

UDC

中华人民共和国国家标准



P

GB 50351—2005

储罐区防火堤设计规范

Code for design of fire-dike in storage tank farm

2005 - 03 - 17 发布

2005 - 07 - 01 实施

中华人民共和国建设部
中华人民共和国国家质量监督检验检疫总局

联合发布

中华人民共和国国家标准

储罐区防火堤设计规范

Code for design of fire-dike in storage tank farm

GB 50351—2005

主编部门：中国石油天然气集团公司

批准部门：中华人民共和国建设部

施行日期：2005年7月1日

中华人民共和国建设部公告

第 317 号

建设部关于发布国家标准 《储罐区防火堤设计规范》的公告

现批准《储罐区防火堤设计规范》为国家标准,编号为 GB 50351—2005,自 2005 年 7 月 1 日起实施。其中,第 3.1.2、3.1.5、4.2.1、5.1.1、5.3.1、5.4.1 条为强制性条文,必须严格执行。

本规范由建设部标准定额研究所组织中国计划出版社出版发行。

中华人民共和国建设部
二〇〇五年三月十七日

前 言

本规范是根据建设部建标[2003]102号文件《关于印发“二〇〇二~二〇〇三年度工程建设国家标准制订、修订计划”的通知》的要求进行编制的。

本规范在编制过程中进行了大量、全面的实地调研与考察,总结了我国多年来的技术发展与实践经验,充分征求了各方面的意见和建议,对内容、结构进行了严谨的编排与审定,对防火堤及隔堤进行了严格的定义和作用阐述;对罐组的总容量、防火堤的高度、防火堤及隔堤的选材、构造及结构设计等进行了详细的规定。

本规范共分五章和两个附录,主要内容包括总则、术语、防火堤和防护墙的布置、选型与构造、强度计算及稳定性验算等方面的内容。

本规范中黑体字标志的条文为强制性条文,必须严格执行。本规范由建设部负责管理和对强制性条文的解释,由油气田及管道建设设计专业标准化委员会负责日常管理工作,由中国石油天然气管道工程有限公司负责技术内容的解释。在执行过程中,请各单位结合工程实践、认真总结经验、注意积累资料,并将意见和建议及相关资料寄往:中国石油天然气管道工程有限公司技术质量部(河北省廊坊市金光道22号,邮编065000),以供今后修订时参考。

本规范自生效之日起,同时废止SY/T 0075—2002、SH 3125—2001。

本规范主编单位、参编单位和主要起草人:

主 编 单 位:中国石油天然气管道工程有限公司

参 编 单 位:中国石化工程建设公司

中国石化集团公司总图设计技术中心站
解放军总后勤部建筑设计研究院

主要起草人:陈辉璧 冯宝坤 岳 忠 刘杨龙 叶宏跃
王 宇 闫高峰 董 旭 许启元 郭宝申
陈 枫 许文忠 陆 勇 李文莉

目 次

1 总 则	(1)
2 术 语	(2)
3 防火堤、防护墙的布置	(4)
3.1 一般规定	(4)
3.2 油罐组防火堤的布置	(4)
3.3 液化石油气、天然气凝液及其他储罐组防火堤、 防护墙的布置	(7)
4 防火堤的选型与构造	(9)
4.1 选型	(9)
4.2 构造	(9)
5 防火堤的强度计算及稳定性验算	(13)
5.1 荷载效应和地震作用效应的组合	(13)
5.2 荷载、地震作用及内力计算	(14)
5.3 强度计算	(21)
5.4 稳定性验算	(22)
附录 A 土压力系数表	(24)
附录 B 防火堤基底的摩擦系数	(26)
本规范用词说明	(27)
附:条文说明	(29)

1 总 则

- 1.0.1** 为合理设计防火堤、防护墙,保障储罐区安全,制定本规范。
- 1.0.2** 本规范适用于地上储罐区的新建和改、扩建工程中的防火堤、防护墙的设计。不适用于非液态储罐区的设计。
- 1.0.3** 储罐区防火堤、防护墙的设计除应执行本规范外,尚应符合国家现行有关标准的规定。

2 术 语

2.0.1 储罐组 tank group

由防火堤或防护墙围成的一个或几个储罐组成的储罐单元。

2.0.2 储罐区 tank farm

由一个或若干个储罐组组成的储罐区域。

2.0.3 防火堤 fire dike

用于常压液体储罐组,在油罐和其他液态危险品储罐发生泄漏事故时,防止液体外流和火灾蔓延的构筑物。

用于常压条件下,通过低温使气态变成液态物质的储罐组,在发生泄漏事故时,防止冷冻液体骤变成气体前外流的防火堤亦称围堰(cofferdam)。

2.0.4 隔堤 dividing dike

用于减少防火堤内储罐发生少量泄漏(如冒顶)事故时的污染范围,而将一个储罐组分隔成若干个分区的构筑物。

用于减少防火堤内储罐发生少量泄漏事故时,低温液体骤变成气体前的影响范围,而将一个储罐组分隔成若干个分区的隔堤亦称隔堰(dividing cofferdam)。

2.0.5 防护墙 safety wall

用于常温条件下,通过加压使气态变成液态物质的储罐组,在发生泄漏事故时,防止下沉气体外溢的构筑物。

2.0.6 隔墙 dividing wall

用于减少防护墙内储罐发生少量泄漏事故时,液体骤变成气体前的影响范围,而将一个储罐组内的储罐分隔成若干个储罐单元的构筑物。

2.0.7 防火堤高度 dike height

由防火堤外侧消防道路路面(或地面)至防火堤顶面的垂直距离。

2.0.8 防火堤有效容积 virtual capacity of dike

一个储罐组的防火堤内可以有效利用的容积。

2.0.9 设计液面高度 design height of liquid level

计算防火堤有效容积时堤内液面的设计平均高度。

2.0.10 防火堤内堤脚线 inboard toe line of dike

防火堤内侧或其边坡与防火堤内设计地面的交线。

2.0.11 防火堤外堤脚线 outboard toe line of dike

防火堤外侧或其边坡与防火堤外侧设计地面的交线。

3 防火堤、防护墙的布置

3.1 一般规定

- 3.1.1 防火堤、防护墙的选用应根据储存液态介质的性质确定。
- 3.1.2 防火堤、防护墙必须采用不燃烧材料建造,且必须密实、闭合。
- 3.1.3 进出储罐组的各类管线、电缆宜从防火堤、防护墙顶部跨越或从地面以下穿过。当必须穿过防火堤、防护墙时,应设置套管并应采取有效的密封措施;也可采用固定短管且两端采用软管密封连接的形式。
- 3.1.4 沿无培土的防火堤内侧修建排水沟时,沟壁的外侧与防火堤内堤脚线的距离不应小于0.5m;沿土堤或内培土的防火堤内侧修建排水沟时,沟壁的外侧与土堤内侧或培土堤脚线的距离不应小于0.8m,且沟内应有防渗漏的措施。沿防护墙修建排水沟时,沟壁的外侧与防护墙内堤脚线的距离不应小于0.5m。
- 3.1.5 每一储罐组的防火堤、防护墙应设置不少于2处越堤人行踏步或坡道,并设置在不同方位上。防火堤内侧高度大于等于1.5m时,应在两个人行踏步或坡道之间增设踏步或逃逸爬梯。隔堤、隔墙亦应设置人行踏步或坡道。

3.2 油罐组防火堤的布置

- 3.2.1 立式油罐的罐壁至防火堤内堤脚线的距离,不应小于该罐罐壁高度的一半;卧式油罐的罐壁至防火堤或防护墙内堤脚线的距离不应小于3m。

注:高架立式罐(指罐环梁顶部到场地地面距离大于1.5m的罐)罐壁至防火堤内堤脚线的距离,不应小于下述高度的一半;该高度等于罐壁高度与环梁顶部到

场内地面距离之和减去 1.5m。

3.2.2 相邻油罐组防火堤外堤脚线之间,应留有宽度不小于 7m 的消防空地。

3.2.3 同一个油罐组内的总容量及油罐数量应符合下列规定:

1 固定顶油罐组及固定顶油罐与浮顶、内浮顶油罐的混合罐组,其总容量不应大于 120000m^3 。

2 浮顶、内浮顶油罐组,其总容量不应大于 600000m^3 。

3 油罐组内的油罐数量,当单罐容量大于或等于 1000m^3 时,不应多于 12 座;当单罐容量小于 1000m^3 或储存丙 B 类油品时,油罐数量不限。

4 油罐组内单罐容量小于 1000m^3 的储存丙 B 类油品的油罐不应超过 4 排;其他油罐不应超过 2 排。

注:浅盘或浮舱用易熔材料制作的内浮顶油罐的布置同固定顶油罐。

3.2.4 油罐组防火堤内有效容积应符合下列规定:

