

福建省工程建设地方标准 DB

工程建设地方标准编号：DBxxx-xx-2020

住房和城乡建设部备案号：xxxxxx-20xx

建筑施工悬挑式钢管脚手架 安全技术规程

Technical specification for safety of cantilever steel tubular scaffolding
in construction

（征求意见稿）

2020—XX—XX 发布

2020—XX—XX 实施

福建省住房和城乡建设厅 发布

福建省工程建设地方标准

建筑施工悬挑式钢管脚手架 安全技术规程

**Technical specification for safety of cantilever steel tubular scaffolding
in construction**

工程建设地方标准编号：DBxxx-xx-2020
住房和城乡建设部备案号：xxxxxx-20xx

主编单位：中建海峡建设发展有限公司
福建省二建建设集团有限公司

批准部门：福建省住房和城乡建设厅
实行日期：2020 年 XX 月 XX 日

2020 年 福州

前 言

本规范是根据福建省住房和城乡建设厅办公室《关于印发福建省住房和城乡建设系统 2019 年第三批科学技术项目计划的通知》（闽建科函[2019]90 号）的要求，编制组经广泛调研，认真总结实践经验，参考国内外先进标准，结合我省实际，并在广泛征求意见的基础上，制定本规范。

本规范共分 8 章和 4 个附录，主要技术内容包括：1、总则；2、术语与符号；3、材料与构造；4、载荷；5、设计；6、施工；7、检查与验收；8、安全管理。

本规范以黑体字标志的条文为强制性条文，必须严格执行。

本规范由福建省住房和城乡建设厅负责管理，由中建海峡建设发展有限公司负责具体技术内容的解释。本规程在执行过程中，如有意见和建议，请及时反馈给福建省住房和城乡建设厅科技与设计处（地址：福州市北大路 242 号；邮 编：350001）和中建海峡建设发展有限公司（地址：福州市马尾区儒江西路 60 号），以供今后修订时参考。

本规范主编单位：中建海峡建设发展有限公司

福建省二建建设集团有限公司

本规范参编单位：XXX

本规范主要起草人员：XXX

本规范主要审查人员：XXX

目 录

1	总则	1
2	术语、符号	2
2.1	术语	2
2.2	符号	4
3	材料和构造	8
3.1	材料	8
3.2	悬挑承力架构造	9
3.3	扣件式钢管脚手架构造	12
4	荷载	16
4.1	荷载分类	16
4.2	荷载标准值	16
4.3	荷载效应组合	18
5	设计	20
5.1	基本规定	20
5.2	悬挑承力架设计	23
5.3	扣件钢管脚手架设计	29
6	施 工	30
6.1	施工准备	30
6.2	安装搭设	30
6.3	拆除	31
7	检查和验收	32
7.1	构配件的检查和验收	32
7.2	悬挑脚手架的检查与验收	32
8	安全管理	34
附录 A	悬挑式脚手架荷载计算常用数据	38
附录 B	悬挑式脚手架常用材料力学特征	41

附录 C 轴心受压构件的稳定系数.....	44
附录 D 悬挑式脚手架质量验收表.....	46
本规程用词说明.....	50
条文说明.....	51

1 总 则

1.0.1 为规范建筑施工悬挑式钢管脚手架的应用和管理，统一技术要求，确保建筑施工安全，做到技术先进、经济合理、安全适用，制定本规程。

1.0.2 本规程适用建筑工程施工中的悬挑梁式、上拉式、下撑式悬挑钢管脚手架的设计、施工、验收和使用，不适用于模板支撑等特殊用途的悬挑结构。

1.0.3 悬挑式钢管脚手架的设计、制作、安装、验收、使用、维护和拆除管理，除执行本规程的规定外，尚应符合国家现行有关标准的规定。

2 术语、符号

2.1 术 语

2.1.1 钢管脚手架 steel tubular scaffolding

采用扣件式钢管脚手架等形式搭设在悬挑承力架上的多排脚手架架体。按用途分为砌筑和结构工程施工用的结构脚手架,用于装修工程施工用的装修脚手架;按外侧面围护状态分为全封闭脚手架和敞开式脚手架。

2.1.2 悬挑式钢管脚手架 cantilever steel tubular scaffolding

悬挑于主体结构的荷载承力钢梁式钢管脚手架,包含底部的悬挑承力架和上部的钢管脚手架两部分。

2.1.3 悬挑承力架 cantilevered bearing scaffolding

设置在钢管脚手架底部并将荷载传递给建(构)筑物主体结构的悬挑钢构件。悬挑承力架根据构造不同,主要分为悬挑梁式、上拉式、下撑式等基本形式。

2.1.4 纵向承力钢梁 longitudinal supporting steel beam

沿脚手架纵向方向设置在立杆底端并将荷载传力至悬挑承力架的承力钢构件。

2.1.5 立杆定位件 locating elements of upright tube

设置在承力架上用于固定脚手架立杆位置的物件。

2.1.6 吊拉构件 hanging member

在建(构)筑物主体结构与悬挑承力架端部之间设置的具有卸载作用的斜向吊拉钢丝绳或钢拉杆。

2.1.7 U形钢筋拉环 U-shaped steel ring-pull

预埋在混凝土结构中的 U 型钢筋锚固体,用于吊拉构件与主体结构的连接。

2.1.8 U形钢筋锚环 U-shaped steel anchor ring

预埋在混凝土结构中的 U 型钢筋锚固体,用于悬挑承力钢梁与主体结构的连接。

2.1.9 开口型脚手架 open scaffold

沿建筑周边非交圈设置的脚手架为开口型脚手架，其中呈直线型的脚手架为一字型脚手架。

2.1.10 立杆 upright tube

脚手架中垂直于水平面的竖向杆件。靠近建筑物墙体一侧的立杆为内立杆；远离墙体一侧的立杆为外立杆。

2.1.11 水平杆 horizontal tube

脚手架中的水平杆件。沿脚手架纵向设置的水平杆为纵向水平杆；沿脚手架横向设置的水平杆为横向水平杆。

2.1.12 扫地杆 bottom reinforcing tube

贴近承力钢梁，连接立杆根部的纵、横向水平杆；包括纵向扫地杆、横向扫地杆。

2.1.13 连墙件 tie member

将脚手架架体与建（构）筑主体结构相连接，能够传递拉力与压力的构件。

2.1.14 横向斜撑 diagonal brace

与双排脚手架内、外立杆或水平杆斜交呈之字形的斜杆。

2.1.15 剪刀撑 bridging

在脚手架竖向或水平向成对设置的交叉斜杆。

2.1.16 立杆间距 spacing of upright tube

脚手架相邻立杆之间的轴线距离。

2.1.17 立杆纵距（跨）longitudinal spacing of upright tube

脚手架相邻立杆之间的纵向间距。

2.1.18 立杆横距 transverse spacing of upright tube

脚手架相邻立杆之间的横向间距，双排脚手架为内、外立杆轴线间的距离。

2.1.19 主节点 main node

立杆、纵向水平杆、横向水平杆三杆紧靠的扣接点。

2.1.20 扣件 coupler

采用螺栓紧固的扣接连接件为扣件；包括直角扣件、旋转扣件、对接扣件。

2.2 符 号

2.2.1 荷载和荷载效应

P ——集中荷载设计值；

q ——均布荷载设计值；

M ——弯矩设计值；

N ——轴向力设计值；

V ——剪力设计值；

A^ϕ ——虚梁左端支座 A 处的虚反力；

B^ϕ ——虚梁右端支座 B 处的虚反力；

R ——支座反力；

g_k ——每米立杆承受的结构自重标准值；

N_{G1k} ——脚手架结构自重标准值产生的立杆轴向力；

N_{G2k} ——构配件自重标准值产生的立杆轴向力；

N_l ——连墙件轴向力设计值；

$\sum N_{Qk}$ ——施工均布活荷载标准值产生的立杆轴向力总和；

v ——挠度；

w_k ——风荷载标准值；

w_0 ——基本风压；

σ ——弯曲正应力。

τ ——剪应力；

S ——荷载效应组合的设计值；

2.2.2 材料性能和抗力

E ——钢材的弹性模量；

R_c ——扣件抗滑承载力设计值；

f ——钢材的抗拉、抗压、抗弯强度设计值；

f_c^w ——对接焊缝抗压强度设计值；

f_t^w ——对接焊缝抗拉强度设计值；

f_v^w ——对接焊缝抗剪强度设计值；

f_f^w ——角焊缝抗拉、抗弯、抗剪强度设计值；

f_t^b ——螺栓抗拉强度设计值；

f_v^b ——螺栓抗剪强度设计值；

R ——结构构件的承载力设计值；

$[\nu]$ ——容许挠度。

2.2.3 几何参数

A ——钢管或构件的截面面积；

A_n ——净截面面积，挡风面积；

A_w ——迎风面积；

W ——截面模量；

α ——外伸长度，伸出长度；

α_1 ——计算外伸长度；

ϕ, d ——杆件直径，外径；

h ——步距；

i ——截面回转半径；

I ——毛截面惯性矩；

I_n ——净截面惯性矩；

y_i ——计算点至型钢中和轴的距离；

S ——计算剪应力处以上毛截面对中和轴的面积矩；

l ——长度，跨度，搭接长度；

l_a ——立杆纵距；

l_b ——立杆横距；

t ——杆件壁厚；

t_w ——型钢腹板厚度；

θ ——三角形悬挑支架水平横梁与斜撑的夹角。

2.2.4 设计系数

μ_s ——脚手架风荷载体型系数；

μ_{stw} ——按桁架确定的脚手架结构的风荷载体型系数；

μ_z ——风压高度变化系数；

ϕ ——轴心受压构件的稳定系数，挡风系数；

λ ——长细比；

$[\lambda]$ ——容许长细比。

γ_0 —— 结构重要性系数；

β_1 ——计算折算应力的强度设计增大系数。

3 材料和构造

3.1 材 料

3.1.1 用于制作悬挑及纵向承力钢梁的热轧型钢、钢板等应符合现行国家标准《碳素结构钢》(GB/T 700) 或《低合金高强度结构钢》(GB/T 1591) 的规定。冷弯薄壁型钢的质量应符合现行国家标准《冷弯薄壁型钢结构技术规范》(GB50018) 的规定。

3.1.2 脚手架钢管的壁厚应采用 $\phi 48.3 \times 3.6$ 钢管。用于搭设扣件式脚手架的钢管、扣件、连墙件、脚手板等构配件的质量应符合国家现行标准《建筑施工扣件式钢管脚手架安全技术规范》(JGJ130) 的规定。

3.1.3 用于构件连接的螺栓应符合现行国家标准《六角头螺栓》(GB/T5782) 的规定, 其机械性能应符合现行国家标准《紧固件机械性能螺栓、螺钉和螺丝》(GB/T3089) 的规定。

3.1.4 制作悬挑承力钢梁等的焊接材料应与主体金属材料的技术性能相适应。手工焊接采用的焊条, 应符合现行国家标准《碳钢焊条》(GB/T5117) 和《低合金钢焊条》(GB/T5118) 的规定, 自动焊和半自动焊所采用的焊丝和焊剂, 应符合现行国家标准《埋弧焊用碳钢焊丝和焊剂》(GB/T5293) 和《低合金钢埋弧焊用焊剂》(GB/T12470) 的规定。

3.1.5 U 形钢筋拉环和 U 形钢筋锚环应采用 HPB235 钢筋制作, 其技术性能应符合现行国家标准《钢筋混凝土用热轧光圆钢筋》(GB13013) 的规定, 不得采用冷加工钢筋制作拉环和锚环。

3.1.6 悬挑承力钢梁吊拉构件的材料应符合下列要求:

1. 吊拉构件采用钢丝绳时, 其技术性能应符合现行国家标准《钢丝绳通用技术条件》(GB/T20118) 的规定, 钢丝绳直径应不小于 $\phi 14$, 钢丝绳强度级别宜不小于 1570MPa;

2. 吊拉构件采用钢拉杆时, 其技术性能应符合现行国家标准《钢筋混凝土用热轧光圆钢筋》(GB13013) 中 HPB235 级钢筋的规定。

3.1.7 悬挑式钢管脚手架常用的扣件和钢管等材料的力学特征见附录表 B。

3.2 悬挑承力架构造

3.2.1 悬挑式钢管脚手架的悬挑承力架应能可靠地承受并传递其上方钢管脚手架传来的荷载，各悬挑承力架之间应具有保证侧向稳定的构造措施。

3.2.2 悬挑承力架的吊拉构件、U 形钢筋锚环、U 形拉环的构造应分别符合下列要求：

1. 以钢丝绳、钢筋等作为吊拉构件的悬挑式脚手架，应具有保证其可靠工作的调紧装置。吊拉构件的作用位置宜与悬挑构件轴线一致；

2. 预埋于主体结构的 U 形锚环、U 形拉环应伸入主体结构钢筋骨架（或钢筋网）内，并与钢筋骨架（网）绑扎牢固，U 形锚环直径应不小于 16mm，U 形拉环直径应不小于 20mm，锚固长度应符合现行国家标准《混凝土结构设计规范》（GB50010）中钢筋锚固的规定；

