《YJK鉴定加固从入门到精通》系列课程



1. **混凝土结构鉴定计算与加固设计** —主要适用对象,设计院与加固单位



2. **混凝土结构安全鉴定与抗震鉴定** —主要适用对象,检测鉴定单位



3.砌体、底框、内框架及混合结构的抗震鉴定与加固设计



4.砌体、底框、内框架及混合结构的安全鉴定



5.钢框架、门式刚架与网架结构的鉴定与加固



6.YJK鉴定加固100问分析(提高篇)



课件如何下载

- 1.盈建科官网-微课堂可以下载视频与ppt
- 2.可以拨打电话010-86489797要下
- 3.也可以在当地qq群或者微信群里问下











单构件评级表格交互输出,这个主要是用于当 模型较大,构件数量很多时,生成的报告页数很多 用户就想输出局部的构件。

此功能只影响报告中的构件输出数量统计,不 影响最终房屋的评级结果。

		200 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00						Concerts.				~~~		I I DULLE		
Ç	au					⊿ 梁M	t t	主顶	1000 1000 1000 1000 1000 1000 1000 100	* ++	190	ſſ[振型	↓ 质心 振动
钩	安全性 枝 鉴定 纟	勾件评级 洁果统计	鉴定报 输出设	造 鉴定 提		¥٧	L t	主底	即如剪力	三维 配筋	三维 内力	三维 位移	E R			■ 楼层 ■ 结果
1	安全性	鉴定	坚	定报告		标准	内力		梁内力包络		3	三维显示	.		变形	图
民用	月建筑可靠性	鉴定														×
F	用建筑可靠	主要		一、工程根	況	二、 作	、检验项 依据与设·	目、 备	三、考	资料核查		四	、现场检测	ĮI]	五、结构	模型计算 息
Т	小建筑可靠	神鉴完		,房屋安全	性鉴定评	級										
	4FC-7% BXIII.								构件评级表格	等级输	出设置					
	危险房屋	鉴定		项	∃	承 译	载能力 P定项		构造与连接 评定项		位移或到 评定项	新	裂缝剪 评定	战损伤 ≣项	 构件综;	} → 弾定
	抗震鉴知	Ē		单构件 表格输	≕评级 出内容	⊠ au ⊠ cu	⊡ bu ⊡ du		⊠au ⊠bu ⊠cu ⊠du		Zau Zcu ⊡	⊿bu ⊿du	⊠ au ⊠ cu	⊠ bu ⊠ du	⊠ au ⊠ cu	⊠bu ⊠du
	安全性鉴 (北京地村	諚 示)		报告	立置	6.1	.1.1节		6.1.1.2节		6.1.1.3 [:]	τ̈́	6.1.1	.4节	6.1.1.	5节
	抗震鉴觉 (北京地林	臣 示)		✓ 单构件単构件一、数里	‡评级表材 级表格各 输出设置	格各等级 ·等级 t	数里取育 上部承	前处理 (重结) 代表原	交互属性輸出 构子单元安全性 层设置(自然层)	主鉴定	1) ž	选择楼层
			ਮੋ	- 算简图输i	出设置									确	定	取消

