

ICS 91.100.40

CCS P20

DB21

辽宁省地方标准

DB21/T xxxx—2026

免拆模钢筋桁架楼承板应用技术规程

Technical specification for application of non dismantling bottom formwork steel-
bars truss floor support plate
(报批稿)

2026—X—XX发布

2026—X—XX实施

辽宁省住房和城乡建设厅

辽宁省市场监督管理局

联合发布

辽宁省地方标准

免拆模钢筋桁架楼承板应用技术规程

Technical specification for application of non dismantling formwork
steel-bars truss deck
(报批稿)

DB21/T XXXX—2026

主编单位：辽宁省建设事业指导服务中心（辽宁省建设工程质量安全监督总站）

沈阳工业大学

批准部门：辽宁省住房和城乡建设厅

施行日期：2026 年 XX 月 XX

2026 沈阳

前 言

根据辽宁省住房和城乡建设厅《关于印发2022年度辽宁省工程建设地方标准制修订计划的通知》（辽住建科〔2022〕11号）的要求，辽宁省建设事业指导服务中心会同有关单位，结合辽宁省的实际情况，编制组经广泛调查研究，认真总结实践经验，参考国内外先进经验及其它相关标准，并在广泛征求意见的基础上，制定本规程。

本规程共分7章，主要技术内容是：总则、术语和符号、基本规定、楼承板技术要求、设计、施工及验收等。

本规程由辽宁省住房和城乡建设厅、辽宁省市场监督管理局批准，由辽宁省住房和城乡建设厅负责归口管理，由辽宁省建设事业指导服务中心（辽宁省建设工程质量安全监督总站）负责具体技术内容解释。本规程的某些内容可能直接或间接涉及专利，本规程的发布机构不承担识别这些专利的责任。

本规程执行过程中如有意见或建议，请将有关资料反馈到辽宁省建设事业指导服务中心（辽宁省建设工程质量安全监督总站）（地址：沈阳市皇姑区嫩江街38号，邮编：110031）。

本规程主编单位：辽宁省建设事业指导服务中心（辽宁省建设工程质量安全监督总站）
沈阳工业大学

本规程参编单位：辽宁镁晶建材科技有限公司
辽宁省建筑设计研究院有限责任公司
中国建筑东北设计研究院有限公司
辽宁省建设科学研究院有限责任公司
沈阳市建设工程质量监督站
重庆市镁晶防火材料有限公司
辽宁福瑞达建设科技有限公司
辽宁东深建筑新材料科技有限公司
河北一筑建材科技有限公司
辽宁鑫之润建设工程管理有限公司
东北大学
辽宁建筑职业学院
辽宁省城乡地理信息科技有限公司

辽宁省新弘鼎镁建材有限公司

辽宁省城乡建设规划设计院有限责任公司

中建交通建设集团有限公司

中建八局装饰工程有限公司

中国建筑第六工程局有限公司

辽宁城建集团有限公司

本规程主要起草人员： 杨 璐 陆海燕 李庆钢 陈德龙 刘子青 于永彬
董连勇 朱红超 刘 元 王大力 杨欣刚 孙浩然
李 刚 卢帅宇 钱晋宁 周群光 王 乐 刘 策
韩雪峰 杨立田 徐少利 李彦宽 孙昊阳 包金林
徐梅梅 刘冬梅 吉冬萍 孙 侨 曹易萌 刘 鑫
王建军 苏 梵 葛 宇 白 博 何林睿 苏 航
孙广鑫 贾建伟 牛 奔 李鹏飞 王蒙 任天智
刘秀峰 杨光福 王 昊 孙翌桁

本规程主要审查人员： 刘明 许金渤 李莉 王国庆 葛文志 任志生 徐向军

目 次

前 言	I
1 总 则	1
2 术语和符号	2
2.1 术 语	2
2.2 符 号	2
3 基本规定	4
4 楼承板技术要求	5
4.1 钢筋桁架	5
4.2 楼承板底板	7
4.3 专用连接件	7
4.4 楼承板	7
5 设 计	9
5.1 一般规定	9
5.2 设计要求	9
6 施 工	13
6.1 一般规定	13
6.2 施工准备	13
6.3 安 装	14
6.4 安全文明施工	16
7 验 收	17
7.1 楼承板验收	17
7.2 支撑系统验收	18
附录A 免拆模钢筋桁架楼承板选型	19
附录B 免拆模钢筋桁架楼承板常用钢筋桁架钢筋规格代号	22
本标准用词说明	23
引用标准名录	24
附：条文说明	25

Contents

1	General principles	1
2	Terms and pymbols	2
2.1	Terms	2
2.2	Symbol	2
3	Basic provisions	4
4	Technical pequirements for floor-bearing slabs	5
4.1	Reinforced Trusses	5
4.2	Base Plate of Floor-bearing Slab	7
4.3	Base Plate of Floor-bearing Slab	7
4.4	Floor-bearing Slab	8
5	Design	10
5.1	General provisions	10
5.2	Design requirements	10
6	Construction	14
6.1	General provisions	14
6.2	Construction preparation	14
6.3	Installation	15
6.4	Safe and civilized construction	17
7	Acceptance	18
7.1	Floor-bearing slab	18
7.2	Support system	19
	Appendix A Selection of non-demolition reinforced truss floor bearing slabs	19
	Appendix B Common Reinforcement Gauge Designations for Reinforced Steel Truss Slab without Demolition of Formwork	22
	Explanation of wording	23
	List of quoted standards	24
	Addition: Explanation of provisions	25