3. 固定于主体结构楼板的悬挑钢梁应有良好的抗拔脱能力；

4. 悬挑承力架的主体结构混凝土强度不得低于 C20。

3.2.3 悬挑式钢管脚手架的底部为悬挑梁式承力架时，其构造应满足下列要求：

1. 悬挑承力钢梁宜采用双轴对称截面的型钢，型号按设计计算确定。当采用“I”字形截面的型钢时，其截面高度不应小于 160mm；

2. 锚固于楼板结构的悬挑钢梁尾端宜设置两道 U 形钢筋锚环或 U 形螺栓，其相邻间距宜取 150mm~200 mm（图 3.2.3）；

3. 固定悬挑钢梁的锚环钢筋直径与 U 形螺栓的直径应按设计确定，U 形锚环钢筋或锚固螺栓的直径应不小于 16mm；

4. 悬挑钢梁悬挑长度应按设计确定，固定段长度不应小于悬挑段长度的 1.25 倍。

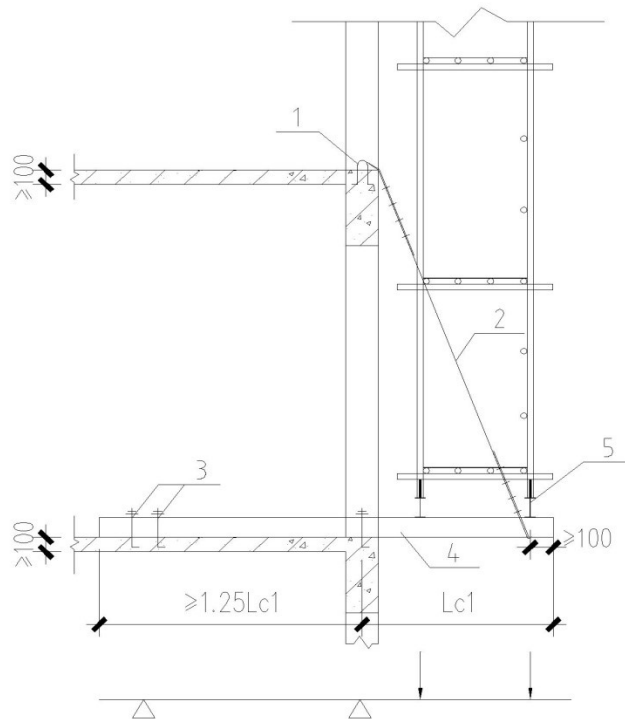


图 3.2.3 悬挑梁式承力架构造

1-U 型拉环；2-钢丝绳；3-U 形钢筋锚环；4-悬挑承力钢梁；5-纵向承力钢梁

5. 悬挑钢梁与钢丝绳应有效拉结；

6. 钢丝绳与悬挑钢梁和主体结构连接的 U 形钢筋拉环应设置钢丝绳鸡心环，钢丝绳线夹的设置应按国家现行标准《建筑机械使用安全技术规程》（JGJ33）的规定执行。钢丝绳与钢梁的水平夹角应不小于 45° ；

7. 脚手架立杆应支承于横向水平梁或纵向承力钢梁上。当架体处于特殊位置时，立杆可支承纵向承力钢梁上，纵向承力钢梁应设置在悬挑承力架上，固定端应与悬挑承力架可靠固定。

3.2.4 悬挑式钢管脚手架的底部为钢拉杆上拉式承力架时，其构造应满足下列要求：

1. 悬挑承力架内侧端部应采用锚固螺栓与建筑物连接，锚固螺栓不应少于两个，钢拉杆上端的吊挂支座的锚固宜采用锚固螺栓，螺栓直径不应小于 20mm；螺杆露出螺母应不少于 3 扣和 10mm，垫板尺寸应由设计确定，且不得小于 $100\text{mm} \times 100\text{mm} \times 10\text{mm}$ ；

2. 钢拉杆的两端宜焊接耳板，并与钢梁端部以及固定于建筑物的吊挂支座销轴连接固定。耳板的尺寸及焊缝长度应符合现行国家标准《钢结构设计规范》（GB50017-2017）中耳板的规定；

3. 钢拉杆的直径应不小于 20mm，其水平夹角应不小于 45° ；

4. 悬挑构件的耳板应设置在悬挑钢梁承受集中力作用处。

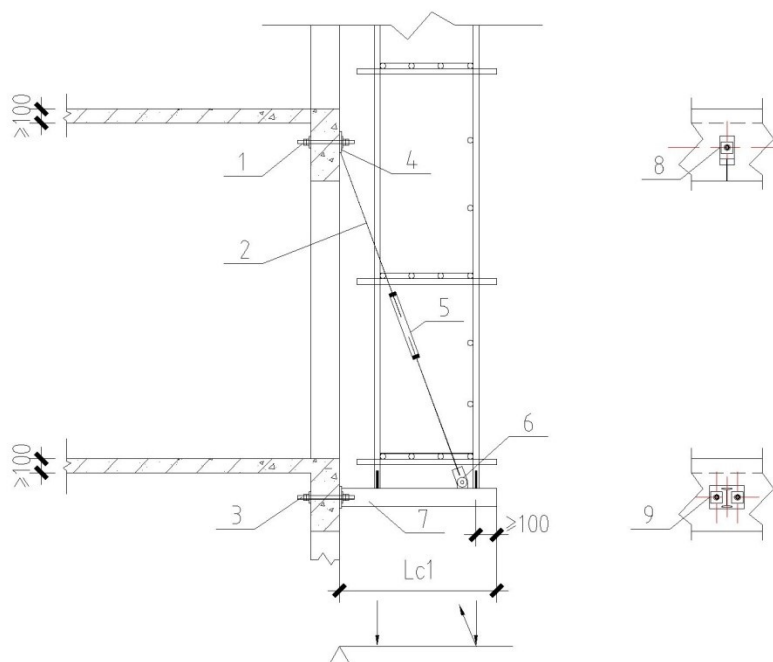


图 3.2.4 钢拉杆上拉式承力架构造

1、3-螺栓；2-钢拉杆；4-连接板；5-花篮螺栓；6-连接耳板；7-横向水平梁；

8、9-螺栓安装示意图

3.2.5 悬挑式钢管脚手架的底部为下撑式承力架时，其构造应满足下列要求：

1. 斜撑杆应与悬挑钢梁端部及主体结构连接固定，宜采用装配式连接；
2. 斜撑杆应计算确定其稳定性，并应有防止平面内和平面外失稳的构造措施；
3. 斜撑杆与墙面的夹角应不大于 45° 。

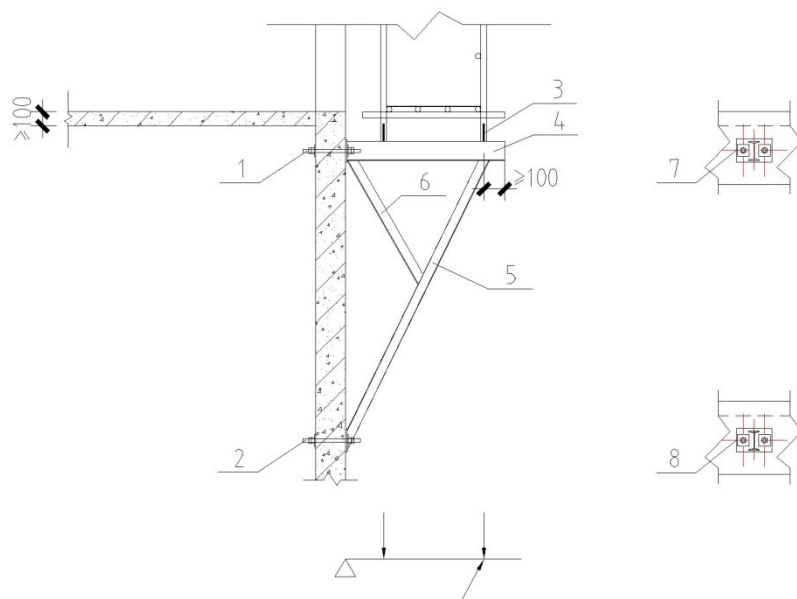


图 3.2.5 斜梁下撑式承力架构造

1、2-普通螺栓；3-立杆定位件；4-横向水平梁；5-斜撑杆；6-腹梁

8、9-螺栓安装示意图

3.2.6 悬挑承力架上的悬挑端应设置能使脚手架立杆与钢梁可靠固定的定位点，定位点离悬挑梁端部不应小于 100mm。

3.3 扣件式钢管脚手架构造

3.3.1 钢管脚手架应搭设成双排形式，步距不得大于 2m，立杆底部应设置纵向和横向扫地杆，纵向扫地杆应采用直角扣件固定在距悬挑钢梁上表面不大于 200mm 处的立杆上，横向扫地杆紧靠纵向扫地杆下方用直角扣件固定在立杆上。

3.3.2 高度在 24m 以下的单、双排脚手架，均必须在外侧两端、转角及中间间隔不超过 15m 的立面上，各设置一道剪刀撑，并应由底至顶连续设置。

3.3.3 一字型、开口型脚手架的端部必须设置横向斜撑，横向斜撑应由底至顶之字形连续布置。

3.3.4 钢管脚手架连墙件必须采用刚性连墙件，直接与主体结构可靠连接。连墙件的布置应符合下列规定：

1. 宜靠近主节点设置，偏离主节点的距离不应大于 300mm；

2. 应从每一悬挑段的第一层开始设置，有困难时，应采取其他可靠措施固定；

3. 宜水平设置，不能水平设置时，与脚手架连接的一端不应高于与主体结构连接的一端；

4. 一字型、开口型脚手架的两端必须设置连墙件，其竖向间距不应大于建筑物的层高，且不宜大于 4 米。

3.3.5 钢管脚手架连墙件为组合式连墙件时，其构造应满足下列要求：

1. 预埋件套筒预埋长度、套筒直径与连接螺栓直径大小应按设计确定；

2. 预埋件后板、连墙件后板厚度不小于 10mm，长度与宽度应按设计确定，预埋件后板与套筒之间、连墙件后板与钢管之间均应满焊，焊缝高度不得小于 7mm；

3. 连墙件本体钢管宜采用直径 $\phi 48.3$ ，长度应根据施工现场实际离墙间距大小确定；

4. 连墙件的抗拔力设计值应不小于 12kN。

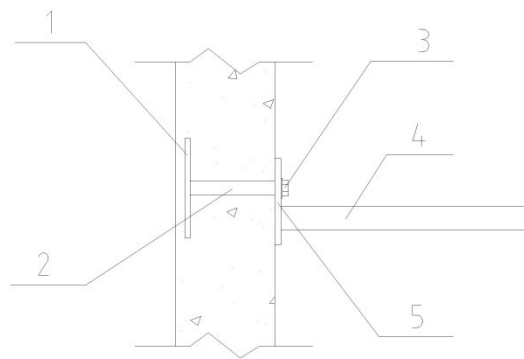


图 3.3.5 组合式连墙件构造

1-预埋件后板； 2-预埋件套筒； 3-螺栓； 4-连墙件本体； 5-连墙件后板

3.3.6 连墙件的设置间距除应满足计算要求外，尚应符合表 3.3.6 规定。

表 3.3.6 脚手架连墙件布置最大间距

脚手架离地高度 (m)	竖向间距 (m)	水平间距 (m)	每个连墙件覆盖面积 (m ²)
≤50	2h	3la	≤27
50~100	2h	2la	≤20

注：表中 h 为脚手架步高， l_a 为脚手架立杆纵向间距。

3.3.7 脚手架外立面应采用 2000 目/100cm² 密目网全封闭围护。钢管脚手架底部必须严密封闭，宜满铺木制脚手板，木脚手板拼缝应紧密，与脚手架绑扎牢固；当采用满铺钢笆片脚手板时，底部应采用 2000 目/100cm² 密目网兜底封闭。对于脚手架内侧空挡处，应沿高度每隔 10 米设置一道水平兜网封闭。

3.3.8 立杆接长必须采用对接扣件连接（顶层顶步除外），并应交错布置，两根相邻立杆的接头不应设置在同步内，同步内隔一根立杆的两个相隔接头在高度方向错开的距离不宜小于 500mm，各接头中心至主节点的距离不宜大于步距的 1/3。

3.3.9 钢管脚手架的步距、立杆的横距、纵距尺寸应参照表 3.3.12—1 设计。纵向水平杆应采用直角扣件固定在横向水平杆上，并应等间距设置，间距不应大于 400mm。

表 3.3.10—1 常用全封闭式双排脚手架的设计尺寸 (m)

连墙件 设置	立杆 横距 l_b	步距 h	下列荷载时的立杆纵距 l_a				脚手架允 许搭设高 度 [H]
			2+0.35 (kN/m ²)	2+2+ 2×0.35 (kN/m ²)	3+0.35 (kN/m ²)	3+2+ 2×0.35 (kN/m ²)	
二步三 跨	1.05	1.50	2.0	1.5	1.5	1.5	50
		1.80	1.8	1.5	1.5	1.5	32
	1.30	1.50	1.8	1.5	1.5	1.5	50
		1.80	1.8	1.2	1.5	1.2	30
	1.55	1.50	1.8	1.5	1.5	1.5	38

		1.80	1.8	1.2	1.5	1.2	22
三步三跨	1.05	1.50	2.0	1.5	1.5	1.5	43
		1.80	1.8	1.2	1.5	1.2	24
	1.30	1.50	1.8	1.5	1.5	1.2	30
		1.80	1.8	1.2	1.5	1.2	17

注：1. 表中所示 $2+2+2 \times 0.35$ (kN/m²)，包括下列荷载： $2+2$ (kN/m²) 为二层装修作业层施工荷载标准值； 2×0.35 (kN/m²) 为二层作业层脚手板自重荷载标准值。