1 固定顶油罐,不应小于油罐组内一个最大油罐的容量。

2 浮顶油罐或内浮顶油罐,不应小于油罐组内一个最大油罐容量的一半。

3 当固定顶油罐与浮顶油罐或内浮顶油罐同组布置时,应取分别按本条第 1、2 款规定的计算值中的较大值。

4 覆土油罐的防火堤内有效容积规定同本条第 1、2、3 款,但油罐容量应按其高出地面部分的容量计算。

3.2.5 油罐组防火堤顶面应比计算液面高出 0.2m。立式油罐组的防火堤内侧高度不应小于 1.0m,且外侧高度不应大于 2.2m;卧式油罐组的防火堤内、外侧高度均不应小于 0.5m。立式油罐组隔堤高度宜为 0.5~0.8m。

3.2.6 油罐组防火堤有效容积应按下式计算:

$$V = AH_f - (V_1 + V_2 + V_3 + V_4) \quad (3.2.6)$$

式中 V ——防火堤有效容积(m^3);

A ——由防火堤中心线围成的水平投影面积(m^2);

H_1 ——设计液面高度(m)；

V_1 ——防火堤内设计液面高度内的一个最大油罐的基础体积(m^3)；

V_2 ——防火堤内除一个最大油罐以外的其他油罐在防火堤设计液面高度内的液体体积和油罐基础体积之和(m^3)；

V_3 ——防火堤中心线以内设计液面高度内的防火堤体积和内培土体积之和(m^3)；

V_4 ——防火堤内设计液面高度内的隔堤、配管、设备及其他构筑物体积之和(m^3)。

3.2.7 防火堤内的地面设计应符合下列规定：

1 防火堤内的地面坡度宜为 0.5%；防火堤内场地土为湿陷性黄土、膨胀土或盐渍土时，应根据其危害的严重程度采取措施，防止水害；在有条件的地区，防火堤内可种植高度不超过 150mm 的常绿草皮。

2 当储罐泄漏物有可能污染地下水或附近环境时，堤内地面应采取防渗漏措施。

3.2.8 防火堤内排水设施的设置应符合下列规定：

1 防火堤内应设置集水设施。连接集水设施的雨水排放管道应从防火堤内设计地面以下通出堤外，并应设置安全可靠的截油排水装置。

2 在年降雨量不大于 200mm 或降雨在 24h 内可渗完，且不存在环境污染的可能时，可不设雨水排除设施。

3.2.9 油罐组防火堤内设计地面宜低于堤外消防道路路面或地面。

3.2.10 油罐组内的单罐容量大于或等于 50000 m^3 时，宜设置进出罐组的越堤车行通道。该道路可为单车道，应从防火堤顶部通过，弯道纵坡不宜大于 10%，直道纵坡不宜大于 12%。

3.2.11 油罐组内隔堤的布置应符合下列规定：

1 单罐容量等于或大于 20000m^3 时,隔堤内油罐数量不应多于 2 座。

2 单罐容量等于或大于 5000m^3 且小于 20000m^3 的罐,隔堤内油罐数量不应多于 4 座。

3 单罐容量小于 5000m^3 的罐,隔堤内油罐数量不应多于 6 座。

4 沸溢性油品油罐,隔堤内储罐数量不应多于 2 座。

5 丙 B 类油品油罐,隔堤内储罐数量不受以上限制,可根据具体情况进行设置。

3.3 液化石油气、天然气凝液及其他储罐组 防火堤、防护墙的设置

3.3.1 防火堤、防护墙和隔堤、隔墙的设计高度,应符合下列规定:

1 全压力式液化石油气及天然气凝液储罐组的防护墙高度宜为 0.6m ,隔墙高度宜为 0.3m 。

2 全冷冻式液化石油气及天然气凝液储罐组的防火堤高度应满足下列要求:防火堤内的有效容积应容纳储罐组内一个最大罐的容量;防火堤高度应比计算液面高出 0.2m ;储罐罐壁与防火堤内堤脚线的距离不应小于储罐最高液位高度与防火堤高度之差。

3.3.2 全冷冻式液化石油气及天然气凝液储罐罐壁至防火堤内堤脚线的距离,不应小于储罐最高液位高度与防火堤高度之差;全压力式球罐罐壁到防护墙的距离不应小于球罐直径的一半。

3.3.3 相邻液化石油气和天然气凝液储罐组的防火堤之间,应设消防车道。

3.3.4 储罐组总容量及储罐数量应符合下列规定:

1 全压力式储罐组总容量不应超过 20000m^3 ,储罐组内储罐数量不应多于 12 座,且不应超过 2 排。

2 全冷冻式储罐组总容量不应超过 30000m^3 ，储罐组内储罐数量不应多于 2 座。

3 其他化工产品储罐组的总容量及储罐组内储罐数量应按现行国家标准《常用化学危险品储存通则》(GB 15603)的有关规定执行。

3.3.5 全冷冻式储罐组和其他液态化工产品储罐组，其防火堤内有效容积不应小于储罐组内一个最大储罐的容量。

3.3.6 防火堤、防护墙内的地面设计，应符合下列规定：

1 全压力式和全冷冻式储罐组的防护墙和防火堤内的地面应予以铺砌，并宜设置不小于 0.5% 的坡度坡向四周。

2 储存酸、碱等腐蚀性介质的储罐组内的地面应作防腐蚀处理。

3.3.7 储罐组内应设置集水设施，并设置可控制开闭的排水设施。

3.3.8 储罐组内的隔堤、隔墙的设置应符合下列规定：

1 全压力式液化石油气和天然气凝液储罐组，当单罐容量小于 5000m^3 ，且储罐组总容量不大于 6000m^3 时，可不设隔墙；当单罐容量小于 5000m^3 ，且储罐组总容量大于 6000m^3 时，应设置隔墙，隔墙内储罐容量之和不应大于 6000m^3 ；当单罐容量大于或等于 5000m^3 时，应每罐一隔。

2 全冷冻式储罐组应每罐一隔。

4 防火堤的选型与构造

4.1 选 型

4.1.1 防火堤、防护墙的设计,应在满足各项技术要求的基础上,因地制宜,合理选型,达到安全耐久、经济合理的效果。

4.1.2 储存酸、碱等腐蚀性介质的储罐组,防火堤堤身内侧均应作防腐蚀处理。用于全冷冻式储罐组的防火堤,应采取防冷冻的措施。

4.1.3 防火堤的选型应符合下列规定:

1 土筑防火堤,在占地、土质等条件能满足需要的地区应选用。

2 钢筋混凝土防火堤,一般地区均可采用。在用地紧张地区、大型油罐区及储存大宗化学品的罐区可优先选用。

3 浆砌毛石防火堤,在抗震设防烈度不大于6度且地质条件较好、不易造成基础不均匀沉降的地区可选用。

4 砖、砌块防火堤和夹芯式中心填土砖、砌块防火堤,一般地区均可采用。

4.1.4 防护墙宜采用砌体结构。

4.1.5 防火堤(土堤除外)应采取在堤内侧培土或喷涂隔热防火涂料等保护措施。

4.2 构 造

4.2.1 防火堤堤身必须密实、不渗漏。

4.2.2 防火堤、防护墙埋置深度应根据工程地质、建筑材料、冻土深度和稳定性计算等因素确定。除岩石地基外,基础埋深不宜小于0.5m;对于土堤,地面以下0.5m深度范围内的地基土的压实

系数不应小于 0.95。

4.2.3 防火堤及防护墙变形缝的设置应符合下列规定：

1 变形缝的间距应根据建筑材料、气候特点和地质条件按有关结构设计规范确定。

2 变形缝缝宽宜为 30~50mm，采用非燃烧的柔性材料填充或采取可靠的构造措施。

3 变形缝不应设在防火堤及防护墙的交叉处或转角处。

4.2.4 防火堤内侧培土应符合下列规定：

1 防火堤内侧培土高度与堤同高；培土顶面宽度不应小于 300mm；培土应分层压实，坡面应拍实，压实系数不应小于 0.85。

2 培土表面应做面层，面层应能有效地防止雨水冲刷、杂草生长和小动物破坏，面层可采用砖或预制混凝土块铺砌，在南方四季常青地区，可用高度不超过 150mm 的人工草皮做面层。