依据抗震鉴定标准3.0.5,选择89规范,地震作用应 按2010规范地震影响系数曲线,场地特征周期按表 3.0.5手动输入。

3. 手动设置对应规范的地震影响系数曲线

YJKCAD-参数输入-地质信息 >	自定义员	網系数曲	繊									×
输入关键字搜索 青空	地震信! ☑ 使用	息 > 自定 月自定义地	义影响系 i震影响系	教曲线 教曲线								
结构总体信息	自定	义步长(₅)	0.1	自定	义步数	60	规范	訪時探	全国系列	1989		\sim
计算控制信息 控制信息	特征	周期(T ₅ ,	s) 0.25	结构	阻尼比(*) 5	地震	眼影响无势	全国系列	2010 DBJ/T15-	-92-2021	٦
州展系数 二阶效应 二阶效应	T(5)	+0	+0.1	+0.2	+0.3	+0.4	+0.5	+0.6	工海机规 全国先列	1989	9-2023	
分析求解参数	α	0.0180	0.0400	0.0400	0.0339	0.0262	0.0214	0.018	组制初	2001	0.0100	
率現性////////////////////////////////////	T(s)	+1	+1.1	*1.2	+1.3	+1.4	+1.5	+1.6	+1.7	*1.8	+1.9	
基本参数	α	0.0115	0.0105	0.0097	0.0091	0.0085	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	
指定风荷载	T(s)	+2	+2.1	+2.2	+2.3	+2.4	+2.5	+2.6	+2.7	+2.8	+2.9	
地震信息	α	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	E.
自定义影响系数曲线	T(s)	+3	+3.1	+3.2	+3.3	+3.4	+3.5	+3.6	+3.7	+3.8	+3.9	
时现亚式通机视损法 地震作用放大系数	α	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	0.0080	
性能设计	T(s)	+4	+4.1	+4.2	+4.3	+4.4	+4.5	+4.6	+4.7	+4.8	+4.9	v

当本标准未给出具体方法时,可采用现行国家标准《建筑抗 震设计规范》GB 50011 规定的方法,按下式进行结构构件抗震 验算:

- S ≤ R/γ_R. (3.0.5) 式中 S ──结构构件内力(轴向力、剪力、弯矩等)组合的设计 值;计算时,有关的荷载,地震作用,作用分项系 数、组合值系数,应按现行国家标准《建筑抗震设计 规范》GB 50011的规定采用,其中,场地的设计特 征周期可按表 3.0.5 确定,地震作用效应(内力)调 整系数应按本标准各章的规定采用,8、9度的大跨 度和长悬臂结构应计算竖向地震作用。
 - R ——结构构件承载力设计值,按现行国家标准《建筑 抗震设计规范》GB 50011的规定采用;其中,各 类结构材料强度的设计指标应按本标准附录A采 用,材料强度等级按现场实际情况确定。
 - γ_{Ra} ——抗震鉴定的承载力调整系数,除本标准各章节另 有规定外,一般情况下,可按现行国家标准《建 筑抗震设计规范》GB 50011的承载力抗震调整系 数值采用,A 类建筑抗震鉴定时,钢筋混凝土构 件应按现行国家标准《建筑抗震设计规范》GB 50011承载力抗震调整系数值的 0.85 倍采用。

表 3.0.5 特征周期值(s)

		场地	类 别	
设计地展分组	I	П	ш	IV
第一、二组	0.20	0.30	0.40	0.65



《YJK鉴定加固从入门到精通》系列课程第五节:

钢框架、门式刚架与网架结构的鉴定与加固







盈建科建筑鉴定与加固设计 软件产品

为助力工程师更好更高效的进行既 有建筑的鉴定与加固设计,盈建科开发 了既有建筑鉴定与加固设计软件。

盈建科鉴定与加固设计软件集成于 广泛使用的盈建科结构设计软件中,可 准确高效的对既有建筑进行

安全鉴定、抗震鉴定、加固设计、 危险房屋鉴定。



















钢框架结构的鉴定与加固



钢框架结构的鉴定

应力结果鉴定

抗震鉴定评级





→ 01	02	03	04
模型输入	设 置 计 算 参 数 、 前 	进行鉴定计算	查看鉴定结果
输入已有建筑模	置	1. 应力结果鉴定	1.可直接查看应 力比是否满足
型、荷载,钢材牌 号	参数中可勾选 "拉震鉴定加固"	2. 抗震鉴定	2. 看查看钢构件 的抗震鉴定评级
(支持DWG图纸 翻模)	项和"安全鉴定"	3. 安全鉴定	3. 可查看钢构件的安全鉴定评级

一、建立既有建筑结构模型



在建模菜单下进行结构模型建模,分两种方法, 一是手动建模,二是图纸翻模



高效准确的导入CAD图纸生成全楼模型



钢结构图纸翻模



三、鉴定计算参数与前处理交互设置

钢结构结构鉴定计算涉及到的鉴定参数 — 总览图

抗震鉴定参数页

安全鉴定参数页



钢结构如何按旧版本钢标进行鉴定:

钢结构设计信息参数中,不勾选【执行《钢结构标准》(GB50017-2017)】和不勾选【执行门规GB51022-2015】,则程序自动按旧版本钢标和门刚02进行鉴定计算。