2. 作业层横向水平杆间距，应按不大于 $l_a/2$ 设置。

3. 地面粗糙度为 B 类，基本风压 $\omega = 0.4$ kN/m²。

4 荷 载

4.1 荷载分类

4.1.1 作用于悬挑式钢管脚手架上的荷载，可分为永久荷载和可变荷载。

4.1.2 悬挑式钢管脚手架的永久荷载应根据实际悬挑承力架和钢管脚手架进行计算，并应包括下列内容：

1. 悬挑承力架和吊拉构件的自重；
2. 上部钢管脚手架架体的自重，根据相应规范及本规范计算；

4.1.3 悬挑式钢管脚手架的可变荷载计算应包括下列内容：

1. 作业层上的操作人员、器具及材料等施工荷载；
2. 风荷载；
3. 其他荷载。

4.2 荷载标准值

4.2.1 悬挑承力架结构自重标准值按施工方案设计图计算确定。

4.2.2 扣件式钢管脚手架每米立杆承受的结构自重标准值，可按本规程附录 A 表 A.1 采用。

4.2.3 构配件自重标准值可按下列规定采用：

1. 脚手板自重标准值可按表 4.2.3-1 采用；

表 4.2.3-1 脚手板自重标准值

类别	标准值 kN/m^2
冲压钢板脚手板	0.3
木脚手板	0.35
竹串片脚手板	0.35
竹笆片脚手板 *	0.10

注：竹笆片脚手板是指采用平放的竹片纵横编织而成的脚手板，一般竹片宽 30mm~40mm，横筋正反间隔布置，边缘部位纵横筋交点处用铁丝扎紧。

2. 栏杆与挡脚板自重标准值可按表 4.2.3-2 采用；

表 4.2.3-2 栏杆、挡脚板自重标准值

类别	标准值 kN/m
栏杆、冲压钢脚手板挡板	0.16
栏杆、竹笆片脚手板挡板 *	0.2
栏杆、木脚手板挡板	0.17

注：栏杆、竹笆片脚手板挡板的自重标准值，按照钢管栏杆二道及竹笆片 1m 高度计算。

3. 密目安全网自重标准值可按 0.005kN/m^2 取值；

4. 其他安全设施及标语等自重标准值按实际值采用。

4.2.4 悬挑式钢管脚手架作业层的施工荷载标准值根据脚手架用途不同，应按表 4.2.4 规定采用。

表 4.2.4 作业层均布施工荷载标准值

脚手架用途	荷载标准值 (kN/m ²)
装饰脚手架	2.0
结构脚手架	3.0

注：1. 悬挑脚手架设计计算采用的施工荷载应不少于二层装饰施工荷载，即不小于 4kN/m^2 ； 2. 石材幕墙、玻璃幕墙等施工荷载较大的分项工程施工，应按实际情况采用。

4.2.5 作用于悬挑式钢管脚手架的水平风荷载应按下列公式计算：

$$w_k = \mu_z \mu_s w_0 \quad (4.2.5)$$

式中： w_k ——风荷载标准值 (kN/m^2)

μ_z ——风压高度变化系数，应按现行国家标准《建筑结构荷载规范》(GB50009) 规定采用：

1. 计算脚手架立杆承载力时，取每悬挑段底步架的离地高度计算；
2. 计算脚手架连墙件承载力时，取建筑物或每一悬挑段的最大离地高度计算。

μ_s ——脚手架风荷载体型系数，按本规程 4.2.6 的规定采用；

w_0 ——基本风压 (kN/m^2), 现行国家标准《建筑结构荷载规范》(GB50009) 的规定采用, 按附表 D. 4 取重现期 $n=10$ 对应的风压。

4.2.6 悬挑脚手架风荷载体型系数按表 4. 2. 6 规定采用:

表 4. 2. 6 悬挑脚手架的风荷载体型系数 μ_s

背靠建筑物的状况		全封闭墙	敞开、框架和开洞墙
脚手架状况	全封闭、半封闭	1.0 \varnothing	1.3 \varnothing
	敞开	μ_{stw}	

注: 1. μ_{stw} 值可将脚手架视为桁架, 按现行国家标准《建筑结构荷载规范》(GB50009) 表 7. 3. 1 第 32 项和第 36 项的规定计算;

2. \varnothing 为挡风系数, $\varnothing=1.2A_n/A_w$, 其中: A_n 为挡风面积; A_w 为迎风面积。

4.2.7 采用密目安全网全封闭的脚手架挡风系数 φ 可按下式计算:

$$\varphi = \varphi_1 + \varphi_2 - \frac{\varphi_1 \varphi_2}{1.2} \quad (4. 2. 7)$$

式中: φ_1 ——敞开式扣件式钢管脚手架的挡风系数, 按附录 A 表 A. 3 取用;

φ_2 ——密目安全网的挡风系数, 2000/100cm 密目安全网宜按 0. 841 取用。

4.2.8 采用密目安全网加竹笆片脚手板双重防护时, 脚手架挡风系数宜取 1. 0; 在脚手架上 张挂广告设施、宣传标语时, 相应部位的脚手架挡风系数宜取 1. 0。

4. 3 荷载效应组合

4.3.1 设计悬挑脚手架的承重构件时, 应根据使用过程中可能出现的荷载, 取其最不利组合进行计算。荷载效应组合宜按表 4. 3. 1 采用。

表 4. 3. 1 荷载效应组合

计算项目	荷载组合
钢管脚手架纵向、横向水平杆承载力与变形	永久荷载+施工均布活荷载

悬挑承力架的承载力与变形	①永久荷载+均布施工活荷载
	②永久荷载+0.9（施工均布活荷载+风荷载）
钢管脚手架立杆承载力和门式脚手架稳定	①永久荷载+施工均布活荷载
	②永久荷载+0.9（施工均布活荷载+风荷载）
连墙件承载力	双排，风荷载+3.0kN

4.3.2 计算变形时的荷载设计值，各类荷载分项系数应取 1.0。

5 设 计

5.1 基本规定

5.1.1 悬挑式钢管脚手架设计应采用概率理论为基础的极限状态设计法,以分项系数设计表达式进行设计。

5.1.2 悬挑式钢管脚手架的设计应列入分项工程的专项施工方案,应包括下列设计内容:

1. 悬挑承力架及其与主体结构的连接、悬挑承力架相应部位的主体结构承载力计算;
2. 立杆的稳定性计算;
3. 悬挑承力架上部架体构配件的承载力计算;
4. 连墙件的强度、稳定性、连接强度的计算。

5.1.3 悬挑式钢管脚手架的施工图设计应包括下列内容:

1. 悬挑承力架的平面布置图,应准确标注悬挑承力架的间距、伸出楼层结构面的长度等详细尺寸以及转角处、阳台、雨篷、楼(电)梯、卸料平台等特殊部位的施工详图;
2. 脚手架架体的平面图、立面图、剖面图;
3. 悬挑承力架的 U 形钢筋锚环及楼层吊拉构件的钢筋拉环或锚固端等预埋件的布置位置尺寸及其节点详图;
4. 脚手架连墙件的布置及其节点详图等。

5.1.4 脚手架内、外立杆的轴力应根据其实际承受的永久荷载和可变荷载分别计算。

5.1.5 悬挑式钢管脚手架的设计计算应包括悬挑承力架和上部钢管脚手架两部分。计算悬挑脚手架构件的承载力时,应采用荷载效应基本组合的设计值。永久荷载分项系数应取 1.3,可变荷载分项系数应取 1.5。

5.1.6 悬挑脚手架中的受弯构件,尚应根据正常使用极限状态的要求验算变形。

验算构件变形时，应采用荷载效应的标准组合的设计值。

5.1.7 悬挑承力架型钢构件宜采用 Q235 钢，钢材的强度设计值和弹性模量应按表 5.1.7 采用。

表 5.1.7 钢材的强度设计值和弹性模量 (N/mm²)

钢材牌号	厚度或直径 (mm)	抗拉、抗弯、抗压 (f)	抗剪 (f _v)	弹性模量 (E)
Q235	≤16	215	125	2.06×10 ⁵
	>16~40	205	120	2.06×10 ⁵
	冷弯薄壁型钢	205	120	2.06×10 ⁵

注：计算钢筋拉环和锚环时，一个钢筋拉环或锚环可按两个截面计算，其应力不应大于 50N/mm²。

5.1.8 焊缝的强度设计值应按表 5.1.8 采用。

表 5.1.8 焊缝的强度设计值 (N/mm²)

钢材种类	焊接方法和焊条型号	构件钢材的厚度或直径 (mm)	对接焊缝			角焊缝 f_f^w
			抗压 f_c^w	抗拉 f_t^w	抗剪 f_v^w	抗拉、抗弯、抗剪
Q235	自动、半自动焊和 E43 型焊条的手工焊	≤16	215	185	125	160
		>16~40	205	175	120	160
		冷弯薄壁型钢	205	175	120	140

5.1.9 螺栓连接的强度设计值应按表 5.1.9 采用。

表 5.1.9 螺栓连接的强度设计值 (N/mm²)

钢号	抗拉 f^b	抗剪 f^b
Q235	170	140

5.1.10 扣件的抗滑承载力设计值应按表 5.1.10 采用。

表 5.1.10 扣件抗滑承载力设计值 (kN)

项目	承载力设计值	
	单扣件	双扣件
对接扣件	3.2	/
直角、旋转扣件	8	12

注：扣件螺栓拧紧力矩值不应小于 $40\text{N} \cdot \text{m}$ ，且不应大于 $65\text{N} \cdot \text{m}$ 。

5.1.11 Q235 冷弯薄壁型钢轴心受压构件的稳定系数见附录表 C.1，b 类截面轴心受压构件的稳定系数见附录表 C.2。

5.1.12 悬挑钢梁的轴心受力构件容许长细比应符合表 5.1.12 的规定。

表 5.1.12 轴心受力构件的容许长细比 $[\lambda]$

构件类型	容许长细比 $[\lambda]$
受压构件	150
受拉构件	350

注：张紧的钢丝绳、圆钢除外。

5.1.13 悬挑钢梁的受弯构件允许挠度值 $[v]$ 应符合表 5.1.13 的规定。

表 5.1.13 悬挑钢梁的受弯构件允许挠度值 $[v]$

构件类型		允许挠度 $[v]$
型钢悬挑结构	悬臂构件	$L/400$
	一般构件	$L/250$

注：L 为受弯构件的跨度，对于悬臂梁和伸臂梁为悬伸长度的 2 倍。

5.1.14 下列情况下，本规程第 5.1.7、5.1.8、5.1.9 条规定的强度设计值应乘以相应的折减系数。

1. 单面连接的单角钢：

1) 按轴心受力计算强度和连接时 0.85；

2) 按轴心受压计算稳定性时

等边角钢 $0.6+0.0015\lambda$ ，但不大于 1.0；

短边相连的不等边角钢 $0.5+0.0025\lambda$ ，但不大于 1.0；

长边相连的不等边角钢 0.70；

冷弯薄壁型钢 $0.6+0.0014\lambda$

λ 为长细比，对中间无联系的单角钢压杆，应按最小回转半径计算，当 $\lambda < 20$ 时，取 $\lambda = 20$ ；

- 2. 无垫板的单面施焊对接焊缝 0.85;
- 3. 现场焊缝 0.90;

当几种情况同时存在时，其折减系数应连乘。

5.2 悬挑承力架设计

5.2.1 悬挑承力架结构的设计应根据不同的构造形式，应进行下列设计计算：

- 1. 悬挑承力钢梁的抗弯强度、抗剪强度、整体稳定性和挠度；
- 2. 吊拉构件的抗拉强度；
- 3. 斜撑的抗压强度和稳定性；
- 4. 悬挑承力架锚固件及其锚固连接的抗拉和抗剪强度；
- 5. 悬挑承力架各节点的连接强度；
- 6. 支承悬挑承力架的主体结构构件的承载力及支座局部承压验算。

5.2.2 悬挑承力架锚固于主体结构部位的承载力应满足该部位的设计要求，必要时应采取加强措施。主体结构的悬挑构件不宜作为悬挑承力架的支座，必要时应对主体悬挑结构进行加固，并作承载力计算复核。

5.2.3 悬挑承力架的结构重要性系数应根据悬挑脚手架所处的地理位置确定。有密集人员通行的沿街建筑悬挑承力架的结构重要性系数应取 1.1，一般地区建筑物的悬挑承力架的结构重要性系数应不小于 1.0。

5.2.4 验算悬挑承力架、纵向承力钢梁和吊拉构件的承载力、稳定性和连接强度时，应采用荷载效应基本组合设计值，可按 5.1.5 条确定荷载分项系数；变形验算应采用荷载效应的标准组合设计值，可按 5.1.6 条确定荷载分项系数。