4.2.5 防火堤内侧喷涂隔热防火涂料应符合下列规定：

1 防火涂层的抗压强度不应低于 1.5MPa，与混凝土的粘结强度不应小于 0.15MPa，耐火极限不应小于 2h，冻融实验 15 次强度无变化。

2 防火涂层应耐雨水冲刷并能适应潮湿工作环境。

4.2.6 土筑防火堤的构造应符合下列规定：

1 堤顶宽度不应小于 500mm。

2 筑堤材料应为粘性土。

3 筑堤土应分层夯实，坡面应拍实，压实系数不应小于 0.94。

4 土筑防火堤应设面层并应符合本规范第 4.2.4 条第 2 款的规定。

4.2.7 钢筋混凝土防火堤的构造应符合下列规定：

1 堤身及基础底板的厚度应由强度及稳定性计算确定且不应小于 200mm。

2 受力钢筋应由强度计算确定并满足下列要求：

1) 钢筋混凝土防火堤应双向双面配筋；竖向钢筋直径不宜

小于 12mm,水平钢筋直径不宜小于 10mm;钢筋间距不宜大于 200mm。

- 2) 竖向钢筋的保护层厚度不应小于 30mm;基础底板受力钢筋的保护层厚度当有垫层时不应小于 40mm,无垫层时不应小于 70mm。
- 3) 堤身的最小配筋率和耐久性要求应按现行国家标准《混凝土结构设计规范》(GB 50010)执行。

4.2.8 浆砌毛石防火堤的构造应符合下列规定:

- 1 堤身及基础最小厚度应由强度及稳定性计算确定且不应小于 500mm;基础构造应符合现行国家标准《建筑地基基础设计规范》(GB 50007)的规定。

- 2 毛石强度等级不应低于 MU30,砂浆强度等级不宜低于 M10,浆砌必须饱满密实。

- 3 堤顶应做现浇钢筋混凝土压顶,压顶在变形缝处应断开。压顶厚度不宜小于 100mm,混凝土强度等级不宜低于 C20,压顶内纵向钢筋直径不宜小于 $\phi 10$,钢筋间距不宜大于 200mm。

- 4 堤身应做 1:1 水泥砂浆勾缝。

4.2.9 砖、砌块防火堤的构造应符合下列规定:

- 1 防火堤堤身厚度应由强度及稳定性计算确定,且不应小于 300mm,堤外侧宜用水泥砂浆抹面。

- 2 砖、砌块的强度等级不应低于 MU10,砌筑砂浆强度等级不宜低于 M7.5;基础为毛石砌体时,毛石强度等级不应低于 MU30;浆砌必须饱满密实并不得采用空心砖砌体。

- 3 堤顶应做现浇钢筋混凝土压顶,压顶在变形缝处应断开。压顶厚度不宜小于 100mm,混凝土强度等级不宜低于 C20,压顶内宜配置不少于 3 $\phi 10$ 纵向钢筋。

- 4 抗震设防烈度大于或等于 7 度的地区或地质条件复杂、地基沉降差异较大的地区宜采取加强整体性的结构措施。

- 5 夹芯式中心填土砖砌防火堤的构造要求:两侧砖墙厚度不

宜小于 200mm;沿堤长每隔 1.5~2.0m 设不小于 200mm 厚拉结墙与两侧墙咬搓砌筑;中间填土厚度 300~500mm,并分层夯实;堤顶应设厚度不小于 100mm 的现浇钢筋混凝土压顶,混凝土强度等级不宜低于 C20,压顶内纵向钢筋直径不宜小于 $\phi 10$,钢筋间距不宜大于 200mm。

4.2.10 防护墙的构造应符合下列规定:

- 1 砖、砌块防护墙厚度不宜小于 200mm,双面抹水泥砂浆。
- 2 毛石防护墙厚度不宜小于 400mm,双面水泥砂浆勾缝。

4.2.11 隔堤、隔墙的构造应符合下列规定:

- 1 砖、砌块隔堤、隔墙的厚度不宜小于 200mm,宜双面用水泥砂浆抹面,堤顶宜设钢筋混凝土压顶,压顶构造应符合本规范第 4.2.9 条第 3 款的规定。

- 2 毛石隔堤、隔墙的厚度不宜小于 400mm,宜双面水泥砂浆勾缝,堤顶宜设钢筋混凝土压顶,压顶构造应符合本规范第 4.2.8 条第 3 款的规定。

- 3 钢筋混凝土隔堤、隔墙的厚度不宜小于 100mm,可按构造配单层钢筋网。

5 防火堤的强度计算及稳定性验算

5.1 荷载效应和地震作用效应的组合

5.1.1 防火堤设计应按承载能力极限状态进行堤内满液工况荷载效应的基本组合计算。在7度及7度以上地区,应进行地震作用效应和其他荷载效应的基本组合计算。

5.1.2 进行堤内满液工况荷载效应基本组合计算时,荷载效应基本组合的设计值应按下式确定:

$$S = \gamma_G S_{Gk} + \gamma_Y S_{Yk} + \gamma_T S_{Tk} \quad (5.1.2)$$

式中 S ——荷载效应组合的设计值;

γ_G 、 γ_Y 、 γ_T ——分别为堤身自重荷载、静液压力、静土压力荷载分项系数,取值见表 5.1.4;

S_{Gk} ——按堤身自重荷载标准值计算的效应值;

S_{Yk} ——按静液压力荷载标准值计算的效应值;

S_{Tk} ——按静土压力荷载标准值计算的效应值。

5.1.3 进行地震作用效应和其他荷载效应的基本组合计算时,荷载效应和地震作用效应组合的设计值应按下式确定:

$$S = \gamma_G S_{GE} + \gamma_Y S_{GY} + \gamma_T S_{GT} + \Psi \gamma_{Eh} \sum_{i=1}^n (S_{EGk} + S_{EYk} + S_{ETk}) \quad (5.1.3)$$

式中 γ_G 、 γ_Y 、 γ_T ——分别为堤身自重荷载、静液压力荷载、静土压力荷载分项系数,取值见表 5.1.4;

γ_{Eh} ——水平地震作用分项系数,取值见表 5.1.4;

S_{GE} ——按堤身自重荷载代表值计算的效应值;

S_{GY} ——按静液压力荷载代表值计算的效应值;

S_{GT} ——按静土压力荷载代表值计算的效应值;

S_{EGk} 、 S_{EYk} 、 S_{ETk} ——分别为按堤身水平地震作用标准值、水平动液压力标准值和水平动土压力标准值计算的效应值；

Ψ ——组合值系数，一般可取 0.6。

5.1.4 对于基本组合，荷载效应和地震作用效应的分项系数应按下列规定采用：

1 进行截面强度计算时，分项系数应按表 5.1.4 采用。当结构自重荷载效应对结构承载力有利时，表 5.1.4 中 γ_G 取 1.0。

2 进行稳定性验算时，各分项系数均取 1.0。

表 5.1.4 荷载效应和地震作用效应的分项系数

所考虑的组合	γ_G	γ_Y	γ_T	γ_{Eh}
堤内满液工况荷载效应基本组合	1.2	1.0	1.2	—
地震作用和其他荷载效应基本组合	1.2	1.0	1.2	1.3

注：表中“—”号表示组合中不考虑该项荷载或作用效应。

5.2 荷载、地震作用及内力计算

5.2.1 自重荷载标准值可按下列公式计算确定：

$$G_{1k} = \gamma B_1 H_1 \quad (5.2.1)$$

式中 G_{1k} ——每米堤长计算截面以上堤身自重荷载标准值 (kN/m)；

H_1 ——计算截面至堤顶面的距离 (m)；

B_1 ——计算截面以上堤身的平均厚度 (m)；

γ ——材质重度 (kN/m³)。

5.2.2 防火堤内侧所受的静液压力荷载标准值 (图 5.2.2) 可按下列公式计算确定：

$$p_{Yk} = \gamma_y Z \quad (5.2.2-1)$$

$$P_{Yk} = \frac{1}{2} \gamma_y H_Y^2 \quad (5.2.2-2)$$

$$M_{Yk} = P_{Yk} H_0 \quad (5.2.2-3)$$

$$H_0 = \frac{1}{3} H_Y \quad (5.2.2-4)$$

- 式中 p_{Yk} ——每米堤长静液压力沿液体深度分布的水平荷载标准值(kN/m^2)；
 γ_y ——堤内液体重度，取 $10\text{kN}/\text{m}^3$ ；
 Z ——液体深度(m)；
 P_{Yk} ——计算截面以上每米堤长静液压力合力标准值(kN/m)；
 H_Y ——计算截面至液面距离(m)；
 M_{Yk} ——计算截面以上每米堤长静液压力合力对计算截面的弯矩标准值($\text{kN} \cdot \text{m}/\text{m}$)；
 H_0 ——计算截面以上每米堤长静液压力合力位置至计算截面的距离(m)。