	内件设计信息 > 钢构件设计信息	
输入关键字搜索 清空	☑执行《高钢规》JGJ99-2015	钢结构防火验算
结构总体信息	钢构件截面净毛面积比 0.85	□ 进行承载力法防火验算
计算控制信息		防火规范结构重要性系数 1
控制信息	和柱计算长度系数按有侧移计算	承载力验算时温度内力折减系数 1
二阶效应		燃烧物类型 纤维类 🗸
分析求解参数		保护层类型
非线性屈曲分析 风荷载信白	日本になった。	梁 外边缘型 ~ 柱 外边缘型 ~
四四時間忌 基本参数	□	支撑 外边缘型 ~
指定风荷载		
	□ 执行门规GB51022-2015	日初年期的人体护屋序度
地展信恩 自定义影响系数曲线	刚柱计算长度系数	□ 医用咽入的 ☑ 轴向离力物件去走温度组合
时域显式随机模拟法	□ 执行门规GB51022附录A	▶ 111111111111111111111111111111111111
地震作用放大系数 她能恐过	↓ 执行门规GB51022附录A. 0.8	
性能包络设计	□ 门刚构件按宽厚比等级控制局部稳定	加生的权效异 组合沙旋工荷载(Lur/m2) 1.5
隔震减震	截面宽厚比等级 S3 √	
减震性能包络设计 乳江在白	☑ 门刚梁有轴力时按压弯构件设计	
反开信忌 活荷载信息	☑ 门刚梁按压弯构件验算平面内稳定性	抗剪连接件单侧边距(mm) 20
构件设计信息		☑ 冷弯薄壁构件考虑冷弯效应
构件设计信息 4.44444444444444444444444444444444444	□ 1.017 《钢结构设计标准》(GB50017-2017)	方、矩形管成型方式系数 1
迎家狗住设计信息 钢构件设计信息	」 按范厚比等级控制局部稳定	
包络设计	截面宽厚比等级 33 ~ ~	
材料信息 材料参数	中心支撑截面宽厚比等级 S3 🗸 🗸	
钢筋强度	组合梁截面宽厚比等级 S2 ~	
地ト室信息 荷載知今		
组合系数		
组合表		
目定义上况组合 按要整定与加固	□ 凵执行《钢结构设计标准》2017(修订稿)	
抗震鉴定与加固		
抗震鉴定(构件验算)	世を行けたりにしたみのかっ	
钢结构加固 安全性鉴 完	現行的結构设计标准2017: 	"。音盛变物件,第7音轴心盛节物件,第9音转变, Fa
可靠性鉴定标准	构件进行钢构件的强度、稳定和抗堕验算。	ᅊᆍᆇᇹᅚᄢᆍᆞᇷᆞᆃᄺᄱᅝᆇᄭᆧᄢᆍᆞᇷ᠈ᆃᄱᆇᇢᆞᢘᆿ
危险房屋鉴定标准 准司一		
大田式		

构件抗震承载力评定标准:

抗震鉴定与加固 > 抗震鉴定(构件验算) 输入关键字搜索 清空 构件抗震承载力验算 □ 考虑非抗震组合 □ 不进行实配钢筋鉴定 结构总体信息 计算控制信息 砼构件评定形式 控制信息 ● 抗力效应比 刚度系数 《建筑抗震鉴定标准》GB 50023-2009第3.0.3条规定, B类 二阶效应 钢筋面积比 分析求解参数 非线性屈曲分析 建筑的抗震鉴定,当抗震措施鉴定满足要求时, 承载力抗震调整系数的折减系数 1 风荷载信息 构件承载力评定标准 基本参数 主要抗侧力构件的抗震承载力不低于规定的95%、 指定风荷载 构件类别 主要抗侧力构件 次要抗侧力构件 地震信息 地震信息 次要抗侧力构件的抗震承载力不低于规定的 90%, 也可不 0.9 通过(≥) 0.95 自定义影响系数曲线 时域显式随机模拟法 要求进行加固处理。 地震作用放大系数 性能设计 性能包络设计 程序提供参数可自由设置主要抗侧力构件和次要抗侧力构 隔震減震 减震性能包络设计 件通过标准。 设计信息 活荷载信息 构件设计信息 构件设计信息 边缘构件设计信息 钢构件设计信息 包络设计 材料信息 材料参数 钢筋强度 地下室信息 荷载组合 组合系数 组合表 自定义工况组合 抗震鉴定与加固 抗震鉴定与加固 抗震鉴定(构件验算) 钢结构加固 构件承载力评定标准: 安全性鉴定 ||用于设置构件抗震承载力验算评定标准,分为主要抗侧力构件和次要抗侧力构件,默认值为1。 可靠性鉴定标准 危险房屋鉴定标准