5.2.5 计算悬挑承力架的承载力时，应采用构件的净截面面积；验算悬挑承力架的变形、稳定性时，应采用构件的毛截面面积。

5.2.6 悬挑承力架的承载力应按下列规定计算：

- 1. 在主平面内受弯的实腹构件，其抗弯强度可按下列公式计算：

$$\sigma = \frac{M_{\max}}{W} \leq f \quad (5.2.6-1)$$

式中： M_{\max} ——钢梁计算截面最大弯矩设计值；

W ——钢梁的截面模量；

f ——钢材的抗弯强度设计值。

2. 在主平面内受弯的实腹构件，抗剪强度可按下式计算：

$$\tau = \frac{V_{\max} S}{I t_w} \leq f_v \quad (5.2.6-2)$$

式中： V_{\max} ——计算截面沿腹板平面作用的最大剪力设计值；

S ——计算剪应力处以上毛截面对中和轴的面积矩；

I ——型钢毛截面惯性矩；

t_w ——型钢腹板厚度；

f_v ——钢材的抗剪强度设计值。

3. 当钢梁同时承受较大的正应力和剪应力时应按下式进行组合应力验算：

$$\sqrt{\sigma^2 + 3\tau^2} \leq \beta_1 f \quad (5.2.6-3)$$

$$\sigma = \frac{M}{I_n} y_1 \quad (5.2.6-3a)$$

式中： σ 、 τ ——腹板计算高度边缘同一点上同时产生的正应力、剪应力， τ 按本规程 (5.2.6-2) 式计算；

β_1 ——计算折算应力的强度设计增大系数， $\beta_1=1.1$ ；

I_n ——净截面惯性矩；

y_1 ——计算点至型钢中和轴的距离。

5.2.7 悬挑承力架轴心受力构件强度可按下式计算：

$$\sigma = \frac{N}{A_n} \leq f \quad (5.2.7)$$

式中： N ——计算截面轴力设计值；

A_n ——有效净截面面积。

5.2.8 悬挑承力架轴心受压构件的稳定性应按下式计算：

$$\sigma = \frac{N}{\varphi A} \leq f \quad (5.2.8)$$

式中： N ——构件最大轴向力设计值；

φ ——轴心受压稳定系数（取截面两主轴稳定系数中的较小者），按本规程附录 C 采用；

A ——计算截面面积。

5.2.9 悬挑承力架受弯构件的变形应按下式验算：

$$v \leq [v] \quad (5.2.9)$$

式中： v ——悬挑钢梁受弯构件的挠度，按照荷载效应的标准组合进行计算；

$[v]$ ——悬挑钢梁受弯构件的允许挠度值，根据表 5.1.13 选用。

5.2.10 悬挑承力架与建筑结构连接时，悬挑承力架与建筑结构的连接螺栓计算应符合下列规定：

1. 当螺栓仅承受剪力时，其承载力设计值应取受剪和承压承载设计值中较小值：

受剪承载力设计值

$$N_v^b = \frac{\pi d^2}{4} f_v^b \quad (5.2.10-1)$$

2. 当螺栓仅承受轴向拉力时，其承载力应按下式计算：

$$N_t^b = \frac{\pi d_e^2}{4} f_t^b \quad (5.2.10-2)$$

3. 当螺栓同时承受剪力和轴向拉力时，其承载力应按下式计算：

$$\sqrt{\left(\frac{N_v}{N_v^b}\right)^2 + \left(\frac{N_t}{N_t^b}\right)^2} \leq 1 \quad (5.2.10-3)$$

$$N_v \leq N_v^b$$

式中： N_v N_t ——一个螺栓所承受的剪力和拉力设计值；

N_v^b N_t^b ——一个螺栓抗剪、抗拉承载力设计值；

d ——螺栓直径；

f_v^b ——螺栓抗剪强度设计值。一般采用 Q235， $f_v^b=140\text{N/mm}^2$

d_e ——螺栓螺纹处有效直径；

f_t^b ——螺栓抗拉强度设计值。一般采用 Q235， $f_t^b=170\text{N/mm}^2$

5.2.11 悬挑承力架与建筑结构连接螺栓处混凝土承载力计算应符合下列规定：

1. 当连接螺栓承受剪力时，螺栓孔处混凝土受压承载力应按下式计算：

$$N_v \leq 1.35\beta_b\beta_1f_cb \quad (5.2.11-1)$$

式中： N_v ——单个螺栓所承受的剪力设计值 (N)；

β_b ——螺栓孔混凝土受荷计算系数，取 0.39；

β_1 ——混凝土局部承压提高系数，取 1.73；

f_c ——提升时混凝土龄期试块轴心抗压强度设计值 (N/mm^2)；

b ——混凝土外墙的厚度 (mm)。

2. 当连接螺栓承受轴向拉力时，螺栓孔处混凝土受冲切时，其承载力应

符合下式要求：

$$N_t \leq 0.7u_m h_0 f_t \quad (5.2.11-2)$$

式中： N_t ——单个螺栓所承受的拉力设计值（N）；

u_m ——冲切临界截面的周长，可取螺栓垫板周长+ $4h_0$ ；

h_0 ——混凝土的有效截面高度（mm）；

f_t ——提升时混凝土龄期试块轴心抗拉强度设计值（N/mm²）。

5.2.12 当悬挑承力架为悬挑梁式承力架时，其设计验算可采用以建筑主体结构支承点为平衡点的结构计算简图（图 5.2.12）。悬挑脚手架底部承力架为钢丝绳辅助吊拉的悬挑钢梁时，钢丝绳应不参与受力计算，其结构计算简图可同图 5.2.12。

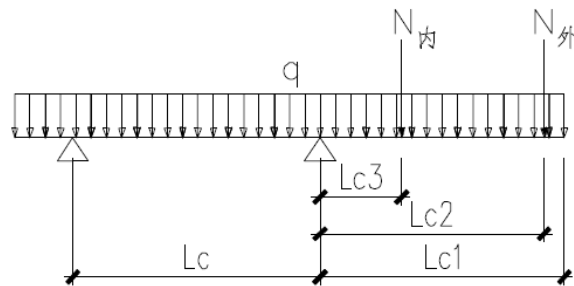


图 5.2.12 底部承力架为悬挑梁式承力架或钢丝绳辅助吊拉钢梁的计算示意图

$N_{内}$ ——脚手架内立杆轴向力设计值； $N_{外}$ ——脚手架外立杆轴向力设计值， q ——型钢梁自重线荷载标准值。 L_c ——悬挑承力钢梁锚固点中心至建筑主体结构支承点的距离； L_{c1} ——悬挑承力钢梁悬挑端面至建筑主体结构支承点的距离； L_{c2} ——脚手架外立杆至建筑主体结构支承点的距离； L_{c3} ——脚手架内立杆至建筑主体结构支承点的距离。

5.2.13 悬挑脚手架底部承力架为钢拉杆上拉式承力架时，其设计验算可采用以建筑主体结构支承点为支点的结构计算简图（图 5.2.13）。

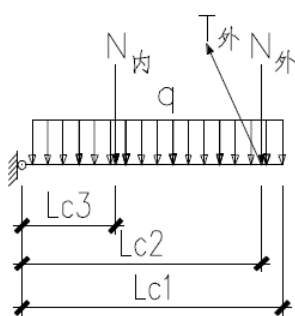


图 5.2.13 底部承力架为钢拉杆上拉式承力架的计算示意图

$N_{内}$ ——脚手架内立杆轴向力设计值； $N_{外}$ ——脚手架外立杆轴向力设计值； q ——型钢梁自重线荷载标准值； L_{c1} ——悬挑承力钢梁悬挑端面至建筑主体结构支承点的距离； L_{c2} ——脚手架外立杆至建筑主体结构支承点的距离； L_{c3} ——脚手架内立杆至建筑主体结构支承点的距离； $T_{外}$ ——外道钢筋承受的拉力。

5.2.14 悬挑脚手架底部承力架为下撑式承力架时，其设计验算可采用以建筑主体结构支承点为支点的结构计算简图（图 5.2.14）。

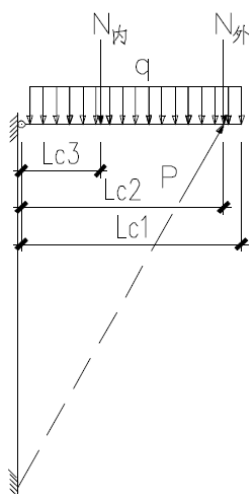


图 5.2.14 底部承力架为下撑式承力架的计算示意图

$N_{内}$ ——脚手架内立杆轴向力设计值； $N_{外}$ ——脚手架外立杆轴向力设计值； q ——型钢梁自重线荷载标准值。 L_{c1} ——悬挑承力钢梁悬挑端面至建筑主体结构支承点的距离； L_{c2} ——脚手架外立杆至建筑主体结构支承点的距离； L_{c3} ——脚手架内立杆至建筑主体结构支承点的距离， P ——下部斜撑承受的压力。

5.2.15 组合式连墙件安装时，其设计验算可采用以建筑主体结构支承点为支点

的结构计算简图（图 5.2.15）。

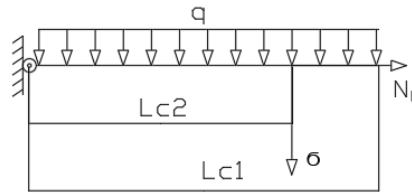


图 5.2.15 以建筑主体结构支承点为支点的结构计算简图

N_t ——连墙件的轴向力设计值； σ ——连墙件的应力值； q ——连墙件自重线荷载标准值。
 L_{c1} ——连墙件悬挑端面至建筑主体结构支承点的距离； L_{c2} ——连墙件与架体的连接点至建筑主体结构支承点的距离。

5.2.16 悬挑承力架设计计算时，支承点的选择应符合下列规定：

1. 悬挑承力架搁置于建筑楼板结构时，支承点位置应取主体结构外边缘向内 100mm；
2. 悬挑承力架与主体结构外侧面连接时，支承点应取实际连接位置。

5.2.17 采用钢拉杆时，其最不利受力工况下的应力比应小于 0.5，并不小于 2 的承载力安全系数；采用钢丝绳作为吊拉构件时，钢丝绳的安全系数不宜小于 6。

5.3 扣件钢管脚手架设计

5.3.1 上部钢管脚手架的设计计算，应按照国家现行标准《建筑施工扣件式钢管脚手架安全技术规范》（JGJ130）的规定进行，钢管的壁厚应按实际情况采用。

5.3.2 脚手架立杆应根据分段搭设悬挑脚手架离地的高度、连墙件的设置等进行稳定性验算。

5.3.3 悬挑承力架上部钢管脚手架的连墙件应分别计算其连墙杆件的强度及稳定，计算与结构的连接强度，计算应按照国家现行标准《建筑施工扣件式钢管脚手架安全技术规范》（JGJ130）的规定进行；当采用钢管扣件做连墙件时，还应对接件的抗滑承载力作验算。

6 施 工

6.1 施工准备

6.1.1 脚手架搭设前，应组对安装架设人员进行书面安全技术交底，并履行签字手续。

6.1.2 安装架设人员应掌握悬挑承力架的构造、布置方式、布置间距、特殊部位（如阳台、转角、楼（电）梯间等）的具体做法、脚手架架体的搭设要求等，并按脚手架专项施工方案施工。

6.1.3 应按照专项施工方案、施工图纸和相关技术规范的规定，对进场的悬挑承力架构件、脚手架钢管、扣件及构配件、预埋铁件、螺栓等进行检查验收，不合格产品不得使用。

6.1.4 应按照专项施工方案、施工图的要求制作、安装预埋铁件、预埋螺栓，并进行隐蔽工程验收，隐蔽验收应手续齐全。

6.1.5 经验收合格的材料、构配件应分类堆放整齐、平稳，堆放场地不得有积水。

6.1.6 悬挑脚手架的钢管、扣件和悬挑承力架等应做好油漆、防腐。

6.2 安装搭设

6.2.1 悬挑式脚手架的安装搭设作业，必须明确专人统一指挥，严格按照专项施工方案和安全技术操作规程进行，作业过程中，应加强安全检查和质量验收，确保施工安全和安装质量。

6.2.2 安装架设作业应有可靠措施防止人员、物料坠落。

6.2.3 悬挑承力架应按设计的施工平面布置图准确就位、安装牢固，安装过程中应随时检查构件型号、规格、安装位置的准确性和螺栓紧固情况。

6.2.4 脚手架搭设必须配合施工进度进行，一次搭设高度不应超过相邻连墙件以上二步；如果超过相邻连墙件以上两步，无法设置连墙件时，应采用撑拉固定等措施与建筑结构拉结。

6.2.5 脚手架每搭设完一步，应按照规定及时校正步距、纵距、横距和立杆垂直度。

6.2.6 剪刀撑、横向斜撑应随立杆、纵向、横向水平杆等同步搭设，不得滞后安装。

6.2.7 吊拉杆件应及时安装，未安装吊拉杆件前，架体搭设高度不得超过 2 步架高；安装完成的吊拉杆件应调紧。

6.2.8 吊拉杆件采用螺栓型式紧固时，应保证螺杆露出螺母端部的长度不应少于 2 扣。

6.3 拆除

6.3.1 拆除作业前，应认真检查脚手架构造是否符合安全技术规定，并根据检查结果，补充完善专项施工方案中拆除顺序和措施，经审批后方可实施。

6.3.2 拆除作业前，单位工程负责人应组织专项方案编制人员、安全员等，按照专项施工方案和安全技术操作规程对拆除作业人员进行书面安全技术交底，并履行签字手续。

6.3.3 拆除作业前，应清除脚手架上的垃圾、杂物及影响拆卸作业的障碍物。

6.3.4 拆除作业时，应由专人负责统一指挥。脚手架拆除必须由上而下逐层拆除，严禁上下同时作业。连墙件必须随脚手架逐层拆除，严禁先将连墙件整层或数层拆除后再拆脚手架，分段拆除高差不应大于 2 步，如高差大于 2 步，应增设连墙件加固。

6.3.5 当采取分段、分立面拆除时，应制定技术方案，对不拆除的脚手架两端必须采取可靠加固措施后方可实施拆除作业。

6.3.6 拆除作业必须严格按照专项施工方案和安全技术操作规程进行，严禁违章指挥、违章作业。

6.3.7 卸料时应符合下列规定：

1. 拆除作业应有可靠措施防止人员与物料坠落，拆除的构配件应传递或吊运至地面，严禁抛掷；

2. 运至地面的构配件应及时检查、修整和保养，按不同品种、规格分类存放，存放场地应干燥、通风，防止构配件锈蚀。

7 检查和验收

7.1 构配件的检查 and 验收

7.1.1 脚手架钢管、扣件、脚手板应有产品出厂合格证和检测报告等质量证明文件，并按照国家现行规范《建筑施工扣件式钢管脚手架安全技术规范》(JGJ130)的规定进行验收。