1 总则

1.0.1 为规范免拆模钢筋桁架楼承板在工程建设中的应用，做到安全适用、技术先进、经济合理，确保质量，制定本规程。

1.0.2 本规程适用于工业与民用建筑中免拆模钢筋桁架楼承板的设计、生产、施工及验收。

1.0.3 免拆模钢筋桁架楼承板的设计、生产、施工及验收，除应符合本规程外，尚应符合现行国家、行业及辽宁省有关标准的规定。

2 术语和符号

2.1 术语

2.1.1 免拆模钢筋桁架楼承板 non dismantling bottom formwork steel-bars truss deck

由钢筋桁架与免拆模通过专用连接件连接组合而成，且在施工阶段承受全部施工荷载的组合承重板，简称免拆模钢筋桁架楼承板。

2.1.2 楼承板底板 bottom formwork

连接于钢筋桁架底部、能承受施工荷载，在混凝土浇筑完成后无需拆除的模板。

2.1.3 钢筋桁架 steel-bar truss

上弦钢筋、下弦钢筋、腹杆钢筋通过电阻点焊连接形成的桁架。

2.1.4 钢筋桁架支座钢筋 support steel bar

焊接于钢筋桁架两端的水平及竖向钢筋。

2.1.5 专用连接件 special connector

用于钢筋桁架与免拆模连接的连接件。

2.2 符号

2.2.1 材料性能

f_{yk} ——钢筋抗拉强度标准值；

f_y 、 f'_y ——钢筋抗拉、抗压强度设计值；

E_s ——钢筋弹性模量。

2.2.2 作用、作用效应及承载力

G_k ——施工阶段永久荷载标准值；

N ——杆件轴心拉力或压力设计值；

Q_k ——施工阶段可变荷载标准值；

S ——荷载效应设计值；

S_s ——钢筋桁架楼承板自重在设计截面产生的荷载效应标准值；

S_c ——混凝土自重在设计截面产生的荷载效应标准值；

S_q ——施工阶段可变荷载在设计截面产生的荷载效应标准值；

V_v ——施工阶段钢筋桁架楼承板底板与钢筋桁架电阻焊点剪力设计值；

2.2.3 几何参数

A_s 、 A_s —— 受拉、受压钢筋截面面积；
 b ——钢筋桁架的宽度；
 B ——模宽度；
 c ——混凝土保护层厚度；
 h_0 ——钢筋桁架下弦钢筋中心到受压区混凝土边缘的距离；
 h —— 钢筋桁架的高度；
 h_{t0} ——钢筋桁架上、下弦钢筋的轴心距；
 l_a —— 纵向受拉钢筋的锚固长度；
 n —— 钢筋桁架楼承板计算面积内连接件或埋置连接点的数量；
 S_1 —— 钢筋桁架腹杆节点间距；
 S_2 —— 钢筋桁架间距；
 S_3 —— 钢筋桁架至模边缘距离。

2.2.4 计算系数

γ_0 —— 施工阶段结构重要性系数；
 φ ——轴心受压构件的稳定系数；
 ψ_{qi} ——第 i 个可变荷载的准永久系数。

3 基本规定

3.0.1 免拆模钢筋桁架楼承板设计宜遵循模数化、标准化的原则，根据楼板平面尺寸和桁架楼承板进行标准化设计，并应符合国家现行标准《建筑模数协调标准》GB/T 50002的有关规定。

3.0.2 免拆模钢筋桁架楼承板应符合现行行业标准《建筑施工模板安全技术规范》JGJ 162的有关规定。

3.0.3 免拆模钢筋桁架楼承板的施工应符合国家现行标准《建筑施工安全技术统一规范》GB 50870等相关标准的规定。

3.0.4 免拆模钢筋桁架楼承板的验收除应满足本规程的规定外，尚应满足危大工程模板及支撑体系的要求。

4 楼承板技术要求

4.1 钢筋桁架

4.1.1 钢筋桁架上、下弦钢筋宜采用HRB400或CRB550钢筋，也可采用HRB500、CRB600H钢筋；腹杆钢筋宜采用HRB400或CPB550钢筋；支座钢筋宜采用HPB300或HRB400钢筋。

4.1.2 钢筋桁架的钢筋强度标准值应具有不小于95%的保证率。钢筋强度标准值应按表4.1.2采用。

表4.1.2 钢筋强度标准值(N/mm²)

种类		f_{yk}
热轧钢筋	HRB400	400
	HRB500	500
冷拔光圆钢筋	CPB550	500
冷轧带肋钢筋	CRB550	500
	CRB600H	540

4.1.3 钢筋桁架钢筋抗拉强度设计值和抗压强度设计值应按表4.1.3采用。

表4.1.3 钢筋强度设计值(N/mm²)

种类		f_y	f'_y
热轧钢筋	HRB400	360	360
	HRB500	435	435
冷拔光圆钢筋	CPB550	360	360
冷轧带肋钢筋	CRB550	400	380
	CRB600H	415	380

4.1.4 钢筋弹性模量 E_s 应按表4.1.4采用。

表4.1.4 钢筋弹性模量($\times 10^5$ N/mm²)

种类		E_s
热轧钢筋	HRB400、HRB500	2.0
冷拔带肋钢筋	CRB550、CRB600H	1.9
冷拔光圆钢筋	CPB550	2.0

4.1.5 钢筋桁架中钢筋的材质与性能应符合下列规定：

1 热轧钢筋应符合国家现行标准《钢筋混凝土用钢第1部分：热轧光圆钢筋》GB 1499.1、《钢筋混凝土用钢第2部分：热轧带肋钢筋》GB 1499.2 和《混凝土结构设计规范》GB 50010的有关规定；

2 冷轧带肋钢筋应符合国家现行标准《混凝土结构通用规范》GB 55008、《冷轧带肋钢筋》GB/T 13788和《冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程》JGJ 95的有关规定；

3 CPB 550钢筋应符合现行行业标准《钢筋焊接网混凝土结构技术规程》JGJ 114的有关规定。

4.1.6 钢筋桁架中钢筋公称直径宜符合表4.1.6的规定。

表4.1.6 钢筋桁架中钢筋公称直径(mm)

类别	热轧钢筋	冷轧带肋钢筋	冷拔光面钢筋
上弦钢筋	8~16	8~12	-
下弦钢筋	6~14	6~12	-
腹杆钢筋	6~8	-	4.5~8
支座钢筋	8~16	-	-

4.1.7 钢筋桁架焊接用焊条应与钢筋性能相匹配，且应符合国家现行标准《非合金钢及细晶粒钢焊条》GB/T 5117、《热强钢焊条》GB/T 5118的有关规定。

4.1.8 钢筋桁架焊点受剪承载力应符合下列规定：

1 钢筋桁架节点电阻点焊抗剪极限承载力应符合表4.1.8的规定；

2 支座钢筋之间及支座钢筋与下弦钢筋焊点抗剪极限承载力不小于6kN，支座钢筋与上弦钢筋焊点抗剪极限承载力不小于13kN。

表4.1.8 钢筋桁架节点焊点抗剪极限承载力

腹杆钢筋直径(mm)	4.5	5.0	5.5	6.0	6.5	7.0	8.0
单个焊点抗剪极限承载力(kN)	5.68	7.02	8.49	10.10	11.85	13.84	18.20

4.1.9 钢筋桁架的尺寸允许偏差应符合表4.1.9的规定。

表4.1.9 钢筋桁架的尺寸允许偏差(mm)

项 目	允许偏差(mm)	检验方法
长度	+10	尺量上弦和下弦钢筋长度
设计高度	+3	尺量钢筋桁架两端，取平均值
设计宽度	+4	尺量钢筋桁架两端，取平均值
相邻焊点中心距	+3	尺量上弦钢筋连续5个中心距，取平均值