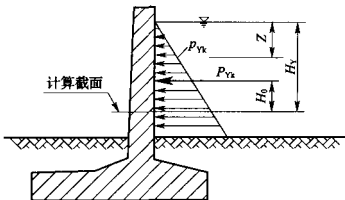


图 5.2.2 静液压力计算示意图

5.2.3 防火堤内培土的静土压力荷载标准值(图 5.2.3)的计算可按下列规定确定：

1 图 5.2.3 中的折线 AFD 为土压力分布曲线， F 为转折点，其压力分布可按下列公式计算确定：

$$p_{Ak} = 0 \quad (5.2.3-1)$$

$$p_{Gk} = \gamma_s H_2 K_a \quad (5.2.3-2)$$

$$H_2 = \frac{K'_a h}{K_a - K'_a} \quad (5.2.3-3)$$

$$h = atg\beta \quad (5.2.3-4)$$

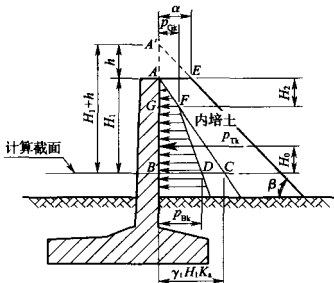


图 5.2.3 内培土压力计算示意图

当 $H_1 < H_2$ 时,
$$p_{Bk} = \gamma_1 H_1 K_s \quad (5.2.3-5)$$

当 $H_1 \geq H_2$ 时,
$$p_{Bk} = \gamma_1 (H_1 + h) K'_s \quad (5.2.3-6)$$

$$K_s = \operatorname{tg}^2 \left(45^\circ - \frac{\phi}{2} \right) \quad (5.2.3-7)$$

$$K'_s = \frac{\cos^2 \phi}{\left(1 + \sqrt{\frac{\sin \phi \sin(\phi + \beta)}{\cos \beta}} \right)^2} \quad (5.2.3-8)$$

式中 p_{Ak} 、 p_{Bk} ——堤顶和计算截面处每米堤长静土压力分布荷载标准值 (kN/m^2);

p_{Ck} ——土压力分布曲线转折处的每米堤长静土压力分布荷载标准值 (kN/m^2);

h ——培土坡线与堤背延长线的交点 A' 至堤顶的距离 (m);

a ——培土顶面宽度 (m);

H_1 ——计算截面以上培土高度 (m);

H_2 ——压力分布曲线转折点至堤顶的距离 (m);

β ——培土坡面与水平面的夹角 ($^\circ$);

γ_1 ——土体重度, 可取 $16 \sim 18 \text{kN}/\text{m}^3$;

K_a ——以 AB 为光滑堤背而填土面为水平时的主动土压力系数,可按式 5.2.3-7 计算或查附录表 A.0.1;

K'_a ——以 A'B 为假想堤背而培土坡面与水平成 β 角时的主动土压力系数,可按式 5.2.3-8 计算或查附录表 A.0.2;

ϕ ——培土的内摩擦角($^\circ$),当无实验资料时,可根据土的性质取 $35^\circ \sim 40^\circ$ 。

2 当 $H_1 < H_2$ 时,土压力合力及弯矩可按下列公式计算确定:

$$P_{Tk} = \frac{1}{2} p_{Bk} H_1 \quad (5.2.3-9)$$

$$M_{Tk} = P_{Tk} H_0 \quad (5.2.3-10)$$

$$H_0 = \frac{1}{3} H_1 \quad (5.2.3-11)$$

式中 P_{Tk} ——计算截面以上每米堤长静土压力合力标准值(kN/m);

M_{Tk} ——计算截面以上每米堤长静土压力合力对计算截面的弯矩标准值(kN·m/m);

H_0 ——计算截面以上每米堤长静土压力合力作用位置至计算截面的距离(m)。

3 当 $H_1 \geq H_2$ 时,土压力合力及弯矩可按下列公式计算确定:

$$P_{Tk} = \frac{1}{2} p_{Gk} H_1 + \frac{1}{2} p_{Bk} (H_1 - H_2) \quad (5.2.3-12)$$

$$M_{Tk} = P_{Tk} H_0 \quad (5.2.3-13)$$

$$H_0 = \frac{p_G H_1 (2H_1 - H_2) + p_B (H_1 - H_2)^2}{3[p_G H_1 + p_B (H_1 - H_2)]} \quad (5.2.3-14)$$

5.2.4 防火堤受到的水平地震作用的计算应符合下列规定:

1 钢筋混凝土防火堤的水平地震作用(图 5.2.4-1)标准值

可按下列公式计算确定：

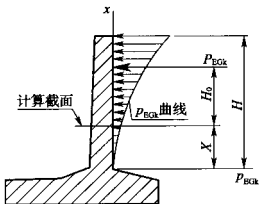


图 5.2.4-1 钢筋混凝土防火堤水平地震作用计算示意图

$$p_{EGk} = \eta_1 \alpha_{\max} \gamma B_1 \left(1 - \cos \frac{\pi X}{2H} \right) \quad (5.2.4-1)$$

$$P_{EGk} = \eta_1 \alpha_{\max} \alpha_1 \gamma B_1 H \quad (5.2.4-2)$$

$$M_{EGk} = P_{EGk} H_0 \quad (5.2.4-3)$$

$$H_0 = \alpha_2 H \quad (5.2.4-4)$$

- 式中 p_{EGk} ——每米堤长水平地震作用分布值(kN/m²)；
 P_{EGk} ——计算截面以上每米堤长水平地震作用合力标准值(kN/m)；
 M_{EGk} ——计算截面以上每米堤长水平地震作用合力对计算截面的弯矩标准值(kN·m/m)；
 α_{\max} ——水平地震影响系数最大值，当设防烈度为 7 度、8 度和 9 度时分别取 0.08(0.12)、0.16(0.24)和 0.32，括号内数值分别用于设计基本地震加速度为 0.15g 和 0.30g 的地区；
 η_1 ——钢筋混凝土防火堤基本振型参与系数，取 1.6；
 X ——计算截面至基础顶面的距离(m)；
 α_1 、 α_2 ——根据 X/H 值求得的相应系数，见表 5.2.4；
 H_0 ——计算截面以上每米堤长水平地震作用合力作用点

至计算截面的距离(m);

H ——基础顶面至堤顶的高度(m);

B_1 ——计算截面以上堤身平均厚度(m)。

2 砖、砌块及毛石防火堤的水平地震作用(图 5.2.4-2)可按下列公式计算确定:

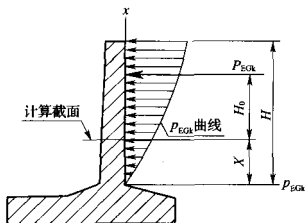


图 5.2.4-2 砖、砌块及毛石防火堤水平地震作用计算示意图

$$p_{EGk} = \eta_2 \alpha_{\max} \gamma B_1 \sin \frac{\pi X}{2H} \quad (5.2.4-5)$$

$$P_{EGk} = \eta_2 \alpha_{\max} \alpha_3 \gamma B_1 H \quad (5.2.4-6)$$

$$M_{EGk} = P_{EGk} H_0 \quad (5.2.4-7)$$

$$H_0 = \alpha_4 H \quad (5.2.4-8)$$

式中 η_2 ——砖、砌块及毛石防火堤基本振型参与系数,取 1.27;

α_3 、 α_4 ——根据 X/H 比值求得的相应系数,见表 5.2.4。

表 5.2.4 系数 α_1 、 α_2 、 α_3 、 α_4 数值表

X/H	α_1	α_2	α_3	α_4	X/H	α_1	α_2	α_3	α_4
0.00	0.3634	0.7393	0.6366	0.6878	0.25	0.3570	0.4992	0.5882	0.4253
0.05	0.3633	0.6895	0.6347	0.5885	0.30	0.3524	0.4554	0.5672	0.3902
0.10	0.3630	0.6394	0.6288	0.5437	0.35	0.3460	0.4133	0.5428	0.3566
0.15	0.3620	0.5917	0.6190	0.5019	0.40	0.3376	0.3729	0.5150	0.3245
0.20	0.3601	0.5447	0.6055	0.4625	0.45	0.3268	0.3345	0.4841	0.2935