7.1.2 悬挑承力架、纵向承力钢梁的质量应符合下列规定：

1. 制作悬挑承力架的材料应有产品合格证、质量检验报告等质量证明文件；
2. 构件焊缝的高度和长度应满足设计要求，不得有焊接裂缝、构件变形、锈蚀等缺陷；
3. 悬挑承力架的制作质量应符合附录 D 表 D.1 的规定；
4. 旧悬挑承力架、纵向承力钢梁不应有明显扭转、弯曲；钢材翼缘应平整，腹板表面锈蚀深度不大于 0.25mm，翼缘中间锈蚀深度不大于 0.03t (t 为翼缘中间标准厚度)。

7.2 悬挑脚手架的检查与验收

7.2.1 悬挑脚手架应在下列阶段进行检查验收：

1. 悬挑承力架安装完成后，脚手架搭设前；
2. 作业层上施加荷载前；
3. 每搭设 6m-8m 高度后；
4. 达到设计高度后；
5. 遇有六级强风及以上大风或大雨后；
6. 停用超过一个月。

7.2.2 悬挑脚手架检验应根据下列技术文件进行：

1. 专项施工方案及变更设计文件；
2. 安全技术交底；

3. 型钢悬挑结构制作技术要求、检验方法本规程附录 D 表 D.1 的规定。

7.2.3 悬挑承力架的安装技术要求及检验方法应符合附录 D 表 D.2 的规定。

7.2.4 悬挑脚手架架体搭设的技术要求及检验方法应符合附录 D 表 D.3 规定。

7.2.5 悬挑脚手架在使用过程中，应加强日常巡查和定期检查，主要检查下列项目：

1. 悬挑承力架与主体结构连接的锚环、锚固螺栓是否有松动，吊拉构件是否有松弛，各节点连接螺栓是否有松动，构（杆）件及节点是否有变形、锈蚀；
2. 脚手架架体构造、连墙件是否符合要求，扣件螺栓是否有松动；
3. 脚手板是否有腐朽、损坏和绑扎松动；
4. 安全防护措施是否符合要求；
5. 是否有超载和扩大使用范围。

7.2.6 采用钢丝绳作为受拉构件的悬挑脚手架应定期检查钢丝绳的松紧程度，并及时进行调整，以保证各钢丝绳受力均衡和可靠工作。

7.2.7 采用钢拉杆作为受拉构件的悬挑脚手架应定期检查拉杆的松紧程度，拉杆上端固定于主体结构螺栓的螺牙完好性、螺母下的钢板垫板是否设置及螺母外侧螺牙的外露丝扣数。

8 安全管理

8.0.1 悬挑脚手架安装拆卸人员必须经过培训考试合格，持证上岗，在合格证有效期内从事安装架设和拆除作业。

8.0.2 悬挑脚手架安装拆卸人员应定期体检，健康状况应符合架子工职业安全健康要求。

8.0.3 安装拆卸作业必须戴好安全帽、系好安全带、穿防滑鞋，正确使用安全防护用品。

8.0.4 悬挑式脚手架安装、拆除作业前，应根据脚手架高度及坠落半径，在地面对应位置设置临时围护和警告标志，并应设专人监护。

8.0.5 悬挑脚手架安装拆卸作业，必须严格执行专项施工方案、安全技术交底和安全技术操作规程，应有防止高空坠落和落物伤人的防护措施。

8.0.6 悬挑脚手架构配件的质量和安装质量，应符合本规程规定，并经检查验收合格后方可使用。

8.0.7 当遇到六级及六级以上大风和雾、雨、雪天气时应停止作业。雨、雪后上架作业前应有防滑措施。禁止夜间从事脚手架安装、拆除作业。

8.0.8 架体上的施工荷载必须符合设计要求，严禁超载使用。架体上的建筑垃圾及杂物应及时清理。

8.0.9 作业层上的施工荷载应符合设计要求，不得超载。不得将模板支架、缆风绳、混凝土和砂浆输送管道、卸料平台等固定在脚手架上，严禁借助脚手架起吊重物，严禁拆除或移动架体上的安全防护设施。

8.0.10 应定期（每月不少于 1 次）组织悬挑脚手架使用安全检查，明确专人做好日常维护工作，及时消除安全隐患。

8.0.11 悬挑脚手架在使用期间，严禁进行任何可能影响悬挑脚手架安全的违章作业。严禁任意拆除型钢悬挑构件，松动型钢悬挑结构锚环、螺栓及其锁定装置，改变其受力状态，降低承载能力。严禁任意拆除主节点处的纵、横向水平杆，纵、横向扫地杆和连墙件。

8.0.12 在脚手架上进行电、气焊作业时，必须有防火措施，并设专人进行监护。

8.0.13 工地临时用电线路的架设及悬挑脚手架接地、避雷措施等，应按现行行业标准《施工现场临时用电安全技术规范》（JGJ46）的规定执行。

8.0.14 悬挑脚手架沿架体外围必须用密目式安全网全封闭，密目式安全网宜设置在脚手架外立杆的内侧，并顺环扣逐个与架体绑扎牢固。

8.0.15 悬挑脚手架底部与墙体之间的间隙应封堵牢固、严密，预防人员、物体从中坠落。

附录 A 悬挑式脚手架荷载计算常用数据

表 A. 1 扣件式钢管脚手架每米立杆承受的结构自重标准值 g_k (kN/m)

步距 (m)	脚手架类型	纵距 (m)				
		1.2	1.5	1.8	2.0	2.1
1.20	单排	0.1642	0.1793	0.1945	0.2046	0.2097
	双排	0.1538	0.1667	0.1796	0.1882	0.1925
1.35	单排	0.1530	0.1670	0.1809	0.1903	0.1949
	双排	0.1426	0.1543	0.1660	0.1739	0.1778
1.50	单排	0.1440	0.1570	0.1701	0.1788	0.1831
	双排	0.1336	0.1444	0.1552	0.1624	0.1660
1.80	单排	0.1305	0.1422	0.1538	0.1615	0.1654
	双排	0.1202	0.1295	0.1389	0.1451	0.1482
2.00	单排	0.1238	0.1347	0.1456	0.1529	0.1565
	双排	0.1134	0.1221	0.1307	0.1365	0.1394

注：Φ48.3×3.6 钢管，扣件自重按本规范附录 A 表 A.0.4 采用。表内中间值可按线性插入计算

表 A. 2 悬挑式脚手架常用材料自重

名称	单位	自重	备注
扣件：直角扣件 旋转扣件 对接扣件	N/个	13.2 14.6	—
人	N	800~850	—
灰浆车、砖车	kN/辆	2.04~2.50	—
普通砖 240mm×115mm×53mm	kN/m ³	18~19	684 块/m ³ ，湿
灰砂砖	kN/m ³	18	砂:石灰=92:8
瓷面砖 150mm×150mm×8mm	kN/m ³	17.8	5556 块/m ³
陶瓷锦砖(马赛克) δ=5mm	kN/m ³	0.12	—
石灰砂浆、混合砂浆	kN/m ³	17	—
水泥砂浆	kN/m ³	20	—
素混凝土	kN/m ³	22~24	—
加气混凝土	kN/块	5.5~7.5	—
泡沫混凝土	kN/m ³	4~6	—

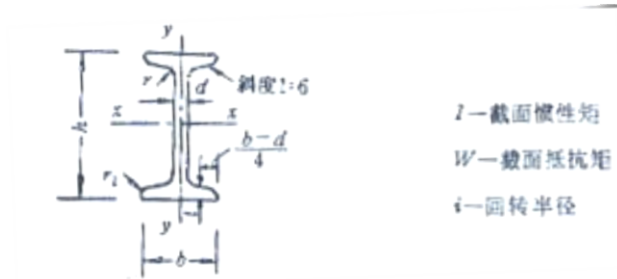
表 A. 3 敞开式钢管脚手架的挡风系数 φ_1

步距 (m)	纵距 (m)						
	1.0	1.2	1.3	1.35	1.5	1.8	2.0
1.05	0.132	0.122	0.119	0.117	0.113	0.106	0.103
1.20	0.125	0.115	0.112	0.110	0.106	0.099	0.096
1.35	0.120	0.110	0.106	0.105	0.100	0.094	0.091
1.50	0.115	0.106	0.102	0.100	0.096	0.090	0.086
1.60	0.113	0.103	0.100	0.098	0.094	0.087	0.084
1.80	0.109	0.099	0.096	0.094	0.090	0.083	0.080
2.0	0.106	0.096	0.092	0.091	0.086	0.080	0.077

注：Φ48.3×3.6 钢管。

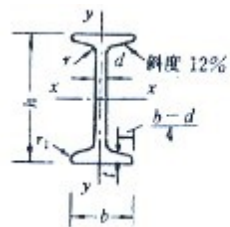
附录 B 悬挑式脚手架常用材料力学特征

表 B.1 常用热轧普通工字钢的规格、理论重量及截面特性



型号	尺寸（mm）						截面面积 (cm ²)	理论重量 (kg/m)	截面特性值						
									x-x 轴				y-y 轴		
	h	b	d	t	r	r ₁			I (cm4)	W (cm ³)	i _x (cm)	S (cm ³)	I (cm4)	W (cm ³)	i _y (cm)
10	100	68	4.5	7.6	6.5	3.3	14.3	11.2	245	49.0	4.14	8.59	33.0	9.72	1.52
13	126	74	5.0	8.4	7.0	3.5	18.1	14.2	488	77.5	5.20	10.85	46.9	12.68	1.61
14	140	80	5.5	9.1	7.5	3.8	21.5	16.9	712	102	5.76	12.0	64.4	16.1	1.73
16	160	88	6.0	9.9	8.0	4.0	26.1	20.5	1130	141	6.58	13.8	93.1	21.2	1.89
18	180	94	6.5	10.7	8.5	4.3	30.6	24.1	1660	185	7.36	15.4	122	26.0	2.00
20a	200	100	7.0	11.4	9.0	4.5	35.5	27.9	2370	237	8.15	17.2	158	31.5	2.12
20b	200	102	9.0	11.4	9.0	4.5	39.5	31.1	2500	250	7.96	16.9	169	33.1	2.06
22a	220	110	7.5	12.3	9.5	4.8	42.0	33.0	3400	309	8.99	18.9	225	40.9	2.31
22b	220	112	9.5	12.3	9.5	4.8	46.4	36.4	3570	325	8.78	18.7	239	42.7	2.27

表 B.2 常用热轧轻型工字钢的规格、理论重量及截面特性



I —截面惯性矩

W —截面抵抗矩

i —回转半径

S —半截面的面积矩

型号	尺寸（mm）						截面面积 (cm2)	理论重量 (kg/m)	截面特性值						
									x-x 轴				y-y 轴		
	h	b	d	t	r	r ₁			I (cm ⁴)	W (cm ³)	i _x (cm)	S (cm ³)	I (cm ⁴)	W (cm ₃)	i _y (cm)
10	100	55	4.5	7.2	7.0	2.5	12.0	9.46	198	39.7	4.06	23.0	17.9	6.49	1.22
12	120	64	4.8	7.3	7.5	3.0	14.7	11.5	350	58.4	4.88	33.7	27.9	8.72	1.38
14	140	73	4.9	7.5	8.0	3.0	17.4	13.7	572	81.7	5.73	46.8	41.9	11.5	1.55
16	160	81	5.0	7.8	8.5	3.5	20.2	15.0	873	109	6.57	62.3	58.6	14.5	1.70
18	180	90	5.1	8.1	9.0	3.5	23.4	18.4	1290	143	7.42	81.4	82.6	18.4	1.88
18a	180	100	5.1	8.3	9.0	3.5	25.4	19.9	1430	159	7.51	89.8	114	22.8	2.12
20	200	100	5.2	8.4	9.5	4.0	26.8	21.0	1840	184	8.28	104.0	115	23.1	2.07
20a	200	110	5.2	8.6	9.5	4.0	28.9	22.7	2030	203	8.37	114.0	155	28.2	2.32
22	220	110	5.4	8.7	10.0	4.0	30.6	24.0	2550	232	9.13	131.0	157	28.6	2.27
22a	220	120	5.4	8.9	10.0	4.0	32.8	25.8	2790	254	9.22	143.0	206	34.3	2.50

表 B. 3 脚手架钢管截面力学特征

外径 Φ, d	壁厚 t	截面积	惯性矩	截面模量	回转半径 i (cm)	每米长质量 (kg/m)
(mm)		$A(\text{cm}^2)$	$I(\text{cm}^4)$	$W(\text{cm}^3)$		
48	3.5	4.89	12.19	5.08	1.58	3.84
48	3.2	4.50	11.35	4.73	1.59	3.53
48	3.0	4.24	10.78	4.49	1.59	3.33
48	2.8	3.97	10.19	4.24	1.60	3.12