支座钢筋位置	+3	尺量支座钢筋至下弦钢筋端部的距离
--------	----	------------------

4.1.10 钢筋桁架上下弦杆钢筋混凝土保护层厚度应符合国家现行标准《混凝土结构设计规范》GB 50010的规定。

4.2 楼承板底板

4.2.1 底板材料可根据工程特点及需求选用纤维水泥平板、细石混凝土板等水泥基模或其他非金属材质板。

4.2.2 纤维水泥平板的材料及质量要求应符合现行行业标准《纤维水泥平板第1部分：无石棉纤维水泥平板》JC/T 412.1中B类板的有关规定，并应符合下列规定：

- 1 厚度不应小于12mm，饱水密度不应大于2200kg/m³，吸水率不应大于28%；
- 2 干缩率及湿胀率均不应大于0.25%；
- 3 饱水抗折强度应满足设计要求，且不宜低于10MPa；
- 4 弹性模量不应小于6000MPa；
- 5 板面握螺钉力不应小于0.75kN。

4.3 专用连接件

4.3.1 专用连接件应符合施工安全性、可靠性的要求。免拆模和钢筋桁架连接构造应便于组装，单个连接件与钢筋桁架、免拆模连接的受拉承载力应满足本规程第5.2.6条的规定，并应符合设计要求。

4.3.2 专用连接件材质、强度、耐久性和防火性能应满足国家相关规范要求。

4.3.3 当专用连接件由塑料扣件和配套螺钉组成时，应符合下列规定：

- 1 塑料扣件应采用高强工程塑料注塑工艺制成，且应满足防火和耐久性要求；
- 2 螺钉应为不锈钢自攻螺钉，采用材料为铁素体不锈钢或奥氏体不锈钢；
- 3 螺钉型式尺寸及技术条件应符合国家现行标准《十字槽沉头自攻螺钉》GB/T 846和《紧固件机械性能螺栓、螺钉和螺柱》GB 3098.1的规定；
- 4 螺钉长度不小于40mm，且螺钉透过塑料扣件长度不小于20mm，螺钉公称直径不应小于4mm；

- 5 连接件与模单个连接点的受拉承载力不小于1.2KN。

4.3.4 沿钢筋桁架长度方向，专用连接件连接点的间距不宜大于200mm。

4.4 楼承板

4.4.1 免拆模楼承板外观质量应符合下列规定：

1 表面不得有裂纹、分层、脱皮；

2 沿长度方向掉角尺寸不应大于20mm，沿宽度方向掉角尺寸不应大于10mm，且一张板掉角数量不应超过1个。

4.4.2 免拆模楼承板尺寸偏差和检验方法应符合表4.4.2的规定。

表4.4.2 免拆模尺寸允许偏差和检验方法

检验项目	允许偏差(mm)	检验方法
长度	-3	尺量板两侧距边100mm处，取平均值
宽度	-2	尺量板两端距边100mm处，取平均值
厚度	±1	千分尺在板一端中间及距两角10mm处各量一次，取平均值
对角线差	-5	尺量两对角线，计算差值

4.4.3 免拆模楼承板出厂前宜在上表面涂刷界面剂，界面剂应符合现行行业标准《混凝土界面处理剂》JC/T 907的有关规定。

4.4.4 免拆模楼承板与桁架的连接方式的承载力能力、专用连接件承载能力要通过试验确定，钢筋桁架与免拆模连接形成的体系在施工阶段应能承担全部的施工荷载，并应采取措施保证在施工和使用阶段不产生影响结构使用的变形和裂缝。

5 设计

5.1 一般规定

5.1.1 免拆模钢筋桁架楼承板施工阶段可采用弹性分析方法分别计算钢筋桁架、免拆模、连接件的荷载效应。计算钢筋桁架时，荷载由桁架承担；计算模与钢筋桁架连接点时，荷载全部由模承担。