续表 5.2.4

X/H	α_1	α_2	α_3	α_4	X/H	α_1	α_2	α_3	α_4
0.50	0.3135	0.3591	0.4502	0.2636	0.75	0.2015	0.1351	0.2436	0.1268
0.55	0.2975	0.2621	0.4135	0.2348	0.80	0.1688	0.1063	0.1967	0.1010
0.60	0.2784	0.2284	0.3742	0.2069	0.85	0.1324	0.0784	0.1486	0.0755
0.65	0.2562	0.1959	0.3326	0.1797	0.90	0.0922	0.0510	0.0996	0.0500
0.70	0.2306	0.1649	0.2890	0.1529	0.95	0.0480	0.0261	—	—

5.2.5 地震作用时,防火堤内水平动液压力标准值(图 5.2.5)可按下列公式计算确定:

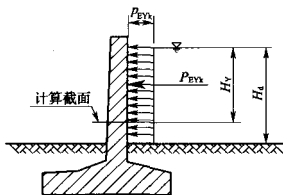


图 5.2.5 水平动液压力计算示意图

$$p_{EYk} = 1.25\alpha_{\max}\gamma_f H_d f_d \quad (5.2.5-1)$$

$$P_{EYk} = p_{EYk} H_Y \quad (5.2.5-2)$$

$$M_{EYk} = \frac{1}{2} P_{EYk} H_Y^2 \quad (5.2.5-3)$$

式中 p_{EYk} ——每米堤长水平动液压力标准值(kN/m^2);

f_d ——水平动液压力系数,取 0.35;

H_d ——液体深度(m);

P_{EYk} ——计算截面以上每米堤长水平动液压力合力标准值(kN/m);

M_{EYk} ——计算截面以上每米堤长水平动液压力合力对计算截面的弯矩标准值($\text{kN} \cdot \text{m}/\text{m}$);

H_Y ——计算截面至液面的距离(m)。

5.2.6 地震作用时,防火堤培土的水平动土压力标准值可按下列公式计算确定:

$$P_{ETk} = 1.25\alpha_{max} P_{Tk} \operatorname{tg}\phi \quad (5.2.6-1)$$

$$M_{ETk} = 0.4H_T P_{ETk} \quad (5.2.6-2)$$

式中 P_{ETk} ——计算截面以上每米堤长水平动土压力合力标准值(kN/m);

M_{ETk} ——计算截面以上每米堤长水平动土压力合力对计算截面的弯矩标准值(kN·m/m);

P_{Tk} ——土压力合力(kN/m),可按式 5.2.3-9 或式 5.2.3-12 计算确定;

H_T ——计算截面以上培土高度(m)。

5.3 强度计算

5.3.1 防火堤应进行截面强度计算。

5.3.2 防火堤截面强度计算应符合下列规定:

1 防火堤截面强度应按下列公式计算确定:

$$\gamma_0 S \leq R \quad (5.3.2-1)$$

式中 γ_0 ——结构重要性系数,取 1.0;

S ——荷载效应组合设计值,按式 5.1.2 计算;

R ——防火堤抗力设计值,按各有关规范确定。

2 防火堤截面抗震强度验算应按下列公式计算确定:

$$S \leq R/\gamma_{RE} \quad (5.3.2-2)$$

式中 γ_{RE} ——防火堤承载能力抗震调整系数,对于钢筋混凝土防火堤,取 0.85;对于其他防火堤,取 1.0;

S ——荷载效应组合设计值,按式 5.1.3 计算。

5.3.3 基础强度和地基承载力计算应符合现行国家标准《建筑地基基础设计规范》(GB 50007)的有关规定。

5.4 稳定性验算

5.4.1 防火堤的稳定性验算应包括抗滑验算和抗倾覆验算。

5.4.2 防火堤抗滑验算应符合下列规定：

1 防火堤抗滑验算应按下式计算确定：

$$(R_H + P_P) / P \geq 1.3 \quad (5.4.2-1)$$

式中 P ——防火堤每米堤长所承受的总水平荷载设计值(kN/m)，按式 5.1.2 和式 5.1.3 计算确定；

R_H ——每米堤长基础底面摩擦阻力设计值(kN/m)，按式 5.4.2-2 计算确定；

P_P ——每米堤长被动土压力设计值(kN/m)，按式 5.4.2-3 计算确定。

2 基础底面摩擦阻力设计值可按下列公式计算确定：

$$R_H = \mu G \quad (5.4.2-2)$$

式中 G ——每米堤长自重及覆土传至基础底面的垂直荷载合力设计值(kN/m)；

μ ——基础与地基之间的摩擦系数，应根据试验资料取值；当无试验资料时按附录 B 取值。

3 被动土压力设计值可按下列公式计算确定：

$$P_P = \frac{1}{2} \eta \gamma_s d^2 K_P + 2 \eta C d \sqrt{K_P} \quad (5.4.2-3)$$

$$K_P = \tan^2 \left(45^\circ + \frac{\phi}{2} \right) \quad (5.4.2-4)$$

式中 η ——被动土压力折减系数，取 0.3；

d ——基础埋置深度(m)；

K_P ——被动土压力系数，按式 5.4.2-4 计算或查附录表 A.0.3；

C ——粘性地基土的粘结力(kN/m²)；

ϕ ——地基土的内摩擦角(°)。

5.4.3 防火堤抗倾覆验算应符合下列规定：

1 防火堤抗倾覆验算应按下列式计算确定：

$$M_w/M \geq 1.6 \quad (5.4.3-1)$$

式中 M ——各倾覆力矩换算至基础底面并按式 5.1.2 和式 5.1.3 进行组合后的每米堤长总力矩设计值 ($\text{kN} \cdot \text{m}/\text{m}$)；

M_w ——每米堤长垂直荷载合力产生的稳定力矩设计值 ($\text{kN} \cdot \text{m}/\text{m}$)，按式 5.4.3-2 计算确定。

2 稳定力矩设计值可按下列式计算确定(图 5.4.3)：

$$M_w = eG \quad (5.4.3-2)$$

式中 e ——垂直荷载合力作用线至基础前端的水平距离(m)。

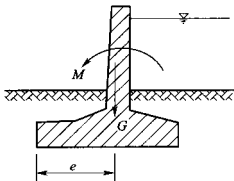


图 5.4.3 抗倾覆验算简图

附录 A 土压力系数表

A.0.1 主动土压力系数 K_a 见表 A.0.1。

表 A.0.1 主动土压力系数 K_a ($\alpha=0, \delta=0$)

$\phi(^{\circ})$	20	22	25	28	30	32	34
K_a	0.490	0.455	0.406	0.147	0.333	0.307	0.283
$\phi(^{\circ})$	36	38	40	42	45	48	50
K_a	0.260	0.238	0.217	0.198	0.172	0.147	0.132

A.0.2 主动土压力系数 K'_a 见表 A.0.2。

表 A.0.2 主动土压力系数 K'_a ($\alpha=0, \delta=0$)

内摩擦角 ϕ ($^{\circ}$)	培土坡度 $\beta(^{\circ})$			
	30	35	40	45
22	0.343	0.328	0.313	0.298
25	0.308	0.295	0.282	0.268
28	0.276	0.265	0.253	0.241
30	0.257	0.247	0.236	0.225
32	0.239	0.229	0.219	0.209
34	0.221	0.213	0.204	0.194
36	0.205	0.197	0.189	0.180
38	0.189	0.182	0.174	0.167
40	0.174	0.168	0.161	0.154
42	0.160	0.154	0.148	0.151
45	0.140	0.135	0.130	0.125
48	0.122	0.118	0.114	0.109

A.0.3 被动土压力系数 K_p 见表 A.0.3。

表 A.0.3 被动土压力系数 K_p

$\phi(^{\circ})$	22	24	26	28	30	32	34	36	38	40	42
K_p	2.20	2.37	2.56	2.77	3.00	3.25	3.54	3.85	4.20	4.60	5.04

附录 B 防火堤基底的摩擦系数

表 B 土对防火堤基底的摩擦系数 μ

土的类别		摩擦系数 μ
粘性土	可塑	0.25~0.30
	硬塑	0.30~0.35
	坚硬	0.35~0.45
粉土		0.30~0.40
中砂、粗砂、砾砂		0.40~0.50
碎石土		0.40~0.60
软质岩		0.40~0.60
表面粗糙的硬质岩		0.65~0.75

注:1 对易风化的软质岩和塑性指数 $I_p > 22$ 粘性土, μ 值应经试验确定;

2 对碎石土,可根据其密实度、填充物状况、风化程度等确定。

本规范用词说明

1 为便于在执行本规范条文时区别对待,对要求严格程度不同的用词说明如下:

1)表示很严格,非这样做不可的用词:

正面词采用“必须”,反面词采用“严禁”。

2表示严格,在正常情况下均应这样做的用词:

正面词采用“应”,反面词采用“不应”或“不得”。

3)表示允许稍有选择,在条件许可时首先应这样做的用词:

正面词采用“宜”,反面词采用“不宜”;

表示有选择,在一定条件下可以这样做的用词,采用“可”。

2 本规范中指明应按其他有关标准、规范执行的写法为“应符合……的规定”或“应按……执行”。

中华人民共和国国家标准

储罐区防火堤设计规范

GB 50351—2005

条文说明

目 次

1	总 则	(33)
2	术 语	(34)
3	防火堤、防护墙的布置	(35)
3.1	一般规定	(35)
3.2	油罐组防火堤的布置	(35)
3.3	液化石油气、天然气凝液及其他储罐组防火堤、 防护墙的布置	(38)
4	防火堤的选型与构造	(41)
4.1	选型	(41)
4.2	构造	(42)
5	防火堤的强度计算及稳定性验算	(44)
5.1	荷载效应和地震作用效应的组合	(44)
5.2	荷载、地震作用及内力计算	(44)
5.3	强度计算	(47)
5.4	稳定性验算	(48)

1 总 则

1.0.1 本条说明了本规范的制定目的。

1.0.2 本条规定了本规范适用的范围。

1.0.3 本规范作为国家标准,必须同时符合其他相关现行国家标准的有关规定,如《石油库设计规范》(GB 50074)、《建筑结构荷载规范》(GB 50009)、《混凝土结构设计规范》(GB 50010)、《砌体结构设计规范》(GB 50003)、《建筑抗震设计规范》(GB 50011)、《建筑地基基础设计规范》(GB 50007)等。

2 术 语

2.0.3、2.0.4 本规范将隔堤与防火堤的功能严格加以区分:只有防火堤才具有储罐发生泄漏事故时防止液体外流的功能,而隔堤不需要赋予这项功能。如果赋予隔堤与防火堤相同的功能,则由于隔堤可能分别受到两个方向的液体压力,其截面的结构尺寸将比防火堤大得多,显然在经济上并不合理。本规范明确规定,隔堤的作用就是在储罐发生少量泄漏事故(如冒顶)时,把液体污染范围控制在一个较小的区域内,便于收集、清洁与处理。

2.0.5 本条定义是为了与本规范第 3.2.5 条的规定相统一。

2.0.7 因为防火堤内场地地面有设计坡度,所以设计液面高度应取平均高度。

2.0.10 对于土堤或内培土防火堤,内堤脚线指土堤内侧或培土坡面与设计地面的交线。

2.0.11 对于土堤,外堤脚线指土堤外侧坡面与设计地面的交线。

3 防火堤、防护墙的布置

3.1 一般规定

3.1.1 防火堤主要用于油罐区及全冷冻式储罐区,防护墙主要用于全压力式球罐区。

3.1.2 储罐区发生泄漏和火灾时,火场温度达到 1000 多摄氏度,防火堤和隔堤只有采用不燃烧材料建造才能抵抗这种高温烧烤,便于消防灭火工作;防火堤的密封性要求,是对防火堤的功能提出的最基本要求。现场调研发现,许多储罐区的防火堤的堤身有明显的裂缝,或温度缝处理得不封闭,或管道穿堤处没有密封。这些现象导致防火堤不严密,一旦发生事故,后果不堪设想。因此,作出该条文规定。

3.1.3 此条为保证防火堤、防护墙的严密性,防止渗漏。

3.1.4 此条为防止防火堤、防护墙的基础受到沟内雨水的侵蚀。

3.1.5 踏步的设置不仅要满足日常巡检的需要,而且要满足事故状态下人员逃生及消防的需要。

3.2 油罐组防火堤的布置

3.2.1 本条规定油罐罐壁到防火堤内堤脚线的距离,对于隔堤到油罐罐壁的距离,设计人员可以根据操作要求确定,规范不再作出规定;对于高架立式罐的罐壁到防火堤内侧堤脚线的距离,以注解的形式加以规定。

3.2.2 相邻油罐组防火堤外侧堤脚线之间留有不小于 7m 的消防空地,是考虑到消防作业时的通行要求,便于对事故油罐的各个侧面进行扑救,同时,也能减小事故油罐组对相邻油罐组的影响。

3.2.3 本条为油罐区成组布置的规定:

1、2 随着石化工业的发展,油罐的容量越来越大,浮顶油罐单体容量已达 150000m^3 ,固定顶油罐也达到了 20000m^3 ,所以适当提高油罐组总容量有利于采用大容量油罐,以减少占地。

3 一个油罐组内油罐数量越多,其发生火灾事故的机会就越多;单个油罐容量越大,火灾损失及危害就越大。为了控制一定的火灾范围和火灾损失,故根据油罐容量大小规定了最多油罐数量。

4 油罐布置不允许超过 2 排,主要是考虑油罐失火时便于扑救。如果布置超过 2 排,当中间一排油罐发生火灾时,因四周都有油罐,会给扑救工作带来一定困难,也可能导致火灾事故的扩大。储存丙 B 类油品的油罐(尤其是储存润滑油的油罐),其发生火灾事故的几率极小,至今没有发生过火灾事故,所以规定这种油罐可以布置成 4 排,以节约用地和投资。

3.2.4 油罐组防火堤内有效容积的规定,主要出发点是:

1 固定顶罐,油品装满半罐的油罐如果发生爆炸,大部分是炸开罐顶,因为罐顶强度相对来说要小些,而且油气聚集在液面以上,一旦火灾爆炸,掀开罐顶是多见的,而罐底和罐壁则往往保持完好。根据有关资料介绍,在 19 起油罐火灾导致油罐破坏的事故中,有 18 起是破坏罐顶的,只有 1 次是爆炸后撕裂罐底的(撕裂原因是罐内中心柱与罐底板焊死)。另外,在一个油罐组内,同时发生一个以上油罐破裂事故的几率极小。因此,规定油罐组防火堤的有效容积不应小于油罐组内一个最大油罐的容积是合适的。

2 浮顶罐(包括内浮顶罐),因浮顶下面基本上没有气体空间,不易发生爆炸。即使发生爆炸,也只能将其浮顶盘掀掉,不会破坏油罐的下部,所以油体流出油罐的可能性小,即使有些油体流出,其量也不大。故防火堤内的有效容积,对于浮顶罐来说,规定不应小于最大储罐容积的二分之一是安全的。

3.2.5 防火堤内有效容积对应的计算液面是液体外溢的临界面,故防火堤顶面应比计算液面高出 0.2m 。

防火堤高度下限规定为 1.0m ,是为了防止消防水及泡沫液外

3.2.8 规范编制组在调研过程中发现,目前许多储罐区场地的雨水排放设备极不完善,针对储罐区场地雨水排放的问题,规范编制组进行了深入的探讨。一致认为:储罐组堤内雨水排放的问题是有关安全的一个重要方面,为彻底解决这个问题,杜绝因此而带来的安全隐患,在规范上必须提出严格的要求——储罐区必须设置安全可靠的截油排水设备、绝对避免油流的外泄。

3.2.9 防火堤内设计地坪如果高于堤外消防道路路面或地面,不仅加大了防火堤高,使防火堤设计断面加大,而且给人以不安全感,而利用地形处理成内低外高的布置方式,则大大提高了储罐组的安全性(如秦皇岛油库)。所以,当地形条件允许时,宜采用储罐组内地坪下沉、堤外道路高路基的布置方式。

3.2.10 大型储罐在检修时,往往要进出大型起重设备和车辆,如果不设置进出储罐组的道路,势必要在防火堤上扒出缺口,即使再恢复,也难以达到原有的强度和严密性。所以,本条要求设置进出储罐组的坡道,并从防火堤顶越过。

3.2.11 本条规定了储罐组内隔堤的设置,目的是当储罐发生冒顶、漏油事故时,把这些事故控制在较小的范围内,使污染及扑救在尽可能小的范围内进行,以减小损失。

3.3 液化石油气、天然气凝液及其他 储罐组防火堤、防护墙的设置

3.3.1 本条规定全压力式与全冷冻式储罐组防火堤及隔堤的高度:

1 全压力式储罐组内罐体发生事故以后,液体卸压后变为下沉气,在一定高度范围内对其进行防护,因此规定防护墙高度宜为0.6m、隔墙高度宜为0.3m。

2 全冷冻式储罐组防火堤高度通过计算进行确定,计算时应满足防火堤内有效容积应能容纳储罐组内一个最大储罐的容量、防火堤高度应比计算液面高出0.2m、储罐罐壁与防火堤内堤脚线