附录 C 轴心受压构件的稳定系数

表 C.1 Q235 冷弯薄壁型钢轴心受压构件的稳定系数

λ	0	1	2	3	4	5	6	7	8	9
0	1.000	0.997	0.995	0.992	0.989	0.987	0.984	0.981	0.979	0.976
10	0.974	0.971	0.968	0.966	0.963	0.960	0.958	0.955	0.952	0.949
20	0.947	0.944	0.941	0.938	0.936	0.933	0.930	0.927	0.924	0.921
30	0.918	0.915	0.912	0.909	0.906	0.903	0.899	0.896	0.893	0.889
40	0.886	0.882	0.879	0.875	0.872	0.868	0.864	0.861	0.858	0.855
50	0.852	0.849	0.846	0.843	0.839	0.836	0.832	0.829	0.825	0.822
60	0.818	0.814	0.810	0.806	0.802	0.797	0.793	0.789	0.784	0.779
70	0.775	0.770	0.765	0.760	0.755	0.750	0.744	0.739	0.733	0.728
80	0.722	0.716	0.710	0.704	0.698	0.692	0.686	0.680	0.673	0.667
90	0.661	0.654	0.648	0.641	0.634	0.626	0.618	0.611	0.603	0.595
100	0.588	0.580	0.573	0.566	0.558	0.551	0.544	0.537	0.530	0.523
110	0.516	0.509	0.502	0.496	0.489	0.483	0.476	0.470	0.464	0.458
120	0.452	0.446	0.440	0.434	0.428	0.423	0.417	0.412	0.406	0.401
130	0.396	0.391	0.386	0.381	0.376	0.371	0.367	0.362	0.357	0.353
140	0.349	0.344	0.340	0.336	0.332	0.328	0.324	0.320	0.316	0.312
150	0.308	0.305	0.301	0.298	0.294	0.291	0.287	0.284	0.281	0.277
160	0.274	0.271	0.268	0.265	0.262	0.259	0.256	0.253	0.251	0.248
170	0.245	0.243	0.240	0.237	0.235	0.232	0.230	0.227	0.225	0.223
180	0.220	0.218	0.216	0.214	0.211	0.209	0.207	0.205	0.203	0.201
190	0.199	0.197	0.195	0.193	0.191	0.189	0.188	0.186	0.184	0.182
200	0.180	0.179	0.177	0.175	0.174	0.172	0.171	0.169	0.167	0.166
210	0.164	0.163	0.161	0.160	0.159	0.157	0.156	0.154	0.153	0.152
220	0.150	0.149	0.148	0.146	0.145	0.144	0.143	0.141	0.140	0.139
230	0.138	0.137	0.136	0.135	0.133	0.132	0.131	0.130	0.129	0.128
240	0.127	0.126	0.125	0.124	0.123	0.122	0.121	0.120	0.119	0.118
250	0.117	---	---	---	---	---	---	---	---	---

表 C.2 b 类截面轴心受压构件的稳定系数（采用轧制或焊接截面）

$\lambda\sqrt{f_y/235}$	0	1	2	3	4	5	6	7	8	9
0	1.000	1.000	1.000	0.999	0.999	0.998	0.997	0.996	0.995	0.994
10	0.992	0.991	0.989	0.987	0.985	0.983	0.981	0.978	0.976	0.973
20	0.970	0.967	0.963	0.960	0.957	0.953	0.950	0.946	0.943	0.939
30	0.936	0.932	0.929	0.925	0.922	0.918	0.914	0.910	0.906	0.903
40	0.899	0.895	0.891	0.887	0.882	0.878	0.874	0.870	0.865	0.861
50	0.856	0.852	0.847	0.842	0.838	0.833	0.828	0.822	0.818	0.813
60	0.807	0.802	0.797	0.791	0.786	0.780	0.774	0.769	0.763	0.757
70	0.751	0.745	0.739	0.732	0.726	0.720	0.714	0.707	0.701	0.694
80	0.688	0.681	0.675	0.668	0.661	0.655	0.648	0.641	0.635	0.628
90	0.621	0.614	0.608	0.601	0.594	0.588	0.581	0.575	0.568	0.561
100	0.555	0.549	0.542	0.536	0.529	0.523	0.517	0.511	0.505	0.499
110	0.493	0.487	0.481	0.475	0.470	0.464	0.458	0.453	0.447	0.442
120	0.437	0.432	0.426	0.421	0.416	0.411	0.406	0.402	0.397	0.392
130	0.387	0.383	0.378	0.374	0.370	0.365	0.361	0.357	0.353	0.349
140	0.345	0.341	0.337	0.333	0.329	0.326	0.322	0.318	0.315	0.311
150	0.308	0.304	0.301	0.298	0.295	0.291	0.288	0.285	0.282	0.279
160	0.276	0.273	0.270	0.267	0.265	0.262	0.259	0.256	0.254	0.251
170	0.249	0.246	0.244	0.241	0.239	0.236	0.234	0.232	0.229	0.227
180	0.225	0.223	0.220	0.218	0.216	0.214	0.212	0.210	0.208	0.206
190	0.204	0.202	0.200	0.198	0.197	0.195	0.193	0.191	0.190	0.188
200	0.186	0.184	0.183	0.181	0.180	0.178	0.176	0.175	0.173	0.172
210	0.170	0.169	0.167	0.166	0.165	0.163	0.162	0.160	0.159	0.158
220	0.156	0.155	0.154	0.153	0.151	0.150	0.149	0.148	0.146	0.145
230	0.144	0.143	0.142	0.141	0.140	0.138	0.137	0.136	0.135	0.134
240	0.133	0.132	0.131	0.130	0.129	0.128	0.127	0.126	0.125	0.124
250	0.123	---	---	---	---	---	---	---	---	---

附录 D 悬挑式脚手架质量验收表

表 D.1 型钢悬挑结构制作技术要求、检验方法

悬挑架型号：_____ 生产数量：_____ 施工图编号：_____ NO. _____

序号	检验项目		技术要求		检验方法
1	原材料	钢材的品种、规格、型号、性能	应符合现行国家标准规定和设计要求		检查出厂合格证、中文标志及检验报告
		焊接材料的品种、规格、性能			
		螺栓、螺纹、垫圈等的品种、规格、性能			
2	零部件加工	零件的长度、宽度 (mm)		±3.0	观察或用钢尺、塞尺检查
		型钢端部垂直度 (mm)		2.0	塞尺检查
		螺栓孔制孔精度允许	直径	+1.0, 0.0	游标卡尺或
			圆度	2.0	孔径圆规检查
			孔距范围	同一组任意两孔	钢尺检查
			≤500	±1.0	
			501~1200	±1.5	
			1201~3000	—	
			>3000	—	
3	组装	杆件轴线交点错位 (mm)		≤3.0	用钢尺、塞尺或水平尺检查
		立杆定位件偏位 (mm)		≤5.0	
		受压杆件弯曲矢高 (mm)		L/1000, 且 ≥10.0	
4	焊接	焊工	需经考试合格, 持证上岗, 在其考试合格项目及其认可范围内施焊		检查焊工合格证及其认可范围、有效期
		焊接质量	焊缝尺寸需符合设计要求; 焊缝表面应平整、无裂缝、气孔、夹渣、漏焊等明显缺陷		观察和用放大镜、焊缝量规、钢尺检查
5	油漆		应除锈, 二度防锈漆, 不得漏漆, 无透底、流坠、起皮		观察

表 D.2 型钢悬挑结构安装技术要求、检验方法

序号	检验项目		技术要求	检验方法	
1	进场验收		应符合表 D.1 的规定，构件无变形、损坏，油漆不应脱落、损坏，构件无锈蚀。	观察和检查型钢悬挑结构制作质量检验报告	
2	预埋件、预埋螺栓规格、品种		应符合设计要求	检查预埋件、预埋螺栓质量验收记录和隐蔽工程验收记录。 用钢尺、水平尺检查。	
	支承面	标高（mm）	±10.0		
		水平度（mm）	L/500		
	预埋件	中心偏移（mm）	15.0		
	预留孔	中心偏移（mm）	10.0		
	预埋螺栓	中心偏移（mm）	5.0		
		露出长度（mm）	+30.0, 0.0		
螺纹长度（mm）		+30.0, 0.0			
3	不同部位型钢悬挑结构的选用		应符合专项施工方案的要求	现场检查核对悬挑架平面布置图	
4	安装允许偏差（mm）	横向轴线	±20.0	用钢尺、水平尺检查	
		纵向轴线	±20.0		
		悬挑架垂直度	h/250，且≥15.0		
		悬挑梁水平度	L/500，且≥20.0		
5	与建筑主体结构连接	焊接	焊工	需经考试合格，持证上岗，在其考试合格项目及其认可范围内施焊	检查焊工合格证及认可范围、有效期
			焊缝	焊缝尺寸需符合设计要求；焊缝无裂缝、气孔、夹渣、漏焊等缺陷	观察和用焊缝量规、钢尺检查
		螺栓连接		螺栓、螺母、垫圈（板）的品种、规格、性能、数量应符合要求	观察、钢尺
				螺栓应紧固，并有锁定措施，外露丝扣不少于 2 扣	观察，小锤轻击或用扭力扳手检查
6	锚环、拉环		数量、规格、做法、预埋位置应符合要求	观察，小锤轻击	
			应有预紧装置并预紧		
7	吊拉杆件		数量规格符合设计要求	观察	
			端部应设鸡心环、绳卡，规格、数量、安装方法符合设计及相关规定		
			应设调紧装置，并调紧、锁定，调紧装置应有足够的调节空间	观察、扭力扳手	

表 D.3 悬挑脚手架架体搭设技术要求、检验方法

序号	检验项目		技术要求	检验方法
1	立杆垂直度 (mm)		± 100	用经纬仪或吊线和 尺量检查
2	杆件间距 (mm)	步距	± 20	尺量检查
		纵距	± 50	
		横距	± 20	
3	纵向水平杆高差 (mm)	一根水平杆的两端	± 20	水平仪或水平尺
		同跨内两根纵向水平杆 的高差	± 10	
4	横向水平杆外伸 长度 (mm)	外伸 > 500	-50	尺量检查
5	扣件安装	主节点处各扣件中心相互位置 (mm)	≤ 150	尺量检查
		同步内立杆上两个相邻接头对接 扣件的高差 (mm)	≥ 500	
		立杆上对接扣件至主节点的距离 (mm)	$\leq h/3$	
		纵向水平杆上对接扣件至主节点 的距离 (mm)	$\leq l_a/3$	
		扣件螺栓拧紧力矩 (N·m)	40~65	扭力扳手
6	剪刀撑水平夹角		$45^\circ \sim 60^\circ$	角尺检查
7	连墙件	构造	必须采用刚性连墙件	观察检查
		间距	\leq 设计规定	尺量检查
		与主节点间距 (mm)	≤ 300	尺量检查
8	脚手板		铺设严密, 绑扎牢固, 无探头板	观察检查

9	防护	<p>脚手架外侧设置栏杆，密目网围护；施工层增设挡脚板；底部满铺木板或竹笆片，密目网兜底全封闭；内档每层楼板处设置木板或竹笆片封闭。</p>	观察检查
---	----	--	------

本规程用词说明

1. 为便于在执行本规程条文时区别对待，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：

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：

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：

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，采用“可”。

2. 条文中指明应按其它有关标准执行的写法为“应按……执行”或“应符合……要求（或规定）”。

福建省工程建设地方标准

福建省建筑施工悬挑式脚手架
安全技术规程

DBJ/XX-XX-2010

条 文 说 明

目 录

1	总则	53
2	术语、符号	55
3	材料和构造	56
3.1	材料	56
3.2	悬挑承力架构造	56
3.3	扣件式钢管脚手架构造	58
4	荷载	60
4.1	荷载分类	60
4.2	荷载标准值	60
5	设计	65
5.1	基本规定	65
5.2	悬挑承力架设计	65
6	施工	67
6.1	施工准备	67
6.2	安装架设	67
6.3	拆除	68
7	检查和验收	69
7.1	构配件的检查和验收	69
7.2	悬挑脚手架的检查和验收	69
8	安全管理	70

1 总 则

1.0.1 本条是扣件式钢管脚手架设计、施工时必须遵循的原则。

1.0.2 本条主要明确了本规程的适用范围，本规程适用建筑工程施工中的悬挑梁式、上拉式、下撑式悬挑钢管脚手架的设计、施工、验收和使用，不适用于模板支撑等特殊用途的悬挑结构。随着高层建筑的出现，悬挑式脚手架应运而生。长期以来，悬挑式脚手架的设计、制作、安装和使用管理缺乏统一的标准，做法各异，种类较多，有的甚至存在安全隐患。为了保证悬挑式脚手架的质量安全，制订本规程。

1.0.3 悬挑式脚手架的设计、制作、安装、验收、使用、维护和拆除管理，除遵守本规程的规定外，同时应当遵守的国家现行相关标准、规范主要包括：

《钢结构设计规范》GB50017-2017

《混凝土结构设计规范》GB50010-2010

《建筑结构荷载规范》GB50009-2012

《建筑施工安全检查标准》JGJ59—2011

《建筑施工高处作业安全技术规范》JGJ80-2016

《冷弯薄壁型钢结构技术规范》GB0018-2016

《钢筋混凝土用热轧光圆钢筋》GB/T1499.1-2017

《碳素结构钢》GB/T700-2006

《低合金高强度结构钢》GB/T1591-2018

《钢丝绳通用技术条件》GB/T20118-2017

《建筑施工脚手架安全技术统一标准》GB51210—2016

《建筑施工扣件式钢管脚手架安全技术规范》JGJ 130-2011

《建筑施工模板和脚手架试验标准》JGJT414-2018

《建筑施工门式钢管脚手架安全技术规范》JGJ128-2010

《建筑施工碗扣式钢管脚手架安全技术规范》JGJ166-2016

《建筑施工承插型盘扣式钢管支架安全技术规程》JGJ 231-2010。

目前施工现场使用的钢管脚手架形式有扣件式、碗扣式、盘扣式、门式等，其中关于构造、设计、计算、安装等要求不完全相同，考虑到目前福建地区普遍使用扣件式钢管脚手架的实际情况，规范编制组对扣件式钢管脚手架进行重点调查和研究，在材料、构造、荷载等方面作了调整和补充，本规程有规定的，以本规程为准，本规程未涉及的，以相应规程为准。