5.1.2 免拆模钢筋桁架楼承板进行施工阶段计算时，应根据施工实际情况采用合理的计算简图，并应符合下列规定：

1 免拆模厚度不计入受力钢筋的保护层厚度，楼承板内力计算可不考虑模与钢筋桁架的协同受力；

2 免拆模钢筋桁架楼承板的挠度计算可不考虑模与钢筋桁架协同受力。

5.1.3 施工阶段设计时，应对钢筋桁架楼承板在短暂状态下的承载能力极限状态进行设计。

5.1.4 免拆模钢筋桁架楼承板在施工阶段设置支撑时，支撑的设计及施工应符合国家现行标准《混凝土结构工程施工规范》GB 50666的有关规定。

5.1.5 免拆模钢筋桁架楼承板的防火设计应符合国家现行标准《建筑设计防火规范》GB 50016对楼板的有关规定。

5.2 设计要求

I 构件设计

5.2.1 免拆模钢筋桁架楼承板规格与外形尺寸(图5.2.1)应符合下列规定：

1 钢筋桁架腹杆节点间距 s_1 宜为200mm；

2 钢筋桁架间距 s_2 宜为200mm~300mm，至模边缘距离 s_3 宜为100mm~150mm；

3 钢筋桁架高度 h 宜为70mm~270mm，宽度 b 宜为80mm；

4 免拆模宽度 B 宜为600mm~1200mm；

5 钢筋保护层厚度不计入底板厚度，钢筋保护层厚度应满足现行国家规范和地方标准的相关要求。

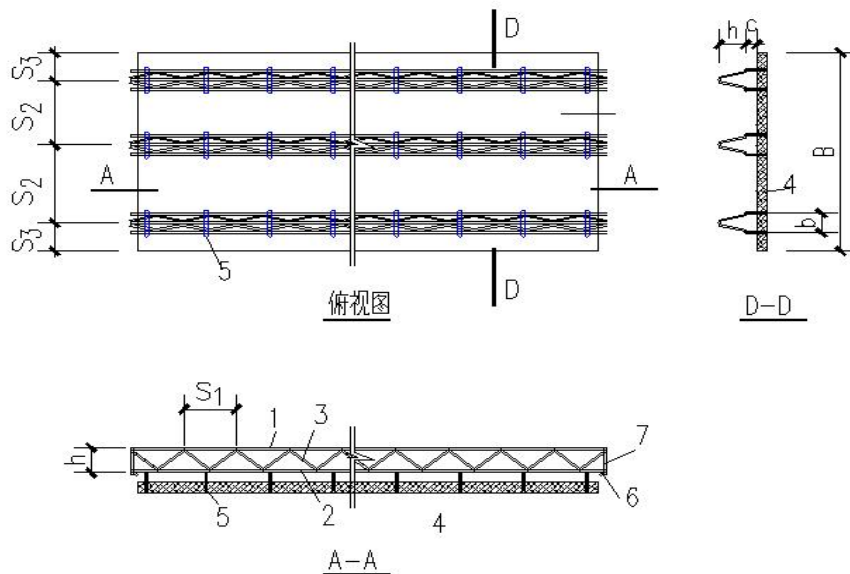


图5.2.1 免拆模钢筋桁架楼承板构造示意

1-上弦钢筋；2-下弦钢筋；3-腹杆钢筋；4-免拆模；5-专用连接件；6-支座横筋；7-支座竖筋

5.2.2 免拆模钢筋桁架楼承板的常用型号及技术参数可按本规程附录A的规定采用，施工阶段最大免支撑跨度由使用单位结合产品及工程实际情况计算而得。

II 施工阶段承载力及变形计算

5.2.3 免拆模钢筋桁架楼承板施工阶段的荷载应按下列规定采用：

- 1 永久荷载：免拆模钢筋桁架楼承板、钢筋和混凝土自重；
- 2 可变荷载：施工荷载，应以施工实际荷载为依据。当不能测量施工实际可变荷载或实际施工可变荷载小于 1.5kN/m^2 时，施工可变荷载应取 1.5kN/m^2 ；
- 3 集中荷载：可取 1.0kN 。

5.2.4 免拆模钢筋桁架楼承板施工阶段按承载力极限状态设计时，应采用基本组合，其荷载标准值应符合表5.2.4的规定。

表5.2.4 荷载分类及荷载标准值

荷载分类		荷载标准值
永久荷载	支撑架的架体自重 G_1 ，包括立杆、水平杆、斜杆、可调底座、可调托撑、双槽托梁等构配件的重量。	架体自重 G_1 标准值可按实际重量取值
	作用到支撑架上的荷载 G_2 ，包括模板及小楞等构件的自重。	模板自重 G_2 标准值应根据混凝土结构模板设计图纸确定。

永久荷载	作用到支撑架上的荷载G ₃ ，包括钢筋和混凝土自重，以及钢构件和预制混凝土等构件的自重。	普通梁钢筋混凝土自重G ₃ 标准值可采用25.5kN/m ³ ，普通板钢筋混凝土自重G ₃ 标准值可采用25.1kN/m ³ ，特殊钢筋混凝土结构应根据实际情况确定。
可变荷载	施工荷载Q ₁ ，包括作用在支撑架结构顶部模板面上的施工作业人员、施工设备、超过浇筑构件厚度的混凝土料堆放荷载	作用在支撑架上的施工人员及设备荷载Q ₁ 标准值可按实际计算，但不应小于2.5kN/m ² 。
	附加水平荷载Q ₂ ，包括作用在支撑架结构顶部的泵送混凝土、倾倒混凝土等因素产生的水平荷载。	泵送混凝土、倾倒混凝土等因素产生的附加水平荷载Q ₂ 标准值可取计算工况下的竖向永久荷载标准值的2%，并应作用在支撑架上端最不利位置。
	风荷载Q ₃	按现行国家标准《施工脚手架通用规范》GB55023和现行行业标准《建筑施工承插型盘扣式钢管脚手架安全技术标准》JGJ/T231的规定计算。

注：1 支撑脚手架上移动的设备、工具等物品应按其自重计算可变荷载标准值。

2 对于脚手架上的动力荷载，应将振动、冲击物体的自重乘以动力系数1.35后计入可变荷载标准值。

3 当作业上存在2个及以上作业同时作业时，在同一跨内各操作层的施工荷载标准值总和不应小于5.0kN/m²；

4 有水平泵管设置时，施工荷载标准值不应小于4.0kN/m²。

5.2.5 免拆模钢筋桁架楼承板应根据施工时楼板支撑情况，按单跨、两跨或多跨计算。计算时可取一榀钢筋桁架并向两侧延半个间距的范围为一个单元，并应符合下列规定：

1 钢筋桁架各杆件承载力应满足下式的要求：

$$\frac{\gamma_0 N}{A_s} \leq 0.9 f_y \quad (5.2.5-1)$$

式中：N——杆件轴心压力或拉力设计值(N),可按桁架模型或梁模型计算；

f_y ——钢筋抗拉强度设计值(N/mm²)；

A_s ——计算单元宽度范围内杆件截面面积(N/mm²)；

γ_0 ——施工阶段结构重要性系数，可取0.9。

2 钢筋桁架各受压杆件稳定性应满足下式的要求:

$$\frac{\gamma_0 N}{\varphi A_s} \leq f_y' \quad (5.2.5-2)$$

式中: N ——杆件轴心压力设计值(N),可按桁架模型或梁模型计算;

f_y' ——钢筋抗压强度设计值(N/mm²);

φ ——轴心受压构件的稳定系数,按国家现行标准《钢结构设计标准》GB 50017附录D中B类采用;

A_s ——计算单元宽度范围内受压钢筋截面面积(mm²)。

5.2.6 免拆模钢筋桁架楼承板模与钢筋桁架连接抗拉承载力应满足下式的要求:

$$K \left(\frac{G_k + Q_k}{n} \right) \leq N_k \quad (5.2.6)$$

式中: N_k ——专用连接件的单个连接点抗拉承载力标准值(N);

G_k ——施工阶段永久荷载标准值(N),包括钢筋桁架楼承板自重及湿混凝土自重,按本规程第5.2.3条取值;

Q_k ——施工阶段可变荷载标准值(N),按本规程第5.2.3条取值;

n ——免拆模钢筋桁架楼承板计算面积内连接件点的数量;

K ——安全系数取2.0。

5.2.7 施工阶段,在荷载标准组合作用下按照弹性方法计算的免拆模正截面边缘的材料法向拉应力,不应超过免拆模材料抗折强度标准值乘以折减系数0.8。在荷载标准组合值作用下,免拆模不应出现裂缝。

6 施工

6.1 一般规定

6.1.1 施工方应根据设计图纸确定的设计标准、选用的楼承板型号、楼承板布置方向、支座支方式和部位、附加筋设置要求等进行方案深化，特别是非规则部位的楼承板深化布置方案应请设计确认。

6.1.2 免拆模钢筋桁架混凝土板工程施工前应编制专项施工方案，专项施工方案的内容应包括：钢筋桁架楼承板的进场检验、组装排板、存放和吊装、安装固定、细部构造及钢筋绑扎、模板支撑方案、混凝土浇筑等内容。

