极限状态设计法的可靠指标与实用设计表达式之间的关系

杨大伟 吕大刚



2016.8.23-25. 长沙 第二届全国《结构设计原理》课程教学研讨会







概念回顾

- 结构设计中的不确定性
- 极限状态与极限状态方程
- 承载能力极限状态和正常使用极限状态
- 实用设计表达式

疑问

• 为什么设计方法<u>以概率理论为基础</u>或在设计中设定了目标可靠指标 β_T ,工程师却没有在设计实践中计算结构可靠度 或失效概率?

$$P_{\rm f} = \iint_{g(r,s)<0} f_{\rm R}(r) f_{\rm S}(s) \mathrm{d}r \mathrm{d}s \tag{1}$$

或

$$P_{f} = \int \cdots \int_{g(\mathbf{X}) < 0} f_{x_{1}}(x_{1}) f_{x_{2}}(x_{2}) \cdots f_{x_{n}}(x_{n}) dx_{1} dx_{2} \cdots dx_{n}$$
 (2)

 实用设计表达式与可靠度之间有什么样的关系?设计值或分项系数是如何被确定的? (式(3)为作用效应基本组合的极限状态设计表达式,以下均以此式为讨论对象。)

$$\gamma_{0}\left(\sum_{i=1}^{m}\gamma_{Gi}S_{Gik} + \gamma_{Q1k}S_{Q1k} + \Psi_{c}\sum_{j=2}^{n}\gamma_{Qj}S_{Qjk}\right) \leqslant \frac{1}{\gamma_{R}}R(\gamma_{f},f_{k},a_{k})$$
(3)

教学目标和内容



<u>可靠指标</u> 与<u>实用设计表达式</u> 之间的联系即 分项安全系数,简称分项系数。

- 目标
 - 解释可靠指标与分项系数之间的关系;
 - 了解实用设计表达式中的分项系数是如何确定的。
- 内容
 - 分项系数的推导;
 - 分项系数和可靠指标的几何解释;
 - 确定分项系数的方法。

可靠度及可靠指标

可靠度^[1,2] 结构在规定的时间内,在规定的条件下,完成预定功能的概率。它是结构可 靠性的概率度量,用 P_s 表示。

失效概率 一般使用失效概率描述结构的可靠度: $P_{\rm f} = 1 - P_{\rm s}$ 。

$$P_{\rm f} = 2.3 \times 10^{-4} \text{ vs. } P_{\rm s} = 0.999977$$

可靠指标 与<u>失效概率</u> 对应的指标。当功能函数 g服从正态分布即 $g \sim N(\mu_{\rm g}, \sigma_{\rm g}^2)$ 时:

$$P_{\mathrm{f}} = \Phi(-eta)$$
,其中 $eta = rac{\mu_{\mathrm{g}}}{\sigma_{\mathrm{g}}}$

当 g不服从正态分布时,采用近似计算方法 (FORM) 计算 β 。

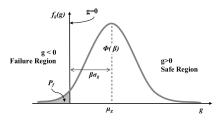


Figure: 极限状态 *g*(·)概率密度 ^[3]

功能函数的可靠指标[4]

• 定义: 假定 $R \sim N(\mu_R, \sigma_R^2)$, $S \sim N(\mu_S, \sigma_S^2)$ 且相互独立,

$$g(R,S) = R - S \tag{4}$$

• 推导:

曲 $\mu_g = \mu_R - \mu_S$, $\sigma_g = \sqrt{\sigma_R^2 + \sigma_S^2}$ 得:

$$\beta = \frac{\mu_{\rm R} - \mu_{\rm S}}{\sqrt{\sigma_{\rm R}^2 + \sigma_{\rm S}^2}} \tag{5}$$