的距离不应小于储罐最高液位高度与防火堤高度之差等条件。

3.3.2 本条规定储罐罐壁与防火堤或防护墙内堤脚线之间的距离。

3.3.4 本条规定储罐组总容量及储罐数量：

1 全压力式储罐组罐体泄漏的几率主要取决于储罐数量，数量越多，泄漏的可能性越大，故对储罐组内总容积及储罐的数量进行限制。储罐不应超过 2 排是为了方便消防。

2 全冷冻式储罐组内储罐数量不应多于 2 座，主要是考虑减少事故概率，并根据《Design and Construction of LPG Installations》(API Std 2510 1995 年版)第 9.3.5.3 条规定：“两个具有相同基本结构的储罐可置于同一围堤内……”

3 本规范对其他化工产品储罐组的总容量及储罐数量没作具体的规定，可参照相关的国家标准执行。

3.3.5 全冷冻式储罐组，防火堤内有效容积不应小于一个最大储罐的容积，是考虑到一旦罐体发生破裂等事故时，在一定的时间内罐体流出的液体不会马上气化，仍保持液体状态，为把事故液体控制在防火堤的圈闭范围内，所以防火堤的有效容积不应小于一个最大储罐的容积。另外，根据《Design and Construction of LPG Installations》(API Std 2510 1995 年版)第 9.3.5.3 条规定：“……围堤内的容积应考虑该围堤内扣除其他容器或储罐占有的容积后，至少为最大储罐容积的 100%。”

其他液态化工产品储罐组规定其防火堤内有效容积不应小于一个最大储罐的容量，主要是考虑到储罐组内任何一个储罐发生破裂，都能将事故控制在防火堤的范围以内，以减少影响。

3.3.6 本条规定防火堤、防护墙内的地面处理方式：

1 全压力式和全冷冻式储罐组内地面予以铺砌，主要是考虑到减少地面粗糙度，减少事故时的影响程度，便于清洁和管理。铺砌地面设置不小于 0.5% 的坡度，主要是考虑到排水方便。

2 储存酸、碱等腐蚀性介质的储罐组内的地面应作防腐蚀处

理,主要是考虑到一旦储罐发生渗漏及破裂等事故,会腐蚀地面及影响到防火堤、防护墙的严密性。

3.3.7 储罐组内应设置集水设施及安全可靠的排水设施,以保证雨水及喷淋冷却水能顺利快捷的排出储罐组。

3.3.8 本条规定全压力式和全冷冻式储罐组内隔堤的设置,目的是当储罐发生事故时,把这些事故控制在较小的范围内,使污染及扑救在尽可能小的范围内进行,以减小损失。另外,对全冷冻式储罐组考虑每罐一隔,还根据了《Design and Construction of LPG Installations》(API Std 2510 1995 年版)第 9.3.5.3 条规定:“……在两个储罐间设隔堤,隔堤的高度应比周围的围堤低 1ft……”

4 防火堤的选型与构造

4.1 选 型

4.1.3 防火堤的选型原则归根结底就是要考虑技术因素、经济因素、环保因素和安全因素,即在满足一定的安全要求的条件下综合考虑技术、经济、环保等要求。各种材料的防火堤的技术、经济、环保和安全方面的性能分别简述如下,以供设计人员选型时参考:

1 从技术角度分析,土堤耐燃烧性能最好,不需要设伸缩缝,也没有管道穿堤时密封不严的难题,但土堤占地多(例如,2m高的土堤基底宽度6~7m)、维护工作量大;砖、砌块防火堤取材方便,施工简单,但不耐盐碱,而且使用过程中难免出现温度裂缝或沉降裂缝;毛石防火堤在山区、半山区取材方便,施工简单,但整体性差,基础抗不均匀沉降能力低,抗震性能差;钢筋混凝土防火堤整体性、密封性好,强度高,抗震性能好。

2 从经济角度分析,砖、砌块防火堤与毛石防火堤相差不大,而钢筋混凝土防火堤的自身价格较砖堤高;对于土堤,因土的来源不同,土堤本身的造价差别很大。实际上,罐区投资不仅决定于防火堤自身的造价,还包括土地征用费,在山区半山区还有土石方工程费等,对于土地资源紧缺的地区,即使土堤本身的造价较低,如果加上土堤多占土地而提高的其他费用后可能就不占优势了,相反的,在8度抗震设防区,2m高的钢筋混凝土防火堤,堤身厚度只有0.25m(同样高的砖堤厚度为0.93m),由于占地面积小,在土地资源紧缺的地区钢筋混凝土堤就有经济优势了。所以,考虑防火堤的经济性应根据具体情况综合考虑,降低油罐区的总造价。

3 从环保角度分析,土堤占用土地资源多,砖堤因取土烧砖,破坏土地资源,已经并继续受到限制,砖堤最终将被淘汰;毛石防

火堤因整体性能差只能用于抗震设防烈度小于等于 6 度的地区。所以从环保角度看,钢筋混凝土防火堤将以其少占土地、保护资源而占主导地位。

4 从安全角度分析,土堤耐燃烧性和密封性都是最好的,只要维护得当则其安全性是最好的;钢筋混凝土堤整体性好,强度高,抗震性能好,安全性能好,特别是当罐区下游地区为重要工业区或生活区时,采用强度和密实性皆佳的钢筋混凝土防火堤更具有明显的安全意义;砖、砌块防火堤和毛石防火堤由于均属脆性材料,使用中容易出现裂缝,耐久性、安全性较差,使用上必然受到限制。

4.1.5 由于油罐区发生火灾时,火场温度很快达到 1000℃ 以上,砖、砌块防火堤和毛石防火堤如果没有保护,非常容易发生扭曲、崩裂而破坏,1989 年 8 月黄岛油库特大火灾现场证明了这种情况确实会发生;混凝土防火堤同样无法抵抗这种高温的烘烤。因此本条规定,防火堤(土堤除外)应采取在堤内侧培土或喷涂隔热防火涂料等保护措施。

防火堤内侧培土可以满足防火需要,而且提高了防火堤密封性;但是由于防火堤内侧培土仍然要使用大量的粘性土并且占地较多,特别是对原有油罐区防火堤进行改造时,增加内培土还会减少防火堤的有效容积,故近年来各地比较普遍采用在防火堤内侧喷涂专用的高温隔热防火涂料,取代内培土并取得了成功的经验,如 1994 年北京输油公司石楼泵站油罐区改造时涂刷的高温隔热防火涂料,经过 10 个年头的风吹日晒,本次调研时涂层基本完好;南疆的轮库线库尔勒末站油库毛石防火堤内侧涂刷的高温隔热防火涂料经过 9 年的强烈日晒和高温气候考验,至今完好。可见以目前掌握的技术生产出来的高温隔热防火涂料,其粘结强度和耐久性是能够满足使用要求的。

4.2 构 造

4.2.1 规范编制组在现场调研中发现,个别罐区砖砌的防火堤墙

体砌筑砂浆不饱满,有的防火堤存在很宽的裂缝未修补,存在安全隐患,故作本条规定。

4.2.2 本规定是考虑到防火堤的抗滑、抗倾覆的要求,也考虑了基础埋深如果过浅,小动物容易从基础下打洞从而破坏防火堤的密封性。

4.2.3 我国国土面积辽阔,气候各不相同,地质条件各有特点,防火堤和防护墙变形缝的设置间距很难给出统一的规定,应由设计人员根据当地材料、气候和地质条件按有关结构设计规范确定。

4.2.7~4.2.9 规范对砖、砌块防火堤、钢筋混凝土防火堤和浆砌毛石防火堤的构造作出了详细的规定。规范编制组在调研中发现为数不少的砖砌防火堤,不管多高,截面都是370mm,虽然满足构造要求,但并不满足强度和稳定性要求,故本规范强调截面设计在满足构造要求的同时,还应进行强度和稳定性计算。

4.2.10、4.2.11 防护墙、隔堤及隔墙由于其使用功能的特点,可不进行强度及稳定性计算,只需满足构造要求。

5 防火堤的强度计算及稳定性验算

5.1 荷载效应和地震作用效应的组合

5.1.1 由于对防火堤的构造要求已能满足刚度要求,不需进行防火堤的变形计算,因此不再进行正常使用极限状态的验算;另外,对于数值很大而出现几率又非常小的油罐破裂时油品对防火堤的冲击力,尽管我们曾与天津大学联合进行了专题研究并对其成果完成了技术鉴定,规范也没有考虑这种偶然组合。

5.1.2~5.1.4 根据对各种荷载产生的内力的计算结果表明,静液压力产生的内力一般远大于其他荷载产生的内力,因此,公式 5.1.2 和 5.1.3 两种工况的荷载分项系数和组合值系数,是以静液压力为主要活荷载来规定的。堤身的地震作用、动液压力和动土压力三者同时出现且均达到标准值的几率很小而且为瞬时作用,故取组合值 $\Psi=0.6$,能够满足安全要求。