6.1.3 混凝土布料机等重型机具不应布设在钢筋桁架楼承板上，必须布设时应采取相应的支撑措施，并对支撑的强度、刚度和稳定性进行验算。

6.1.4 设置支撑时，支撑应符合下列规定：

1 支撑应根据施工过程中的各种工况进行设计，应具有足够的承载力和刚度，并应保证整体稳固性；

2 支撑的材料、设计、制作与安装、拆除与维护、质量检验等应符合国家现行标准《混凝土结构工程施工规范》GB 50666的有关规定；

3 当模板采用铝合金可拆模时，宜采用早拆支撑技术方案，且应符合现行行业标准《组合铝合金模板工程技术规程》JGJ 386的有关规定；

4 支撑设置位置应与钢筋桁架楼承板设计相符，当不相符时应对钢筋桁架楼承板设计复核。

6.1.5 免拆模钢筋桁架楼承板与梁、柱、墙的连接和固定应按照设计的节点构造施工，经验收合格后方可施工。

6.2 施工准备

6.2.1 免拆模钢筋桁架楼承板及其组配件进场时，应根据本规程第7章的要求进行报验。

6.2.2 应合理规划构件运输通道和临时堆放场地，并应采取成品堆放保护措施。构件堆放场地应平整硬化，并有排水措施，堆放应符合下列规定：

- 1 堆放时应按项目、品种、型号、质量等级、生产和运输日期分别堆放；
- 2 宜采用专用堆放架进行堆放，应平放，钢筋桁架应向上，不得倒置；
- 3 多层叠放高度不宜大于1.5m。

6.2.3 施工前，应复核构件安装位置、节点连接构造及支撑方案等，并按照施工方案中的吊装顺序对钢筋桁架楼承板进行编号。

6.2.4 施工前，应进行测量放线并设置安装定位标识，且应符合下列规定：

1 楼层纵、横控制线和标高控制点由底层的原始点向上引测，并应根据楼层纵、横控制线和标高控制点放出钢筋桁架楼承板控制线；

2 应根据钢筋桁架楼承板编号对搁置位置进行编号；

3 测量放线应符合国家现行标准《工程测量通用规范》GB 55018的有关规定。

6.2.5 施工前，应检查复核起重设备及吊具处于安全操作状态并核实现场环境、天气、道路状态等符合起重施工要求。

6.2.6 起重作业区应实施隔离封闭管理，并应设置警戒线和警戒标识；对无法隔离封闭的，应采取专项防护措施。

6.3 安装

6.3.1 支撑宜采用独立钢支柱或满堂支撑脚手架系统，且应符合下列规定：

1 独立钢支柱的搭设场地应坚实、平整，底部应作找平夯实处理，地基承载力应满足受力要求。独立钢支柱底部应加设垫板，垫板应有足够的强度和支撑面积。采用木垫板时，垫板厚度应一致且应小于50mm，宽度不应小于200mm，长度不应小于2跨。

2 独立钢支柱搭设应按专项施工方案进行，钢支柱纵横间距不宜超过2m，并应符合下列规定：

1) 独立钢支柱应按设计图纸进行定位放线；

2) 应将插管插入套管内，安装支撑头，并应将独立钢支柱放置于指定位置；

3) 水平杆、三脚架等稳固措施应随独立钢支柱支撑同步搭设，不得滞后安装；

4) 应根据支撑高度，选择合适的销孔，将插销插入销孔内并固定；

5) 应根据设计图纸安装、固定楞梁；

6) 应矫正纵横间距、立杆的垂直度及水平杆的水平度；

7) 应调节可调螺母使支撑头上的龙骨顶至钢筋桁架楼承板板底标高。

3 满堂支撑架搭设时，钢筋桁架楼承板应吊装铺在龙骨上其立杆顶部应设置方木或钢方管，满堂支撑架系统应符合现行国家、行业标准的有关规定。

6.3.2 免拆模钢筋桁架楼承板起吊及临时安放应符合下列规定：

1 应采用专用吊架配合软吊带吊装，不得使用钢索直接兜吊；

2 吊装时应先将钢筋桁架吊离地面一定高度，检查重心是否稳定，吊带是否滑动，满足要求后方可吊运；

3 起吊时应根据钢筋桁架楼承板排板图和编号标记按序吊装，分区、分片吊装至相应的施工作业面；

4 钢筋桁架楼承板吊至楼层作业面后，应放置稳妥，及时安装，且不应集中堆放；

5 吊至楼层作业面的钢筋桁架楼承板暂不铺设时，应做可靠固定，防止滑落和倾覆。

6.3.3 免拆模钢筋桁架楼承板安装应符合下列规定：

1 钢梁、混凝土梁、梁墙模板及支撑构件验收合格后，方可进行钢筋桁架楼承板安装。钢筋桁架楼承板铺设前，应将梁顶面或梁模内杂物清除干净。钢筋桁架楼承板铺设，宜按楼层顺序由下往上逐层实施；

2 边角或平面形状变化处，可采用机械切割或气割进行切割，并对切割处采取技术措施予以补强；

3 免拆模钢筋桁架楼承板的支座钢筋应安装于可靠支座上，支撑应支设于架腹杆下节点位置。钢筋桁架主筋在两端支座处宜与墙、柱、梁钢筋牢固连接；

4 免拆模钢筋桁架楼承板模板与墙或梁搭接的缝隙，宜采用收边条或泡沫胶堵缝；

5 施工可变荷载不宜大于 1.5kN/m^2 ，应避免堆积过大的集中荷载，不可避免时应采取加强支撑措施；

6 免拆模钢筋桁架楼承板铺设一定面积后，应及时绑扎附加钢筋；

7 当按设计要求设置支撑时，支撑应采取有效地防倾覆和防滑移的临时措施。

8 免拆模钢筋桁架楼承板预留管孔处应设置洞边加强钢筋及边模待楼板混凝土达到设计强度后方可对模和洞口钢筋进行切割；在混凝土浇筑前切断钢筋桁架时，应在洞口两侧切断的钢筋桁架下方设置支撑。当孔洞有较大集中荷载或洞边大于900mm时，应按设计要求设置洞边梁；

9 预埋的箱体应可靠固定于模之上，可在免拆模上箱体位置处开设直径不大于30mm的圆孔；

10 应采用机械、冷作、空气等离子弧等方法切割楼承板，严禁采用氧气乙炔焰进行切割。

6.3.4 边模板安装应符合下列规定：

1 在钢结构工程中，每块钢筋桁架楼承板铺设、调整就位后，应采取下列措施来确保模、钢筋桁架与墙、柱、梁牢固连接：

1) 免拆模桁架楼承板长度方向的支承长度(指钢梁上翼缘边缘与端部竖向支座钢筋的距离)不应小于5倍的下弦钢筋直径，且不应小于50mm；

2) 钢柱处的钢筋桁架楼承板铺设时应在钢柱上预焊支承角钢，切除与钢柱碰撞部分的底板，并将上下弦钢筋与钢柱焊接；

2 在混凝土结构中，应保证钢筋桁架端部传力可靠，免拆模钢筋桁架楼承板模应有效搭接在梁侧模板上，且不宜超过梁模板内侧。边模板与墙、柱、梁模顶面每隔300mm间距宜固定一次，且应采取有效措施确保在浇筑混凝土时不漏浆。