• 功能函数转换至标准空间

将 $R_u = (R - \mu_R)/\sigma_R$ 和 $S_u = (S - \mu_S)/\sigma_S$ 代入(4)得:

$$g(R_{\mathrm{u}}, S_{\mathrm{u}}) = R_{\mathrm{u}}\sigma_{\mathrm{R}} + \mu_{\mathrm{R}} - S_{\mathrm{u}}\sigma_{\mathrm{S}} - \mu_{\mathrm{S}} = 0$$
 (6)

原始空间与标准空间 (X to U)

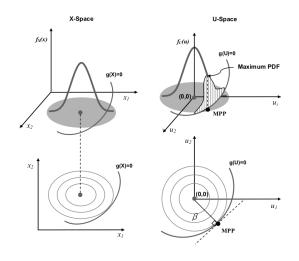


Figure: 随机变量空间转换^[3]

设计点求解

对式(6)作变换,方程两边同除以 $-\sqrt{\sigma_{R}^{2}+\sigma_{S}^{2}}$ 得:

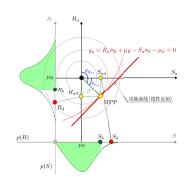
$$-\frac{\sigma_{R}}{\sqrt{\sigma_{R}^{2} + \sigma_{S}^{2}}} R_{u} + \frac{\sigma_{S}}{\sqrt{\sigma_{R}^{2} + \sigma_{S}^{2}}} S_{u} - \frac{\mu_{R} - \mu_{S}}{\sqrt{\sigma_{R}^{2} + \sigma_{S}^{2}}} = 0$$
 (7)

求解标准空间中原点距该直线的距离 β 及垂足坐标:

$$\beta = \frac{\mu_{\rm R} - \mu_{\rm S}}{\sqrt{\sigma_{\rm R}^2 + \sigma_{\rm S}^2}} \tag{8}$$

$$R_{\rm ud} = \cos \theta_{R_{\rm ud}} \beta = -\frac{\sigma_{\rm R}}{\sqrt{\sigma_{\rm R}^2 + \sigma_{\rm S}^2}} \beta \tag{9}$$

$$S_{\rm ud} = \cos \theta_{S_{\rm ud}} \beta = \frac{\sigma_{\rm S}}{\sqrt{\sigma_{\rm R}^2 + \sigma_{\rm S}^2}} \beta \tag{10}$$



该垂足点即为最可能失效点,也就是设计值点,变换至原空间得:

$$R_{\rm d} = \mu_{\rm R} + R_{\rm ud}\sigma_{\rm R} \quad S_{\rm d} = \mu_{\rm S} + S_{\rm ud}\sigma_{\rm S} \tag{11}$$

分项安全系数

定义: $\alpha_R = -\cos(\theta_{R_{ud}})$ 和 $\alpha_S = \cos(\theta_{S_{ud}})$ 代人式(11)得设计点表达式:

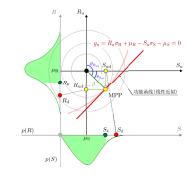
$$R_{\rm d} = \mu_{\rm R} - \alpha_{\rm R} \beta \sigma_{\rm R} = \mu_{\rm R} (1 - \alpha_{\rm R} \beta \delta_{\rm R}) \tag{12}$$

$$S_{\rm d} = \mu_{\rm S} + \alpha_{\rm S} \beta \, \sigma_{\rm S} = \mu_{\rm S} (1 + \alpha_{\rm S} \beta \, \delta_{\rm S}) \tag{13}$$

定义抗力和荷载效应的标准值 分别为 R_k 和 S_k :

$$R_{\rm k} = \mu_{\rm R} (1 - \theta_{\rm R} \delta_{\rm R}) \tag{14}$$

$$S_{k} = \mu_{S}(1 + \theta_{S}\delta_{S}) \tag{15}$$



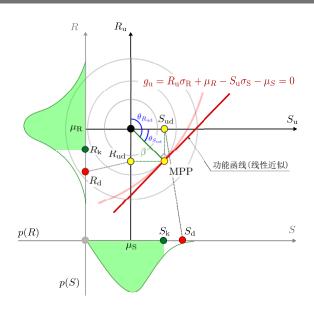
则(非严格)定义分项安全系数:

$$\frac{1}{\gamma_{\rm R}} = \frac{R_{\rm d}}{R_{\rm k}} = \frac{\mu_{\rm R}(1 - \alpha_{\rm R}\beta\,\delta_{\rm R})}{\mu_{\rm R}(1 - 1.645\,\delta_{\rm R})} = \frac{1 - \alpha_{\rm R}\beta\,\delta_{\rm R}}{1 - \theta_{\rm R}\,\delta_{\rm R}} \tag{16}$$

$$\gamma_{\rm S} = \frac{S_{\rm d}}{S_{\rm k}} = \frac{\mu_{\rm S}(1 + \alpha_{\rm S}\beta\,\delta_{\rm S})}{\mu_{\rm S}(1 + 1.645\,\delta_{\rm S})} = \frac{1 + \alpha_{\rm S}\beta\,\delta_{\rm S}}{1 + \theta_{\rm S}\,\delta_{\rm S}} \tag{17}$$

注: 式中 %对应实用表达式(3)中的 %, 意指材料强度分项系数。式(3)中的 %为结构抗力计算模式不定性系数。

分项系数几何解释

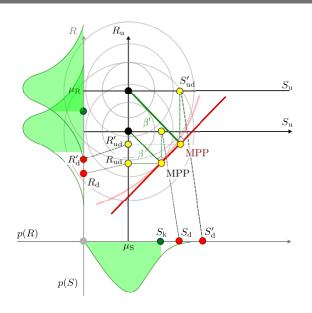


重要性系数



由于实际工程中结构可靠性还和结构的安全等级 有关,为了便于适应不同安全等级的可靠指标 β_{Γ} ,在实用设计表达式中引入了结构重要性系数 γ_{0} 。这样在参量设计值保持不变的前提下,仅通过调整 γ_{0} 即可使结构设计获得不同的可靠度。

重要性系数



分项安全系数

- 分项安全系数 (partial safety factors) 表征的是与特定目标可靠度对应的设计值 与标准值 间的关系。
- 设计值源于最可失效点的求解,其几何意义为标准空间原点到极限状态曲线的垂足。
- 标准值 是参数的代表值或特征值,它是参数在某种特征意义上的定义值。
- 参数的随机特征是客观既定的,目标可靠度 β_T 却是主观决定的。



- 1. 将<u>可靠度设计</u> 转化为<u>基于设计值的极限状态方程求解</u>,从 而避免了复杂的可靠度分析。
- 2. 可通过调整可靠度指标 β_T ,改变结构可靠度;而 β_T 的改变 也导致了设计值的改变。

设计值方法

已知:

- ① 设计参量 x_i 、其所服从的随机分布 F_{X_i} ;
- ② 功能函数 $g(X_1, X_2, \dots, X_n)$;
- 目标可靠度 β_T。

水:结构实用设计表达式中的设计值或分项系数

$$g(x_{1d}, x_{2d}, \cdots, x_{nd}) \geqslant 0 \quad \text{if} \quad g(\gamma_{X_1} x_{1k}, \gamma_{X_2} x_{2k}, \cdots, \gamma_{X_n} x_{nk}) \geqslant 0 \tag{18}$$

解:

$$\frac{1}{\gamma_{R_{i}}} = \frac{R_{di}}{R_{ki}} = \frac{F_{R_{di}}^{-1} [\Phi(\beta_{T} \alpha_{R_{udi}})]}{R_{ki}}$$
(19)

$$\gamma_{S_{i}} = \frac{S_{di}}{S_{ki}} = \frac{F_{S_{di}}^{-1}[\Phi(\beta_{T}\alpha_{S_{udi}})]}{S_{ki}}$$
 (20)

为简化计算,系数 α_i (标准空间中的参数余弦值) 取为常数,见 ISO 2394: 1998 《结构可 靠性总则》和 EN 1990: 2002 《结构设计基础》^[2]。此时,各项设计参量的分项系数成为 β_T 的单变量函数。