2 术语、符号

本章所用的术语和符号是参照《工程结构设计基本术语标准》GB/T50083和《工程结构设计通用符号标准》GB/T50132的规定编写的，并根据需要增加了一些术语和符号。

2.1 术语

本节给出了本标准有关章节引用的 20 个术语，同时还给出了相应的推荐性英文术语。本标准的术语是从附着式升降脚手架的设计与施工的角度赋予其涵义的，但涵义不一定是术语的严密定义，英文术语不一定是国际上通用的标准术语，仅供参考。

2.2 符号

本节给出了本标准有关章节引用的 57 个符号，并分别做出了定义。

3 材料和构造

3.1 材料

3.1.1 调查中发现，脚手架的型钢悬挑结构一般采用热轧型钢作为主要受力构件，但也有部分工程采用冷弯薄壁型钢制作悬挑架的支撑构件，无论是热轧型钢还是冷弯薄壁型钢，其质量都应符合国家相关技术标准的规定。

3.2 悬挑承力架构造

3.2.1 悬挑式钢管脚手架的悬挑承力架采用工具式结构主要考虑通过定型化、标准化的设计，使悬挑结构构件成为一种可重复利用的工具，提高周转利用率，降低工程成本，同时悬挑承力架的应能保证安装的稳定性，应有保证侧向稳定的构造措施。

3.2.2 钢丝绳作为安全储备的受拉构件，如果没有可靠的调紧装置，将达不到安全储备的目的。钢拉杆作为受拉构件，如果没有可靠的调紧装置，型钢悬挑结构容易变形，导致悬挑构件受力不均衡。

用于悬挑式脚手架受拉构件的钢丝绳的直径不应小于 14mm，在实际操作中，由于钢丝绳固接端的屈曲余量、钢丝绳的伸长率、锚环变形等因素，即使采用调紧装置，也难以保证各根钢丝绳都能按照设计意图均衡受力，容易产生部分构件的超载问题。在调查中，确实存在斜拉钢丝绳松紧不一、各梁端挠度不一的现象。并且，钢丝绳是一种柔性材料，当悬挑脚手架受建筑物周围环境和遇到台风、龙卷风等恶劣天气等的影响，产生风涡流作用时，是不能保证悬挑结构几何不变的，即使出现轻微的浮（振）动，对悬挑脚手架而言是及其危险的。因此，本规程对钢丝绳等柔性材料不作受力计算。

U 形锚环、U 形拉环应伸入主体结构钢筋骨架（或钢筋网）内，并与钢筋骨架（网）绑扎牢固是为了防止锚环或拉环从混凝土中拉拔破坏。影响悬挑脚手架的使用安全。

固定于主体结构楼板的悬挑钢梁应有良好的抗拔脱能力是为抵抗拉杆或斜撑杆产生的水平力。

综合考虑悬挑结构安全和施工工期等因素提出的混凝土最低强度要求,必须严格遵守。过早安装悬挑构件、搭设脚手架,将会破坏混凝土的内部结构、影响悬挑结构与主体混凝土的锚固性能。

3.2.3 目前施工现场用于制作悬挑构件的型钢最常见的为槽钢和工字钢,槽钢为单轴对称截面,立杆一般作用在翼缘板的宽度中心,存在偏心距 e ,构件容易发生扭曲;而工字钢为双轴对称截面,其翼缘中部即为腹板位置,截面受力比较合理,故本规程推荐采用双轴对称截面构件。当受条件限制或利用既有材料,不得不采用非对称截面时,应在设计时考虑构件受扭的不利影响,并在立杆下部增设加强肋或在截面开口处加焊钢筋撑杆等措施,改善构件的受力性能。

当悬挑承力架的纵向间距与钢管脚手架立杆纵向间距相符时,立杆轴力可直接传递至悬挑承力架上。当悬挑承力架的纵向间距与钢管脚手架立杆纵向间距不符时,应在悬挑承力架上设置纵向承力钢梁,保证转角及特殊位置的立杆轴力传递至悬挑承力架上。

悬挑承力架的悬挑梁长度一般情况下不超过 1.7m ,但在工程结构局部有可能满足不了使用要求,局部悬挑长度不宜超过 2.2m ;当悬挑长度不大于 1.7m 时,采用 1 根钢拉杆拉结卸荷,当悬挑长度大于 1.7m 且小于等于 2.2m 时,采用 2 根钢拉杆拉结卸荷,大悬挑另行专门设计及论证。

3.2.4~3.2.5 采用钢拉杆上拉式或下撑式悬挑承力架,解决了建筑施工中特殊位置无法设置悬挑承力架的问题,尤其在转角、楼梯口、电梯井、采光井、独立柱子、阳台板等外立面,保证墙体结构完整,减少后期修补工艺;采用装配式连接避免了下撑式悬挑承力架过重无法有效操作,提高了作业效率,保证建筑施工安全有序的进行。

为满足现场施工要求,局部位置需采用腹梁加强下撑式体系的结构稳定性,保证悬挑承力架的施工安全,悬挑承力架的腹梁应根据设计确定。

悬挑承力架的悬挑梁附着铁板板厚宜不小于 16mm ,螺栓孔位宜采用水平长条孔,孔位中心距宜采用 40mm 。下撑式承力架中斜梁撑杆的附着可采用 2 根直径不小于 16mm 的膨胀螺栓与建筑结构固定。

3.2.6 型钢悬挑结构上的定位件是确保脚手架立杆位置准确的重要保障，保证立杆完全作用在悬挑承力架上，因此定位件的外径应与脚手架钢管内径或外径匹配，主要防止脚手架立杆出现滑移。

定位点上的立杆定位件宜采用竖直的钢管设置，钢管壁厚不应小于 3.0mm，钢管与立杆的间隙配合不得大于 10mm。

3.3 扣件式钢管脚手架构造

3.3.1 本条规定设置扫地杆，是吸收了我国和英、日、德等国的经验。

3.3.2 根据实验和理论分析，脚手架的纵向刚度远比横向刚度强的多，一般不会发生纵向整体失稳破坏。设置了纵向剪刀撑后，可以加强脚手架结构整体刚度和空间工作，以保证脚手架的稳定。这也是国内工程实践经验的总结。

3.3.3 本条规定设置横向斜撑可以提高脚手架的横向刚度，并能显著提高脚手架的稳定承载力。开口型脚手架两端是薄弱环节。将其两端设置横向斜撑，并与主体结构加强连接，可对这类脚手架提供较强的整体刚度。静力模拟试验表明：对于一字型脚手架，两端有横向斜撑（之字形）。外侧有剪刀撑时，脚手架的承载能力可比不设的提高约 20%。

3.3.4 本条规定设置连墙件，不仅是为防止脚手架在风荷和其它水平力作用下产生倾覆，更重要的是它对立杆起中间支座的作用。试验证明：增大其竖向间距（或跨度）使立杆的承载能力大幅度下降。这表明连墙件的设置对保证脚手架的稳定性至关重要。为此，在英、日、德等国的同类标准中也有严格的规定。

对连墙件设置位置规定的说明：

1. 限制连墙件偏离主节点的最大距离 300mm，是参考英国标准的规定。只有连墙件在主节点附近方能有效地阻止脚手架发生横向弯曲失稳或倾覆，若远离主节点设置连墙件，因立杆的抗弯刚度较差，将会由于立杆产生局部弯曲，减弱甚至起不到约束脚手架横向变形的作用。调研中发现，许多连墙件设置在立杆步距的 1/2 附近，这对脚手架稳定是极为不利的。必须予以纠正。

2.3. 由于第一步立柱所承受的轴向力最大，是保证脚手架稳定性的控制杆

件。在该处设连墙件，也就是增设了一个支座，这是从构造上保证脚手架立杆局部稳定性的重要措施之一。

4. 若开口型脚手架两端不与主体结构相连，就相当于自由边界而成为薄弱环节。将其两端与主体结构加强连接，再加上横向斜撑的作用，可对这类脚手架提供较强的整体刚度。

3.3.5 本条规定组合式连墙件的做法，主要介绍组合式连墙件的总体构造，该连墙件的形状大小与安装应根据设计确定，该组合式连墙件装置安拆灵活、方便，提高工作效率，加快施工进度，可重复周转使用，同时避免墙面二次修补，减少外墙渗水，保证墙体质量。

3.3.6 本条文表中规定的尺寸与连墙件按 2 步 3 跨、3 步 3 跨设置，均是适应于立杆计算长度系数的应用条件，可在计算立杆稳定性时取用。

3.3.7 本条文规定了架体在结构施工过程中的立面防护和水平防护，架体底层采用硬质脚手板水平兜底全封闭，间隔 10 米设置一道水平兜网封闭，保证施工作业的安全以及避免高空坠物的危险。

4 荷 载

4.1 荷载分类

4.1.1~4.1.3 主要规定了作用在悬挑式脚手架上的荷载及其分类。

关于广告、标语自重。标语、广告设施在脚手架上客观存在，一般是建设单位为了庆祝建筑物主体结构封顶或开发商为了销售需要等在建筑物主要立面的脚手架上悬挂大面积的宣传标语、广告，采用禁止悬挂的方法往往难以奏效，为保证脚手架安全，增加了相关的内容。广告、标语一旦张挂后，在一定时间内长期存在，其位置、自重、作用范围等应根据实际确定。

4.2 荷载标准值

4.2.2 根据《建筑施工扣件式钢管脚手架安全技术规范》(GBJ130)给出的有关扣件重量，采用不同壁厚钢管理论重量计算出不同步高、不同跨度的扣件式钢管脚手架每米立杆承受的结构自重，作为附表供参考使用。

1. 对附录 A 表 A.0.1 的说明

立杆承受的每米结构自重标准值的计算条件如下：

1) 构配件取值：

每个扣件自重是按抽样 408 个的平均值加两倍标准差求得：

直角扣件：按每个主节点处二个，每个自重：13.2N/个；

旋转扣件：按剪刀撑每个扣接点一个，每个自重：14.6N/个；

对接扣件：按每 6.5m 长的钢管一个，每个自重：18.4N/个；

横向水平杆每个主节点一根，取 2.2m 长；

钢管尺寸： $\Phi 48.3 \times 3.6$ mm，每米自重：39.7N / m。

2) 由于单排脚手架立杆的构造与双排的外立杆相同，故立杆承受的每米结构自重标准值可按双排的外立杆等值采用。为简化计算，双排脚手架立杆承受的每米结构自重标准值是采用内、外立杆的平均值。由钢管外径或壁厚偏差引起钢管截面尺寸小于 $\Phi 48.3 \times 3.6$ mm，脚手架立杆承受的每米结

构自重标准值，也可按附录 A 表 A.0.1 取值计算，计算结果偏安全，步距、纵距中间值可按线性插入计算。

4.2.3 对表 4.2.3-1 的说明

脚手板的自重，按分抽样 12-50 块的平均值加两倍标准差求得。增加竹笆脚手板自重标准值。

对表 4.2.3-2 的说明

根据本规范 7.3.12 条栏杆与挡脚板构造图，每米栏杆两根短管，直角扣件按 2 个计，挡脚板挡板高按 0.18 米计。

栏杆、挡脚板自重标准值：

栏杆、冲压钢脚手板挡板 $0.3 \times 0.18 + 0.0397 \times 1 \times 2 + 0.0132 \times 2 = 0.1598 \text{ kN/m}$
 $= 0.16 \text{ kN/m}$

栏杆、竹串片脚手板挡板 $0.35 \times 0.18 + 0.0397 \times 1 \times 2 + 0.0132 \times 2 = 0.1688 \text{ kN/m}$
 $= 0.17 \text{ kN/m}$

栏杆、木脚手板挡板 $0.35 \times 0.18 + 0.0397 \times 1 \times 2 + 0.0132 \times 2 = 0.1688 \text{ kN/m}$
 $= 0.17 \text{ kN/m}$

如果每米栏杆与挡脚板与以上计算条件不同，按实际计算。

4.2.4 本条规定的施工均布活荷载标准值，符合我国长期使用的实际情况，也与国外同类标准吻合。如欧洲标准 EN12811-1:2003 规定的荷载系列 2.0、3.0kN/m²。编制施工方案时，可根据实际施工需要进行计算。在进行悬挑式脚手架设计计算时，至少应考虑二层装饰施工的荷载，主要是考虑施工现场情况复杂多变，设计时荷载考虑太少，当施工进度安排等现场情况发生变化时，将会影响到脚手架的使用和安全，应留有适当的余地。石材幕墙等的施工荷载较大，直接套用装饰用脚手架的荷载标准值将影响到脚手架的使用安全，应按实际情况采用。同时应加强对悬挑脚手架的使用管理，石材、玻璃、钢材等材料应尽量做到随搬随用，防止材料在脚手架上囤积和集中堆放，应禁止超载。

4.2.5 对风荷载的规定说明如下：

1. 现行国家标准《建筑结构荷载规范》GB50009 规定的风荷载标准值中，还应乘以风振系数 β_z ，以考虑风压脉动对高层结构的影响。考虑到脚手架附着在主体结构上，故取 $\beta_z = 1.0$ ；
2. 脚手架使用期较短，一般为 2~5 年，遇到强劲风的概率相对要小得多；所以基本风压 w_0 值，按《建筑结构荷载规范》GB50009 附表 D.4 取重现期 $n=10$ 年对应的风压。