YJKCAD-参数输入-抗震鉴定与加固 > 抗震鉴定(构件验算)

>

安全鉴定参数页

安全性鉴定下软件提供两类鉴定内容,一种是可 靠性鉴定标准下的安全性鉴定,一种是危险房屋鉴定; 两类鉴定只能取一种进行设计。

当参数中已勾选其中一种鉴定类型,再勾选另一 种鉴定类型时,会有弹框提示。

如勾选了危险房屋鉴定,此时再勾选可靠性鉴定 会进行如下图弹框提示。



/JKCAD-参数输入-安全性鉴定	> 可靠性鉴定标准				×
	安全性鉴定 \ 可靠性鉴定标	<u>ل</u>			
输入关键字搜索	☑ 安全性鉴定(原钢筋谱3	间施工图菜单生成	(→ → → → → → → → → → → → → → → → → → →	手册	
结构总体信息			设计规范	 上部承重结构 ·	
计算控制信息 	○ 民用建筑可靠性鉴定标准		○∞중제#葉	整体性评	定等级
刚度系数	(GB50292-2015)		00%列规记	如向位移	
□	● 工业建筑可靠性鉴定 (GB50144-2019)	标准	◯01系列规范		TAENFAX
非线性屈曲分析 网 荷载信白		鉴定标准		围护系统承载	部分
基本参数	0"(0811/637-2015)		● 10系列规范	围护系统1	半定等级
指定风荷载 1. 他震信息	□ 考虑地震组合 □ □ :	接单层层层评级	□ 构件按分组评:	级 一	+评定形式
地震信息		5. 考虑承载力折减系	数 构件承载管	∽●抗 版力评定 ● 抗	;力效应比
日定入京师系数曲线时域显式随机模拟法	技加回后截面金定 ≥_	(取前处理交互定	②值) 验算-	·顶 ^{····} ··· ··· ··· ··· ··· ··· ···· ··	筋面积比
地震作用放大系数	构件评级标准R/(γOS)				
性能包络设计	混凝土构件种类	au(a)	bu(b)	cu(c)	du(d)
隔震 隔震 限度	重要构件(≥)	1.000	0.900	0.830	0.000
设计信息 活费#信息	次要构件(≥)	1.000	0.870	0.800	0.000
构件设计信息	钢构件种类	au(a)	bu(b)	cu(c)	du(d)
边缘构件设计信息	重要构件 (≥)	1.000	0.950	0.880	0.000
网构件设计信息 句络设计	次要构件 (≥)	1.000	0.920	0.850	0.000
材料信息	初休均件抽米	en(e)	hu(b)	an(a)	du (d)
	● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ●	1 000	0.900	0.830	0.000
地下室信息		1.000	0.870	0.800	0.000
组合系数					
组合表 自定义工况组合					
抗震鉴定与加固 按要终定与加固					
抗震鉴定(构件验算)					
钢结构加固 安全性祭 <u>定</u>	工业建筑可靠性鉴定标准 : 通过该参新可以设置安全性奖	完妥用的规范标	住: 程序日前支持续	8《尾田建筑司集	和整定标准》和
可靠性鉴定标准		》进行安全性鉴	定,当勾选某一规范	标准后会根据相应	规范条文自动设置
一 尼阿方座金正标准 【 装配式	评级表格数值,并且后面也会 主 《房屋结构综合字合称 合	;按照对应标准进; ; 按:# 》 等行业和	行评级结果输出和鉴; 地在终空扫描,	定报告输出; 后续]	版本还将提供北京
	川小 "厉崖有19年百又王董疋	和推《守门亚州	地/丁金花竹/庄。		
長久 長出	恢复默认 高级选项			确定	取消

安全鉴定标准选择

- 鉴定标准

通过该参数可以设置安全性鉴定采用的规范标准; 程序目前支持按照《民用建筑可靠性鉴定标准》 和《工业建筑可靠性鉴定标准》进行安全性鉴定.