5.2 荷载、地震作用及内力计算

5.2.2~5.2.6 这五条中的水平力和弯矩的计算公式,只适用于计算截面取在地面线以上或地面线上的情况。至于地面线以下的截面内力,可根据地面线处的截面内力进行换算确定。

5.2.3 防火堤内培土静压力的计算公式是根据库伦主动土压力理论并按培土与水平夹角为 $-\beta$ 推导出来的。见规范图 5.2.3。延长培土倾斜面交堤面延长线于 A' 点,分别计算堤背为 AB 而填土面为水平时主动土压力强度分布图形 ABC 及以堤背为 $A'B$ 而填土表面倾角为 $-\beta$ 时的主动土压力强度分布图形 $A'BD$ 这两个图形交于 F 点,则实际计算截面以上主动土压力强度分布图形可近似取图中的 $ABDFA$,它的面积就是主动土压力 P_T 的近似值。对于

粉土、粉质粘土及粘土,可将其内摩擦角直接代入公式计算,即不考虑它们的粘聚力,仍按无粘性土计算主动土压力,这样使计算简化,并偏于安全。

5.2.4 规范给出的防火堤水平地震作用的计算方法分为下列两种情况:

1 由于钢筋混凝土堤的高厚比一般都大于4,在水平地震作用下,以弯曲变形为主。规范给出的计算公式 5.2.4-1~5.2.4-4 就是以纯弯曲变形理论为基础确定的。为了简化计算,选用了比较简单的振型函数(图 2):

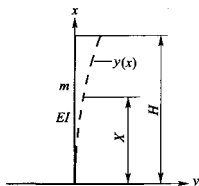


图 2 振型函数曲线

$$y(x) = a \left(1 - \cos \frac{\pi X}{2H} \right) \quad (1)$$

该式满足下端的变形条件:

当 $x=0$ 时,挠度 $y(0)=0$,

转角:

$$\frac{dy}{dx} \Big|_{x=0} = \frac{a\pi}{2H} \sin \frac{\pi X}{2H} \Big|_{x=0} = 0$$

检验上端力的边界条件:当 $x=H$ 时,弯矩:

$$EI \frac{d^2 y}{dx^2} \Big|_{x=H} = EIa \left(\frac{\pi}{2H} \right)^2 \cos \frac{\pi X}{2H} \Big|_{x=H} = 0, \text{ 满足。}$$

剪力 $EI \frac{d^3 y}{dx^3} \Big|_{x=H} = -EIa \left(\frac{\pi}{2H} \right)^3 \sin \frac{\pi X}{2H} \Big|_{x=H} = -EIa \left(\frac{\pi}{2H} \right)^3 \neq 0$, 不满足。

可见式(1)除自由端剪力不满足力的边界条件外,其他边界条件均能满足。

用能量法计算上式所表达的振动的固有频率为:

$$\omega_1^2 = \frac{\int_0^H EI \left(\frac{d^2 y}{dx^2} \right)^2 dx}{\int_0^H m(x) y^2 dx} = \frac{EI \frac{\pi^4}{16H^4} \cdot \frac{H}{2}}{\bar{m} \left(H - \frac{4H}{\pi} + \frac{H}{2} \right)} = 13.42 \frac{EI}{\bar{m} H^4}$$

所以:
$$\omega_1 = \frac{3.664}{H^2} \sqrt{\frac{EI}{\bar{m}}} \quad (2)$$

而按纯弯曲悬臂杆理论计算出的精确值为:

$$\omega_1 = \frac{3.515}{H^2} \sqrt{\frac{EI}{\bar{m}}}$$

前者仅高出后者 4.2%,故以式(1)作为振型函数来计算钢筋混凝土防火堤的水平地震作用,其精确度能够满足工程要求。

规范中式 5.2.4-1 的振型参与系数 η_1 由下式计算得出:

$$\eta_1 = \frac{\int_0^H \bar{m}(x) y dx}{\int_0^H \bar{m}(x) y^2 dx} = \frac{\int_0^H \left(1 - \cos \frac{\pi X}{2H} \right) dx}{\int_0^H \left(1 - \cos \frac{\pi X}{2H} \right)^2 dx} = \frac{2\pi - 4}{3\pi - 8} = 1.6025 \quad (3)$$

钢筋混凝土防火堤的基本周期一般都小于 0.1s,考虑到地震反应曲线在 $T_1=0\sim 0.1s$ 之间的数值离散性较大,虽然现行抗震规范中将此区间加工成一条斜线,但实际上人为因素较大,故为安全起见,本规范仍然取地震影响系数最大值 α_{\max} ,偏于安全。

2 砖石砌体防火堤一般为变截面的悬臂结构。其高厚比一般在 2~4 之间。经过实算,接近于纯剪切变形。规范中表达水平地震作用的分布值公式 5.2.4-5 就是按等截面纯剪切理论推导出来的,其振型函数为:

$$y(x) = \alpha \sin \frac{\pi X}{2H} \quad (4)$$

基本振型参与系数 η_1 由下式计算得出:

$$\eta_1 = \frac{\int_0^H \bar{m}(x)y(x)dx}{\int_0^H \bar{m}(x)y^2(x)dx} = \frac{\int_0^H \bar{m} \sin \frac{\pi X}{2H} dx}{\int_0^H \bar{m} \sin^2 \frac{\pi X}{2H} dx} = \frac{4}{\pi} = 1.27 \quad (5)$$

系数 $\alpha_1 \sim \alpha_4$ 都是通过积分推导出来的,其表达式见式(6)~式(9),也可以直接查本规范表 5.2.4。

$$\alpha_1 = \frac{\pi-2}{\pi} - \frac{X}{H} + \frac{2}{\pi} \sin \frac{\pi X}{2H} \quad (6)$$

$$\alpha_2 = \frac{\frac{1}{2} - \frac{1}{2} \left(\frac{X}{H}\right)^2 - \frac{2}{\pi} + \frac{2}{\pi} \left(\frac{X}{H}\right) \sin \frac{\pi X}{2H} + \frac{4}{\pi^2} \cos \frac{\pi X}{2H} - \frac{X}{H}}{\alpha_1} \quad (7)$$

$$\alpha_3 = \frac{2}{\pi} \cos \frac{\pi X}{2H} \quad (8)$$

$$\alpha_4 = \frac{4}{\pi^2 \alpha_1} \left(1 + \frac{\pi X}{2H} \cos \frac{\pi X}{2H} - \sin \frac{\pi X}{2H} \right) - \frac{X}{H} \quad (9)$$

5.2.5 水平动液压力的计算公式是参照《室外给水排水和燃气热力工程抗震设计规范》(GB 50032—2003)第 6.2.3 条。该条公式中的水平地震加速度与重力加速度的比值用 $1.25\alpha_{\max}$ 代替;水平动液压力系数的值取自该条表 6.2.3。

5.2.6 水平动土压力的计算公式是参照《室外给水排水和燃气热力工程抗震设计规范》(GB 50032—2003)第 6.2.4 条。由于动土压力的合力与动土压力分布值成正比,为了简化计算,本规范把上述规范动土压力分布值直接换算成动土压力合力值;该条公式中的水平地震加速度与重力加速度的比值用 $1.25\alpha_{\max}$ 代替。

为了简化计算,取动土压力的力矩为 $0.4H_T$, 偏于安全。

5.3 强度计算

5.3.2 防火堤截面强度计算应符合现行国家规范的有关规定。具体地讲,对于砖、砌块及毛石防火堤,应根据《砌体结构设计规范》(GB 50003—2001)第 5.4.1 条和 5.4.2 条规定计算截面强

度;对于钢筋混凝土防火堤,应根据《混凝土结构设计规范》(GB 50010—2002)第 7.3.4 条规定进行正截面偏心受压承载力计算,并根据第 7.5 节的规定进行斜截面抗剪计算。

5.3.3 防火堤地基承载力计算以及地基强度计算应分别符合《建筑地基基础设计规范》(GB 50007—2002)第 5 章及第 8 章的有关规定。

5.4 稳定性验算

5.4.2 被动土压力计算公式 5.4.2-3 是根据朗肯被动土压力理论公式,考虑了粘性土和非粘性土两种情况。由于达到被动极限平衡状态所需的防火堤的位移是相当大的,按太沙基的试验为 4% 的墙高,照此推断,当基础埋深 0.8m 时,就需要 32mm,这显然不允许,所以计算出来的被动土压力必须打个折扣,本规范取被动土压力折减系数 $\eta=0.3$ 。