风压高度变化系数按不同的计算对象作不同的取值，主要是考虑：

1. 计算脚手架立杆承载力时，一般取每一悬挑段的底部架立杆进行计算复核，取该部位离地高度的风压高度变化系数计算主要是考虑安全性与经济性的统一。编制组对此进行了大量演算比较，结果显示，采用每一悬挑段的底部架所处高度的风压高度变化系数计算比较符合实际，较为合适；
2. 计算脚手架连墙件承载力时取每一悬挑段的最大离地高度计算主要是考虑在一个悬挑段内连墙件的布置间距能够做到一致，便于施工和管理，确保架体的稳定和安全。

4.2.6 脚手架的风荷载体型系数

μ_s 主要按照现行国家标准《建筑结构荷载规范》GB50009 的规定。

对附录 A 表 A.0.5 的说明：

敞开式单排、双排、满堂扣件式钢管脚手架与支撑架的挡风系数是由下式计算确定：

$$\phi = \frac{1.2 A_n}{l_a h}$$

式中：1.2——节点面积增大系数；

A_n ——一步一纵距(跨)内钢管的总挡风面积

l_a ——立杆纵距(m)；

h ——步距(m)；

0.325——脚手架立面每平米内剪刀撑的平均长度；

d ——钢管外径(m)。

4.2.7 根据脚手架所采用的不同防护方式提出了相应的脚手架挡风系数 ϕ 的计算方法。其中 2000/100cm² 密目安全网的挡风系数取值为参考值，也可在购买安全网时向生产厂家咨询。

采用密目安全网全封闭防护的脚手架挡风系数计算说明：

1. 密目安全网挡风系数计算公式

$$\phi_1 = \frac{1.2A_{n1}}{A_{\omega 1}} = \frac{1.2(100 - nA_0)}{100}$$

式中： A_{n1} ——密目安全网在 100cm² 内的挡风面积；

$A_{\omega 1}$ ——密目安全网在 100cm² 内的迎风面积， $A_{\omega 1}=100\text{cm}^2$ ；

n ——密目安全网在 100cm² 内的网目数， $n \geq 2000$ ；

A_0 ——每目空隙面积。

2. 敞开式钢管扣件脚手架的挡风系数计算公式

$$\phi_2 = \frac{1.2A_{n2}}{l_a h} = 1.2\phi \left(\frac{3}{h} + \frac{1}{l_a} + 0.325 \right)$$

式中： A_{n2} ——每一步一跨内钢管的挡风面积；

l_a ——脚手架立杆的纵向间距；

h ——脚手架步高；

ϕ ——钢管外径。

对附录 A 表 A.3 的说明：在每一步一跨迎风面积内，起到挡风作用的钢管包括：水平杆、挡脚杆、扶手杆、立杆和剪刀撑各一根，其中剪刀撑按单位面积

0.325 米计算，即挡风面积： $A_{n2} = (3l_a + h + 0.325l_a h)\phi$

3. 密目安全网全封闭脚手架的挡风面积=密目网的挡风面积+脚手架钢管的挡风面积—两者重叠部分的挡风面积，其挡风系数计算公式为：

$$\begin{aligned}\varphi &= \frac{1.2A_n}{A_\omega} = \frac{1.2\left(\frac{A_{n1}}{A_{\omega1}}l_a h + A_{n2} - \frac{A_{n1}}{A_{\omega1}}A_{n2}\right)}{l_a h} \\ &= \frac{1.2A_{n1}}{A_{\omega1}} + \frac{1.2A_{n2}}{l_a h} - \left(\frac{1.2A_{n1}}{A_{\omega1}} \bullet \frac{1.2A_{n2}}{l_a h} / 1.2\right) \\ &= \varphi_1 + \varphi_2 - \frac{\varphi_1 \varphi_2}{1.2}\end{aligned}$$

4.3.1 表 4.3.1 中可变荷载组合系数原规范为 0.85，现根据《建筑结构荷载规范》（GB50009-2001）（2006 年版）第 3.2.4 条第一款的规定改为 0.9。主要原因如下：脚手架立杆稳定性计算部位一般取底层，立杆自重产生的轴压应力虽脚手架增高而增大，较高的单、双脚手架立杆的稳定性由永久荷载（主要是脚手架自重）效应控制，根据《建筑结构荷载规范》（GB50009-2001）（2006 年版）第

3.2.4 条第二款的规定，由永久荷载效应控制的组合 $S = \gamma_G S_{GK} + \sum_{i=1}^n \psi_{ci} \gamma_{Qi} S_{Qik}$ ，

永久荷载的分项系数应取 1.35。为简化计算，基本组合采用由可变荷载效应控

制的组合： $S = \gamma_G S_{GK} + 0.9 \sum_{i=1}^n \gamma_{Qi} S_{Qik}$ ，永久荷载的分项系数应取 1.2，但原规

范的考虑脚手架工作条件的结构抗力调整系数值不变（1.333），可变荷载组合系数由 0.85 改为 0.9 后与原规范比偏安全。

本条明确规定了脚手架的荷载效应组合，但考虑偶然荷载，这是由于在本规范第 9 章中，已规定不容许撞击力等作用于架体，故本条不考虑爆炸力、撞击力等偶然荷载。

5 设 计

5.1 基本规定

5.1.2~5.1.3 规定了悬挑式脚手架专项施工方案的内容和要求。悬挑式脚手架专项施工方案编制粗糙是当前存在的主要问题之一，编制深度不够的方案，缺乏对实际施工的指导作用，造成施工中执行上的困难。规定施工方案应绘制施工图，并准确标注尺寸和针对阳台等特殊部位进行深化设计是保证方案编制深度的重要一环。

5.1.4 脚手架上的脚手板、大横杆、小横杆等构件自重以及活荷载等一般均匀的分配给内外立杆，但剪刀撑、密目安全网、栏杆、挡脚板、广告牌等仅与外立杆相连的设施，其自重仅由外立杆承担，内外立杆的承受的荷载明显不同；且外立杆轴力的大小对悬挑承力架影响较大，所以要求脚手架内外立杆轴力分别计算。

5.1.7~5.1.13 给出了悬挑脚手架设计计算中常用的材料指标、参数等，便于计算。

5.2 悬挑承力架设计

5.2.1 列明了悬挑承力架设计计算内容。悬挑脚手架上的荷载，最终通过悬挑承力架传递给建筑物主体结构，所以主体结构上相应部位构件的承载能力是脚手架安全的重要保证，故本条 5.2.1 条第 6 点提出了验算主体结构构件承载力和支座局部承压能力的要求。

5.2.2 悬挑承力架锚固端固定点的楼板承载力必须符合设计要求，对于主体结构是悬挑结构不符合作为悬挑承力架的承载支座时，应对主体结构进行加固，并做计算验证，保证架体施工的安全。

5.2.3 根据《建筑结构可靠度设计统一标准》(GB50068)，按结构破坏后可能产生的后果（危及人的生命、造成经济损失、产生社会影响等）的严重性，将建筑结构的安全等级分为三级，1 级破坏后果很严重，2 级破坏后果严重，3 级破坏后果不严重。结构重要性系数一般根据安全等级和设计年限确定，悬挑脚手架虽然为临时结构，但是对于地处城市闹市区繁华地段的沿街建筑，有密集人流通行，一旦发生事故影响极大，所以规定此类建筑的悬挑脚手架型钢悬挑结构的结构重

要性系数取 1.1。

5.2.6~5.2.11 考虑到型钢钢梁在楼层的实际情况，根据工程实践经验总结，确定出悬挑钢梁的计算方法，本条文设计验算包括了抗弯强度、抗剪强度、组合应力、轴心受压构件的稳定性等验算。

5.2.12~5.2.14 考虑到现场施工过程中，不同的施工工况出现的应对情况，本条文罗列了三种常用的悬挑承力架结构，并绘制了结构计算简图。

5.2.15 考虑到现场施工过程中，普通连墙件安拆需涉及切除预埋件以及墙体与楼板修复预留孔洞问题，结合目前脚手架工程中组合式连墙件有效实践经验，组合式连墙件解决了普通连墙件安装过程中预留孔洞修复问题，同时避免了室内装修过程中反复拆装连墙件的问题。本条文罗列了一种常用的组合式连墙件结构，并绘制了计算简图。

6 施 工

6.1 施工准备

6.1.1~6.1.2 了解和掌握悬挑脚手架设计意图，熟悉专项施工方案的内容和施工要求，是确保悬挑式脚手架制作安装质量的前提条件。在进行技术交底和熟悉专项施工方案的基础上，核对施工现场实际情况，是一项重要的工作。对设计有疏漏或与实际不符的情况，应与设计人员协调，进行补充或修改设计，使专项施工方案更加切合实际，便于操作，确保安全。

6.1.3 预埋件在悬挑构件安装对应楼板的混凝土浇筑开始前应埋设完成，保证预埋件的规格、型号及其安装位置的正确是保证悬挑构件安装质量的基础，必须正确预埋并及时做好隐蔽工程验收，履行验收手续。

6.1.4~6.1.6 主要强调对悬挑脚手架的材料、构配件的规格型号数量和质量进行验收，保证规格数量正确、质量合格。进场后的存储保管应防止构件发生变形和锈蚀。

6.2 安装架设

6.2.1 悬挑脚手架构件种类较多，转角、阳台、楼梯等特殊部位构造较为复杂；架设安装作业需要互相配合、协调操作，为了保证悬挑脚手架施工的有序进行和施工安全，故规定整个安装架设作业过程应由专人负责，统一指挥。作业过程中加强检查和验收，及时纠正一切违章行为和施工误差，是保证悬挑式脚手架施工质量 and 安全的重要措施。

6.2.2 悬挑脚手架安装架设作业是高空作业，应严格遵守《建筑施工高处作业安全技术规范》，采取有效的安全技术措施，保证施工安全。

6.2.3 根据专项施工方案的要求，将各种型号的悬挑构件正确就位、安装牢固是确保悬挑脚手架搭设符合设计要求的重要环节，在安装过程中必须认真检查、核对，保证质量。在悬挑构件安装时，因混凝土的强度较低，当采用锚环、预埋螺栓等锚固件固定悬挑构件时，开始紧固力不宜过大，可先作初步固定，待开始搭设脚手架前再作进一步的紧固。

6.2.4~6.2.6 为满足安全防护要求和保证脚手架架体的稳定，做出规定。

6.2.7 悬挑承力架安装完后，应及时安装吊拉构件进行架体卸载；根据现场的施工工艺，吊拉构件的卸荷点在悬挑层上一层，在悬挑上一层梁侧模板拆除后及时安装吊拉构件；在卸载前，架体搭设高度不得超过 2.5 倍层高；安装完成的吊拉杆件应绷紧。

6.3 拆除

6.3.1~6.3.3 规定了悬挑脚手架拆除作业前的准备工作和拆除作业应遵守的技术文件。

6.3.4~6.3.7 为保证脚手架在拆除过程中的稳定，提出相应的拆除施工安全技术措施。

7 检查和验收

7.1 构配件的检查 and 验收

7.1.1~7.1.2 规定了脚手架构配件及型钢悬挑构件的质量要求和检验方法。钢管壁厚是指现场钢管的实测壁厚。悬挑脚手架长期在室外工作，条件较为恶劣，构件的防腐至关重要，使用前必须做好防腐处理。构件焊接质量验收应在防腐工作开始前完成。

7.2 悬挑脚手架的检查和验收

7.2.1~7.2.4 根据《建筑施工扣件式钢管脚手架安全技术规范》(JGJ130)及悬挑脚手架的特点提出。架体在搭设过程中每 10 米左右验收一次，主要是为防止架体塔设出现累积偏差过大，并考虑每一悬挑段在搭设 1/2 高度和达到设计高度进行 2 次验收。型钢悬挑结构安装完成后应及时组织安装质量进行验收，验收合格方可进行脚手架的搭设。脚手架的搭设过程中应按本规程的规定进行检查和验收，合格后方可交付使用。

7.2.5 规定了脚手架在使用过程中应检查的主要内容，定期检查频率一般每月不少于一次，大风、大雨等恶劣天气过后应及时检查。在定期检查的同时，还应加强日常巡查，及时发现和纠正存在的问题，保证脚手架的安全。

7.2.6~7.2.7 钢丝绳、钢拉杆的松紧程度不同，将会导致悬挑构件力学模型的改变和相邻构件钢丝绳、钢拉杆的不均衡受力，甚至出现严重超载，影响脚手架的安全，故应经常检查和及时调整，确保各钢丝绳、钢拉杆的受力均衡和可靠工作。

8 安全管理

8.0.1~8.0.3 规定了从事悬挑脚手架施工作业人员的资格、职业健康要求和从事架设作业应配备的基本个人防护用品。

8.0.4~8.0.7 提出了悬挑脚手架施工作业应遵循的技术文件和安全注意事项。

8.0.8~8.0.9 为防止脚手架超载，必须严格控制脚手架的使用范围、使用荷载及其作用方式。根据现场调查，随意扩大脚手架使用范围、建筑垃圾不及时清理和集中堆载的情况时有发生，影响架体的安全，必须加强管理。

8.0.11 这种现象虽属个别情况，但严重影响悬挑脚手架的安全，必须坚决制止。

8.0.12 在脚手架上进行动火作业，必须采取切实可行的防火措施，防止火灾的发生。