当勾选某一规范标准后会根据相应规范条文自动 设置评级表格数值,并且后面也会按照对应标准进行 评级结果输出和鉴定报告输出;

还提供北京市《房屋结构综合安全鉴定标准》等 行业和地方鉴定标准。

P	GB 50292-2015	Р	GB 50144 - 20
民用建筑	可靠性鉴定标准	工业建筑	可靠性鉴定标准
Standard for of	appraisal of reliability civil buildings	Standard for of industrial	appraisal of reliability buildings and structures
2015-12-03 发布	2016-08-01 实施	2019-06-19 发布	2019-12-01 实

YJKCAD-参数输入-安全性鉴定	> 可靠性鉴定标准				>
	┌安全性鉴定 > 可靠性鉴定标:	准			
輸入关键字搜索 清空		副选工团装备开出	ポラ)、安全鉴定:	€m	
结构总体信息	◎ 女主性金走 \ 原納肋頂:	的爬上回来牛主风	或求八) <u>本主並定</u> 公计规范		
计算控制信息	金延物准		又月766日		A laster last
空制信息 回度 S 新加速 日本 100 100 100 100 100 100 100 100 100 10	○ 氏用建筑可靠性金定 (GB50292-2015)	E怀小庄	◯ 89系列规范	一整体性评	定等级
二阶效应		375-V#2		侧向位移词	P定等级
分析求解参数	● (GB50144-2019)	-1494E	○01系列规范		部分
风荷载信息	○房屋结构综合安全性	鉴定标准	① 10 系列抑范	国拍玄统社	#75 亚完等级
基本参数	○ (DB11/637-2015)		C 10 R M M M		TAE NEW YORK
」 「 」 指定 凡 何 戦 し し し し し し し し し し し し し	□考虑地震组合 □	按单层房屋评级	□ 构件按分组评约	·····································	F评定形式
地震信息		告虑承载力折减系			力效应比
日本义家卿条敛曲线日本	□ 按加回后截面釜定 ⊻	(取前处理交互定	♡値) │ 「验算子	61~ 〇钢	筋面积比
地震作用放大系数	─构件评级标准R/(vOS)-				
性 躯设计	混凝土构件种类	au(a)	bu(b)	cu(c)	du(d)
隔震滅震	重要构件(≥)	1.000	0.900	0.830	0.000
减震性脑包给设计 	次要构件 (≥)	1.000	0.870	0.800	0.000
活荷载信息	,				
格件设计信息 构件设计信息	钢构件种类	au(a)	bu(b)	cu(c)	du(d)
边缘构件设计信息	重要构件(≥)	1.000	0.950	0.880	0.000
钢构件设计信息 句络设计	次要构件 (≥)	1.000	0.920	0.850	0.000
材料信息	7/11/+ 1/2/+ 1/+ 1/+	()	1-(1)	-()	1.(1)
		au(a)	Du(D)	cu(c)	
地下室信息	里要构件(≥)	1.000	0.900	0.830	0.000
荷载组合 组合乏新	次要构件(≥)	1.000	0.870	0.800	0.000
组合表					
自定义工况组合					
抗震鉴定与加固					
抗震鉴定(构件验算) 1925-1010日	工业建筑司务性教学行业。				
安 <u>全性整定</u>	通过该参数可以设置安全性鉴	定采用的规范标准	註; 程序目前支持按;	探《民用建筑可 算	主要是一些
可靠性鉴定标准 危险库层终宁标准	《工业建筑可靠性鉴定标准	»进行安全性鉴定	2,当勾选某一规范 [,]	标准后会根据相应	规范条文自动设置
2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.2.	· 评级表格数值,并且后面也会	:按照对应标准进行	f评级结果输出和鉴辩 #在终空标准。	〒报告输出; 后续)	版本还将提供北京
	巾 \\ 厉臣斩何际旨女主登定	₩ # # 寺 打 业 和 は	凹力金正怀准。		