6.4 安全文明施工

6.4.1 吊装免拆模钢筋桁架楼承板的软吊带必须配套，使用前应仔细检查，有破损的不得使用。

6.4.2 免拆模钢筋桁架楼承板安装及浇筑混凝土时，施工楼层下方严禁人员穿行。

6.4.3 免拆模钢筋桁架楼承板铺设时应放置稳妥，及时安装，模就位后应立即固定，不得在未固定可靠或未按要求设置支撑的钢筋桁架楼承板上行走。

6.4.4 免拆模钢筋桁架楼承板铺设固定后应及时做好洞口防护，设置临时防护措施并作明显标识。

6.4.5 吊装过程中遇中途停歇，应在吊装就位还未固定的楼承板四周设置警示标识，不得随意进入。

7 验收

7.1 楼承板验收

7.1.1 免拆模钢筋桁架楼承板施工的质量检查、分项工程、检验批划分和质量验收应符合国家现行标准《混凝土结构工程施工规范》GB 50666和《混凝土结构工程施工质量验收规范》GB 50204的有关规定。

7.1.2 免拆模楼承板安装及其支架时，下层楼板应具有承受上层荷载的承载能力，或加设支架；上、下层支架的立柱应对准，并铺设垫板。

检查数量：全数检查。

检验方法：对照模板设计文件和施工方案观察。

7.1.3 楼承板安装应满足以下要求：

- 1 楼承板的接缝不应漏浆；
- 2 在浇筑混凝土前，楼承板应浇水湿润，但楼承板内不应有积水。
- 3 浇筑混凝土前，楼承板内的杂物应清理干净。

检查数量：全数检查。

检验方法：观察。

7.1.4 用作楼承板的地坪等应平整光洁，不得产生影响构件质量的下沉、裂缝、起砂或起鼓。

检查数量：全数检查。

检验方法：对照模板设计文件和施工方案观察。

7.1.5 对跨度不小于4m的楼承板，应按设计要求起拱；当无设计要求时，起拱高度宜为跨度的1/1000~3/1000。

检查数量：在同一检验批内，应按有代表性的自然件抽查10%，且不小于3件；对大空间结构，可按纵、横轴线划分检查面，抽查10%，且不小于3面。

检验方法：水准仪或拉线、钢尺检查。

7.1.6 预埋件和预留孔洞的检查：

预埋件、预留孔和预留洞不得遗漏，安装牢固，偏差应符合表7.1.6的规定。

检查数量：按自然件抽查10%，且不少于3件。

检验方法：钢尺检查。

表 7.1.6 预埋件和预留孔洞的允许偏差

项目		允许偏差 (mm)
预埋钢板中心线位置		3
预埋管、预留孔中心线位置		3
插筋	中心位置	5
	外露长度	+10, 0
预埋螺栓	中心位置	2
	外露长度	+10, 0
预留洞	中心位置	10
	尺寸	+10, 0

注：检查中心线位置时，应沿纵、横两个方向量测，并取其中的较大值。

7.1.7 楼承板安装的偏差及检验方法应符合表7.1.7的规定。

检查数量：应按有代表性的自然件抽查10%，且不小于3件；对大空间结构，可按纵、横轴线划分检查面，抽查10%，且不小于3面。

表 7.1.7 免拆模楼承板安装的允许偏差及检验方法

项目	允许偏差 (mm)	检验方法
轴线位置	5	钢尺检查
表面标高	±5	水准仪或拉线、钢尺检查
相邻两板表面高低差	2	钢尺检查
表面平整度	2	靠尺和塞尺检查

注：检查中心线位置时，应沿纵、横两个方向量测，并取其中的较大值。

7.2 支撑系统验收

7.2.1 免拆模钢筋桁架楼承板宜优先采用盘扣式支撑体系，支撑体系的设计按国家现行相关标准执行。

7.2.2 免拆模钢筋桁架楼承板支撑系统设置、安装应符合施工方案要求和国家现行标准《混凝土结构工程施工质量验收规范》GB 50204的有关规定。

检验数量：应按钢筋桁架楼承板分项工程的检验批抽查，每个检验批应抽查不少于10处。少于10处的，应全数检查。

检验方法：观察，对照施工方案检查。

附录 A 免拆模钢筋桁架楼承板选型

A.0.1 纤维水泥板类免拆模钢筋桁架楼承板常用型号及技术参数宜按表A.0.1采用。

表A.0.1 免拆模钢筋桁架楼承板(纤维水泥板)常用型号及技术参数

免拆模钢筋桁架楼承板(纤维水泥板)			板厚 (mm)	施工最大适用跨度	
型号	钢筋桁架 高度(mm)	钢筋桁架 规格		无支撑	中间支撑
ATD1-1a-70	70	1a	100	1.3	2.2
ATD1-2a-70		2a		1.4	2.5
ATD1-3a-70		3a		2.1	4.2
ATD1-5a-70		5a		2.2	4.5
ATD1-6a-70		6a		2.3	4.7
ATD1-2a-80	80	2a	110	1.3	2.7
ATD1-3a-80		3a		2.3	3.7
ATD1-3b-80		3b		2.3	4.7
ATD1-6a-80		6a		2.5	5.0
ATD1-1a-90	90	1a	120	1.5	2.6
ATD1-2a-90		2a		1.5	3.0
ATD1-3a-90		3a		2.4	3.5
ATD1-3b-90		3b		2.4	5.1
ATD1-5a-90		5a		2.5	5.3
ATD1-6a-90		6a		2.7	5.4
ATD1-1a-100	100	1a	130	1.6	2.7
ATD1-3a-100		3a		2.6	3.2
ATD1-3b-100		3b		2.6	5.4
ATD1-5a-100		5a		2.7	5.5
ATD1-6a-100		6a		2.9	5.5
ATD1-2a-110	110	2a	140	1.7	2.9
ATD1-2b-110	110	2b	140	1.7	3.4