优化方法

为了获得统一的重要性系数和其它分项系数,方便工程应用,规范采用<u>优化方法</u>确定分项系数。

$$\gamma_{0}\left(\sum_{i=1}^{m}\gamma_{Gi}S_{Gik}+\gamma_{Q1k}S_{Q1k}+\Psi_{c}\sum_{j=2}^{n}\gamma_{Qj}S_{Qjk}\right)\leqslant\frac{1}{\gamma_{R}}R\left(\gamma_{f},f_{k},a_{k}\right)\tag{21}$$

解:

- 设定作有分项系数 γ,和组合系数 Ψ_c, 计算相应的可靠度指标 (该项工作称 为可靠度校准);
- 2 重复上述工作,得到一个计算样本值集合;
- 从中确定一组使可靠度指标计算值与目标可靠度最接近的一组分项系数值。

极限状态设计表达式中的各分项系数,应根据基本变量的概率分布类型和统计参数,以及 规定的目标可靠度指标,按优化原则,通过计算分析并结合工程经验确定。

GB/T 50283-1999 公路工程可靠度统一标准 7.1.2 条款

原理 分项安全系数 是由可靠指标转化为实用设计表达式中的产物, 使设计可靠度 在转化前后不变。

方法 选定代表性结构构件,设定分项系数范围计算可靠指标,确定一组使得计算可 靠指标与目标可靠指标最接近的系数值。

意义 将可靠度计算转换为基于分项系数的表达式计算。

结果 • 将关于参数标准值(特征值) 的极限状态方程转换为关于设计值 的极限状 态方程。

> • 工程师在设计中不必计算可靠度、根据选定的结构重要性系数和参数设 计值,采用实用设计表达式设计,使设计达到目标可靠度。

• 可靠度校准和目标可靠指标,见贡金鑫(2007)^[2], pp. 178-194; 扩展

• 分项系数方法, 见 Ditlevsen(2007)^[5], pp. 13-31;

• GB50068 规范方法、见GB 50068-2001 ^[6]、pp. 19-21;

ACI318 规范方法 (LRFD), 见 Nilson(2010)^[7], pp. 17-18;

BS8110 规范方法,见 Bhatt(2006)^[8], pp. 30-36。

参考文献

- [1] 中华人民共和国交通部. JTG D62-2004: 公路钢筋混凝土及预应力混凝土桥涵设计规范 [S]. [S.l.]: 中华人民共和国交通部, 2004.
- [2] 贡金鑫, 魏巍巍. 工程结构可靠性设计原理 [M]. [S.l.]: 机械工业出版社, 2007.
- [3] CHOI S-K, GRANDHI R V, CANFIELD R A. Reliability-based Structural Design[M]. [S.l.]: Springer, 2007.
- [4] 中华人民共和国交通部. GB/T 50283-1999: 公路工程结构可靠度设计统一标准 [S]. 1999.
- [5] DITLEVSEN O, MADSEN H. Structural Reliability Methods[M]. [S.I.]: John Wiley & Sons Ltd. 2007.
- [6] 中华人民共和国建设部. GB 50068-2001: 建筑结构可靠度设计统一标准 [S]. 2001.
- [7] NILSON A H, DARWIN D, DOLAN C W. Design of Concrete Structures[M]. [S.l.]: Mc Graw Hill Higher Education, 2010.
- [8] BHATT P, MACGINLEY T J, CHOO B S. Reinforced Concrete: Design theory and examples[M]. Third. [S.l.]: Taylor & Francis, 2006.

第二届《结构设计原理》教学研讨论会

极限状态设计法的可靠度指标与实用设计表达式之间的关系

讨论 敬请指正

杨大伟



哈尔滨工业大学交通科学与工程学院

Tel: 138-9570-2978

Email: yangdw@hit.edu.cn