承载能力项评定界限值

该参数用于设置构件按承载能力项评定构件安全性等级 时各等级下的R/(γ₀S)界限值,对混凝土构件、钢构件、砌 体构件分别进行设置,表中默认值会根据所选择的鉴定标 准自动进行设置,用户也可交互修改各等级下的界限值。

如《工业建筑可靠性鉴定标准》下<mark>钢构件按承载能力</mark>评 定时各等级下抗力效应比界限值。

6.3 钢 构 件

6.3.1 钢构件的安全性等级应按承载能力、构造两个项目评定,并应取其中较低等级作为构件的安全性等级。

6.3.2 钢构件的承载能力项目应按表 6.3.2 的规定评定等级。 构件抗力应结合实际的材料性能、缺陷损伤、腐蚀、过大变形和 偏差等因素对承载能力进行分析论证后确定。

表 6.3.2 钢构件承载能力评定等级

+5/+3	in 14		评定	2标准	
1411+1	**尖	а	b	с	d
重要构件、 连接	$R/(\gamma_0 S)$	≥1.0	<1.0 ≥0.95	<0.95 ≥0.88	<0.88

27

续表	6.	3.	2	

+5 /4	Teb 344	评定标准						
和41年3	种 尖	а	b	с	d			
次要构件	$R/(\gamma_0 S)$	≥1.0	<1.0 ≥0.92	<0. 92 ≥0. 85	<0.85			

YJKCAD-参数输入-安全性鉴定	> 可靠性鉴定标准				:
	─安全性鉴定 > 可靠性鉴定标	准			
输入关键字搜索	☑安全性鉴定(原钢筋请到	到施工图菜单生成	或录入)安全鉴定	手册	
结构总体信息			员计规范 	上部承重结构	
计算控制信息 控制信息	○ 民用建筑可靠性鉴定	标准	○ 89奚利抑范	整体性评	定等级
	(GB50292-2015)		0.0016130072	侧向位移词	评定等级
分析求解参数	● 工业建筑可靠性鉴定 (GB50144-2019)	「「「「」」	◯01系列规范	围拍系统承载	dp/1
非线性油曲分析 风荷载信息	○房屋结构综合安全性	鉴定标准	● 10系列规范	国护系统承载	₽/J 评定等级
基本参数 指定风荷载	- (DB11/63/-2015)		0	7人+54	+2a,⇔π4-₽
地震信息	□考虑地震组合 □	按单层房屋评级	□ 构件按分组评约	级	+评定形式 计效应比
地展信息 自定义影响系数曲线	🗌 按加固后截面鉴定 🗹 🕇	考虑承载力折减系 (取前处理交互定	数 构件承载能 ※值) 验算子	と力评定 □ ① 印 □ □ 印	が <u>不</u> 通に 筋面积比
时域显式随机模拟法 地震作用放大系数					
性能设计 性能句络设计	混凝土构件种类	au(a)	bu(b)	cu(c)	du(d)
隔震减震	重要构件(≥)	1.000	0.900	0.830	0.000
一	次要构件 (≥)	1.000	0.870	0.800	0.000
沽荷载信息	钢构件种类	en(e)	հո(ի)	cu(c)	dn (d)
构件设计信息	● 重要构件(≥)	1,000	0.950	0.880	0.000
钢构件设计信息	次要构件 (≥)	1.000	0.920	0.850	0.000
 包臵设计 材料信息 					
材料参数 钢筋品度		au(a)	bu(b)	cu(c)	du(d)
地下室信息		1.000	0.900	0.800	0.000
组合系数		1.000	0.010	0.000	0.000
111日 组合表 111日日 11日定义工况组合 111日日					
抗震鉴定与加固 抗震鉴定与加固					
抗震鉴定(构件验算)	物件等机运会时长去改合比	4二小孙3几里。			
	构件的安全性等级应根据承载	孙在攻血 : 能力、构造与连接	8、位移或变形、裂线	漨或其他损伤等检	查项目综合评
	定,每个检查项目需进行单独 完全性等级时,通用规范以及	₩¥级,然后取最低 客回告性终会与**	S等级作为构件等级。	。其中按承载能力;	项目评定构件的 参数用于沿置物
装配式	安王祖寺级时, 迪田规氾以及 件按承载能力项评定构件安全	合可非性金定怀和 性等级时各等级T	E规定应来用机力效则 S的R/(γOS)界限值,	亚心进行评级。该 对混凝土构件、钢	≫ 叙用于设面构 刚构件、砌体构件 ✔
	,				