免拆模钢筋桁架楼承板(纤维水泥板)			板厚 (mm)	施工最大适用跨度	
型号	钢筋桁架 高度(mm)	钢筋桁架 规格		无支撑	中间支撑
ATD1-3b-110	110	3b	140	2.7	5.2
ATD1-3c-110		3c		2.7	5.7
ATD1-5b-110		5b		2.8	5.8
ATD1-7a-110		7a		3.1	6.0
ATD1-2a-120	120	2a	150	1.7	2.5
ATD1-2b-120		2b		1.7	3.6
ATD1-3b-120		3b		2.8	4.8
ATD1-3c-120		3c		2.8	5.9
ATD1-5b-120		5b		3.0	6.0
ATD1-6b-120		6b		3.2	6.3
ATD1-2b-130	130	2b	160	1.8	3.7
ATD1-3b-130		3b		2.9	4.5
ATD1-3c-130		3c		2.9	4.5
ATD1-5a-130		5a		3.1	4.5
ATD1-6b-130		6b		3.3	6.5
ATD1-7a-130		7a		3.4	6.5
ATD1-2b-140	140	2b	170	1.9	3.9
ATD1-3c-140		3c		3.0	5.9
ATD1-5b-140		5b		3.2	5.9
ATD1-6c-140		6c		3.4	6.5
ATD1-2b-150	150	2b	180	2.0	3.5
ATD1-2c-150		2c		2.0	4.0
ATD1-3c-150		3c		3.1	5.5
ATD1-5c-150		5c		3.3	6.5
ATD1-6c-150	150	6c	180	3.5	6.8
ATD1-2b-160	160	2b	190	2.0	3.0
ATD1-2c-160		2c		2.0	4.1
ATD1-3c-160		3c		3.2	5.0
ATD1-5c-160		5c		3.4	6.6
ATD1-6c-160		6c		3.7	7.0
ATD1-2c-170	170	2c	200	2.1	4.2
ATD1-3c-170		3c		3.3	4.6
ATD1-5c-170		5c		3.3	6.4
ATD1-6c-170		6c		3.8	7.2

注：1.施工最大适用跨度中“无支撑”指不设置支撑的两端简支板情况，“中间支撑”指跨中设置一道支撑的两等跨连续板情况；

2.上、下弦钢筋采用HRB400，腹杆钢筋采用性能等同CRB550 的冷轧钢筋；

3.钢筋桁架间距按200mm 计算，垂直于钢筋桁架方向上部钢筋位于钢筋桁架 上弦钢筋下方。

附录 B 免拆模钢筋桁架楼承板常用钢筋桁架钢筋规格代号

表B 免拆模钢筋桁架楼承板常用钢筋桁架钢筋规格代号

钢筋桁架 规格代号	钢筋直径(mm)				
	上弦	下弦	腹杆	上弦配筋 (mm ² /m)	下弦配筋 (mm ² /m)
1a	8	6	4.5	251	283
2a	8	8	4.5	251	503
2b	8	8	5	251	503
2c	8	8	5.5	251	503
3a	10	8	4.5	393	503
3b	10	8	5	393	503
3c	10	8	5.5	393	503
4a	10	10	4.5	393	785
4b	10	10	5	393	785
4c	10	10	5.5	393	785
5a	12	8	5	565	503
5b	12	8	5.5	565	503
5c	12	8	6	565	503
6a	12	10	5	565	785
6b	12	10	5.5	565	785
6c	12	10	6	565	785
7a	12	12	5	565	1131
7b	12	12	5.5	565	1131
7c	12	12	6	565	1131

注：1.上表是按照钢筋桁架间距200mm 计算的，当钢筋桁架间距调整时，配筋面积相应调整；

2. 支座钢筋选用公称直径为8~16mm 范围的热轧钢筋。

本标准用词说明

- 1 为便于在执行本标准条文时区别对待，对于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：
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”；
 - 4) 表示有选择，在一定条件下可以这样做的，采用“可”。
- 2 条文中指明应按其他标准执行的写法为：“应符合……的规定”或“应按……执行”。

引用标准名录

- 1 《十字槽沉头自攻螺钉》 GB/T 846
- 2 《钢筋混凝土用钢第1部分：热轧光圆钢筋》 GB 1499.1
- 3 《钢筋混凝土用钢第2部分：热轧带肋钢筋》 GB 1499.2
- 4 《紧固件机械性能螺栓、螺钉和螺柱》 GB 3098.1
- 5 《非合金钢及细晶粒钢焊条》 GB/T 5117
- 6 《热强钢焊条》 GB/T 5118
- 7 《冷轧带肋钢筋》 GB/T 13788
- 8 《建筑模数协调标准》 GB/T 50002
- 9 《建筑结构荷载规范》 GB 50009
- 10 《混凝土结构设计规范》 GB50010
- 11 《建筑设计防火规范》 GB 50016
- 12 《钢结构设计标准》 GB 50017
- 13 《建筑结构设计可靠度统一标准》 GB 50068
- 14 《工程结构设计基本术语标准》 GB/T 50083
- 15 《混凝土结构工程施工质量验收规范》 GB 50204
- 16 《混凝土结构工程施工规范》 GB 50666
- 17 《建筑施工安全技术统一规范》 GB 50870
- 18 《混凝土结构通用规范》 GB 55008
- 19 《工程测量通用规范》 GB 55018
- 20 《施工脚手架通用规范》 GB 55023
- 21 《冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程》 JGJ 95
- 22 《钢筋焊接网混凝土结构技术规程》 JGJ 114
- 23 《建筑施工扣件式钢管脚手架安全技术规范》 JGJ 130
- 24 《建筑施工模板安全技术规范》 JGJ 162
- 25 《建筑施工承插型盘扣式钢管脚手架安全技术标准》 JGJ/T 231
- 26 《钢筋桁架楼承板》 JG/T 368
- 27 《纤维水泥平板第1部分：无石棉纤维水泥平板》 JC/T 412.1

辽宁省地方标准

免拆模钢筋桁架楼承板应用技术规程

DB21/T XXXX-2026

条文说明

目 次

1 总 则.....	27
2 术语和符号.....	28
2.1 术 语.....	29
3 基本规定.....	29
4 楼承板技术要求.....	30
4.1 钢筋桁架.....	30
4.2 楼承板底板.....	30
5 设计.....	31
5.1 一般规定.....	31
5.2 设计要求.....	31
6 施工.....	32
6.1 一般规定.....	32
6.2 施工准备.....	32

1 总 则

1.0.1 本条规定是制订本标准的基本方针和原则。

1.0.2 本条规定了本规范的适用范围：

免拆模钢筋桁架楼承板是钢筋桁架通过专用连接件与模连接成一体的组合承重板。在施工过程中承担混凝土湿重和施工荷载，使用阶段钢筋桁架与混凝土共同作用，因此这种技术免去了支模和部分现场绑扎钢筋的工作及费用。为便于其推广，有必要制定相关技术标准，对其设计、施工及验收等内容作出规定。

