |u(t)|$$

$$S_{fD}(\omega) = \left[C_1 \sqrt{\frac{8}{\pi}} \sigma_u \omega \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\right]^2 S_\eta(\omega)$$

$$\int_{FD} (\omega) = \left[C_1 \sqrt{\frac{8}{\pi}} \frac{\omega}{\operatorname{sh} kd} \int_0^d \sigma_u \operatorname{ch} kz \, \mathrm{d} z\right]^2 S_\eta(\omega)$$

国海洋大学海洋工程系

-. 作用在小直径圆柱上波浪力谱
 ◆ 最后得到水平波力谱
 f(t) = C₁u(t)|u(t)|+C₂a(t)
 S (ω) = ∫C [8/σ ω ch kz]² S (ω) + ∫C

$$S_{f}(\omega) = \left[C_{1}\sqrt{\frac{8}{\pi}}\sigma_{u}\omega\frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\right]^{2}S_{\eta}(\omega) + \left[C_{2}\omega^{2}\frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\right]^{2}S_{\eta}(\omega)$$

$$S_F(\omega) = \left[C_1 \sqrt{\frac{8}{\pi}} \frac{\omega}{\sinh kd} \int_0^d \sigma_u \cosh kz \, \mathrm{d} z\right]^2 S_\eta(\omega) + \left[C_2 \frac{\omega^2}{k}\right]^2 S_\eta(\omega)$$

海洋工程波浪力学

二. 作用在大直径圆柱上波浪力谱

$$f(t) = -\frac{1}{2}C_M \rho g \frac{\pi D^2}{4} kH \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd} \sin \omega t$$

$$f(t) = \left[C_M \rho g \, \frac{\pi D^2}{4} k \, \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\right] \eta(t)$$

$$S_{f}(\omega) = \left[C_{M}\rho g \frac{\pi D^{2}}{4}k \frac{\operatorname{ch} kz}{\operatorname{sh} kd}\right]^{2} S_{\eta}(\omega)$$

国海洋大学海洋工程系