前处理鉴定计算的相关设置





模型建立与荷载输入完成后,然后设置好鉴定阶段的参数,就可以进行鉴定计算了。





	应力比鉴定	
Г		
`		
ī		
1]	抗震鉴定评级)
- - - - -		
	安全鉴定评级	

N−B=123(I Lbin=8.01(钢梁 Q345	=1000 m)Lb 框架3)128, J=)out=8.0 梁 工字册	1000129)(2 1(m) Nfb=3 §	2)H H*U*B 3 Nfb_gz=	*T(mm)=H4 3 Rsb=345	00*200*1	10*10		
-M(kNm) LoadCase	-1- -95 (8)	-1- -29 (8)	2- 9 0) (0)	-3- 0 (0)	-4- 0 (0)	-5- 0 (0)	-6- 0 (0)	-7- -39 (7)	-J- -108 (7)
+M(kNm) LoadCase	(0)) (0)	0 18) (7)	45 (7)	53 (8)	42 (8)	12 (8)	0 (0)	0 (0)
Shear LoadCase	76 (8)	56 (8)	37 (8)	18 (8)	(7)	-21 (7)	-40 (7)	-60 (7)	-79 (7)
(7)Mx= (7)V=	-108. -78.8	0 F1= F3=	122. 311 < 22. 726 <	(f= 30 f= 175	5. 000 . 000	应力	比鉴定		
高厚比:hw 正则化长细	pR: D /tw=3 比:)	b/tt=9.50 88.00 < 1 λ n_b=0.4	b > b/tr_n hw/tw_max= 41	1ax=8.25 :57.77		() (时况2》7.4	+. 1	
抗震鉴定 2 次要抗侧力	010系 构件	列规范	(C类):						
-M(kNm) LoadCase	-1- -83 (27)	-1- -2: (27)	-2- 5 0) (0)	-3- 0 (0)	-4- 0 (0)	-5- 0 (0)	-6- 0 (0)	-7- -34 (27)	−J− −94 (27)
+M(kNm) LoadCase	(0)) (0)	0 15) (27)	39 (27)	46 (27)	37 (27)	10 (27)	0 (0)	0 (0)
Shear LoadCase	66 (27)	49 (27)	32 (27)	15 (27)	-1 (27)	-18 (27)	-35 (27)	-52 (27)	-69 (27)
(27) Mx= R/S = 3	-94 . 820	.0 My=	0.0 通过	N=	0.0 F1=	106. 43	37 < f=	406. 667	,
$(27) V_{X} = R/S = 1$	0 1. 781). 0 Vy=		F3= 1	9.806 < f	= 233.	333		-
构件抗震承	载力	金算结果	: R/S = 3.	820 -	—_通过 	吧	震狙台↑	いい一度	Ŧ
安全鉴定 Y0-1.000	《氏用 ξ=1	建巩可新 .000 主	*性釜定标/ =要构件 	推》: _2_	-4-	-6-	_4_	_7_	
−M(kNm) LoadCase	-95 (8)	(8)	2- 9 0) (0)	-3- 0 (0)	-4- 0 (0)	-5- 0 (0)	0 (0)	-39 (7)	-108 (7)
+M(kNm) LoadCase	(0)) (0)	0 18) (7)	45 (7)	53 (8)	42 (8)	12 (8)	0 (0)	0 (0)
Shear LoadCase	76 (8)	56 (8)	37 (8)	18 (8)	(⁻² (⁷)	-21 (7)	-40 (7)	-60 (7)	-79 (7)
 (7) Mx=	-108. 0S)= 0S)= 级结项评级	0 My= 2.493 0 Vy= 7.700 果: ξR/ au级 及结果: a 吉果: au	0.0 M ————————————————————————————————————	= 汲 3= 22 汲 2. 493	0.0 F1= .726 < f= ——au级	122. 311 175. (I < f=	305. 000	
构件评级结	果 a	u级		非地	震组合下	的安全	鉴定评级	È.	