1.0.3 本规范立足于我国各种类型免拆模钢筋桁架楼承板设计与施工的具体条件编制而成，凡本规范未规定的部分应符合其他相关国家现行标准。

2 术语和符号

2.1 术语

术语一节仅给出了本规范中专有的术语，其他术语与现行国家标准《工程结构设计基本术语标准》GB/T 50083、《建筑结构设计术语和符号》GB/T 50083、《建筑结构设计可靠度统一标准》GB 50068、《建筑结构荷载规范》GB 50009、《混凝土结构设计规范》GB 50010、《钢结构设计规范》GB 50017 等标准规范相同。

2.1.1 免拆模钢筋桁架楼承板 non dismantling bottom formwork steel-bars truss deck

由钢筋桁架与免拆模通过专用连接件连接组合而成，且在施工阶段承受全部施工荷载的组合承重板。可实现工业化方式生产，且具有模免拆除、一定跨度施工免支撑等特点。

2.1.3 钢筋桁架 steel-bars truss

本规程中钢筋桁架为三维空间的焊接钢筋骨架，上、下弦钢筋为连续平直钢筋，腹杆钢筋为连续弯折钢筋，横截面为倒 V 形。钢筋桁架构造可参照现行行业标准《钢筋混凝土用钢筋桁架》YB/T 4262 中弯脚和直脚形式的钢筋桁架。

2.1.4 钢筋桁架支座钢筋 support steel bar

支座钢筋用于固定钢筋桁架端部和传递支座反力，一般包括支座横筋和支座竖筋。

3 基本规定

3.0.1 考虑到桁架楼承板模数有限，在前期结构方案确定时，宜结合柱网和建筑功能，并参考后期使用的楼承板类型设置，楼面梁板体系和跨度，减少楼承板规格。

4 楼承板技术要求

4.1 钢筋桁架

4.1.1 当钢筋桁架参与板受力时，钢筋桁架上、下弦钢筋为受力钢筋，工程应用中应优先采用与板受力钢筋相同的型号。腹杆钢筋仅在施工阶段受力，不参与钢筋桁架混凝土板使用阶段的受力。

4.1.8 钢筋桁架中各焊点受剪承载力应满足各杆件可充分发挥承载力的要求。本条参照现行行业标准《钢筋桁架楼承板》JG/T 368给出了焊点的受剪承载力要求。

4.2 楼承板底板

4.2.1 免拆模应优先选用纤维水泥平板、细石混凝土板等水泥基模，当有可靠依据或应用经验时，也可采用其他板材，如镁晶板、UHPC薄板等。

4.2.2 本条规定了用于免拆模的纤维水泥板的相关性能要求，其中干缩率及湿胀率的要求接近现行行业标准《纤维水泥板 第1部分》JC/T 412.1中的低收缩板要求。

4.2.5 免拆模用板材经切割等加工后，长度和宽度应满足负偏差要求，以便于楼承板的拼接。

4.2.6 现有的细石混凝土模和纤维水泥板底在成型时模板顶平整度均较好，为了保证后浇混凝土和模模板能更好的作为整体工作，出厂前有必要在模板上表面涂刷界面剂。

5 设计

5.1 一般规定

5.1.1 施工阶段，免拆模钢筋桁架楼承板的受力模型：首先模承担全部荷载，再经模与钢筋桁架的连接件，将荷载全部传给钢筋桁架，由钢筋桁架再将荷载传到两端支撑上。因此钢筋桁架与模分别承担全部荷载进行验算。

5.1.2 免拆式桁架楼承板中，当细石混凝土底板或高延性混凝土底板等较薄免拆模与钢筋桁架通过模中的预埋件进行连接为整体时，二者连接比较薄弱，故施工阶段不宜考虑二者协同工作。

5.1.4 一般钢筋桁架楼承板选用表中会注明免支模的支撑长度，超过此长度时应增设支撑。但是即使可以考虑不设置支撑的跨度，在施工阶段也应控制板面堆载量，避免超载和过大的集中荷载，不可避免时应采取临时加强措施。

5.2 设计要求

5.2.3 施工荷载指施工人员和施工设备产生的荷载，并应考虑施工过程中可能产生的冲击和振动作用。若有过量的冲击、混凝土堆载以及管线等尚应考虑附加荷载。钢筋桁架楼承板施工阶段的承载力和挠度，应按实际施工荷载计算，可参考现行国家行业标准《建筑施工板安全技术规范》JGJ 162规定的施工荷载取值。

5.2.4 现行国家标准《建筑结构可靠度统一标准》GB 50068和《建筑施工模板安全技术规范》JGJ 162给出了荷载基本组合的效应设计值，但在钢筋桁架楼层板混凝土浇筑过程中，混凝土处于非均匀的流动状态，可能造成单块板受力过大。

5.2.5 本条参照现行业标准《钢筋桁架楼承板》JG/T 368给出了钢筋桁架楼承板施工阶段的承载力及变形计算内容。钢筋桁架的杆件一般为轴心受力构件，当存在杆件弯矩较大且不可忽略等特殊情况时，应根据杆件实际受力情况进行承载力及变形计算。

5.2.7 多层叠放时，宜通过工艺试验确定叠放支承方式，当不设置垫木时，依靠钢筋桁架支承，各层板的钢筋桁架应上下对齐，需保证模不发生破损；当设置垫木时，垫木位置应上下对齐，且在相应支承条件下水泥基免拆式桁架楼承板的模材料及钢筋桁架应力应满足施工阶段的计算要求。

6 施工

6.1 一般规定

6.1.1 经过对部分项目实际应用桁架楼承板情况的考察发现，项目往往是根据建筑功能的划分进行的楼面梁系布置，导致楼面梁的布置同实际生产的楼承板的跨度等模数并不匹配。当楼面板为非规则平面时，往往须要对楼承板进行现场切割后再安装；或者楼承板跨度与楼面梁跨度存在偏差导致支撑长度不够，需要调整型号或者设置支撑。因此，施工人员应根据实际的楼面梁系布置，并结合产品特征和设计要求，对楼面桁架楼承板的布置进行深化，特殊部位的布置方式应请设计单位确认无误后再实施。避免不顾现场实际情况，盲目施工导致的安全施工发生。

6.2 施工准备

6.2.2 本条堆放高度按照1.5米控制，多层叠放时，宜通过工艺试验确定叠放支承方式，当不设置垫木时，依靠钢筋桁架支承，各层板的钢筋桁架应上下对齐，需保证模不发生破损；当设置垫木时，垫木位置应上下对齐，且在相应支承条件下水泥基免拆式桁架楼承板的模材料及钢筋桁架 应力应满足施工阶段的计算要求。