钢构件应力比鉴定结果

钢梁与钢柱可查看其应力比是否满足,应力比<1,表示满足;>1,不满足。 也可查看宽厚比等构造是否满足规范要求。

图形结果:



文本结果:

N-B=123 (I=1	1000128	3, J=1000)129) (2)	H H*U*B*	T (mm) =H4	400*200*1	0*10		
Lbin = 8.01 (m)) Lbout	:=8. 01 (m)	Nfb=3	Nfb_gz=3	Rsb=34	5			
钢梁 Q345 框	E架梁 [工字形							
livec=1.000	tf=0.	850 n.j=	=0. 400						
		-1-	-2-	-3-	-4-	-5-	-6-	-7-	-J-
-M(kNm)	-95	-29	0	0	0	0	0	-39	-108
LoadCase (8)	(8)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(7)	(7)
+M(kNm)	0	0	18	45	53	42	12	0	0
LoadCase (0)	(0)	(7)	(7)	(8)	(8)	(8)	(0)	(0)
Shear	76	56	37	18		-21	-40	-60	-79
LoadCase (8)	(8)	(8)	(8)	(7)	(7)	(7)	(7)	(7)
(
(7) Mx = -7	108. 0_F	1= 122	2.311 <	f= 305.	000				
(7) V = -7	78.8 F3	3= 22.	726 < f	= 175. (000	//			
**苋厚比超阳	₹: b/tf	=9.50 >	b/tf_ma	x=8. 25		《高铜	闪 规》7.4	4. 1	
高厚比: hw/t	tw=38.0	00 < hw/1	tw_max=5	7.77					
正则化长细比	ζ: λn_	_b=0. 41							

钢构件抗震鉴定结果

钢梁与钢柱可查看地震组合下的承载力鉴定结果: R/S > 1,通过; R/S < 1,不通过。

图形结果:

文本结果:

设计结约 边缘 构件 计 航空	弹性时程分析 植 運 工 品口 鉴定 報告約 安全性 料 加個 鉴定 約		IIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIII	T留设计 预制构件施工器			2 mm 1 mm	
3 80(海社)	鉴定加固 安全性 15.63(通过) 20.40(通过)	<u>鉴定 鉴定报告</u> <u>4,72 (通过)</u>	标准内力 梁内力包络		<u> </u>		聖村比 图内容 加固做法 抗剪承载力 原有钢筋 承载力提高幅度 实配/计算钢筋面积 限值 1.00 新增钢筋 做法面积 抗震鉴定结果 砼梁加固前弯矩标准值 截能力+404	抗震鉴定 2010系列规范(C类): 次要抗侧力构件 -1- $-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7 -J-LoadCase (27) (27) (0) (0) (0) (0) (0) (27) (27)+M (kNm) 0 0 15 39 46 37 10 0 0LoadCase (0) (0) (27) (27) (27) (27) (27) (0) (0)Shear 66 49 32 15 -1 -18 -35 -52 -69LoadCase (27) (27) (27) (27) (27) (27) (27) (27)$
	 _113.58 (通社)	<u>0.33(不利</u>)	福 11.32(通过) 11.32(通过) 2.58(通过)	4.14(通过) 4.78(通	 飛	 23 0 1 1<td></td><td>K/S = 3.820 <u>— 通过</u> (27) Vx= 0.0 Vy= −68.7 F3= 19.806 < f= 233.333 R/S = 11.781 <u>— 通过</u> 构件抗震承载力验算结果: R/S = 3.820 — 通过</td>		K/S = 3.820 <u>— 通过</u> (27) Vx= 0.0 Vy= −68.7 F3= 19.806 < f= 233.333 R/S = 11.781 <u>— 通过</u> 构件抗震承载力验算结果: R/S = 3.820 — 通过

钢构件安全鉴定结果

钢梁与钢柱可查看非地震组合下的承载力安全鉴定结果:可显示为au bu cu du评级。

图形结果:

文本结果:

设计结界	弹性时程分析 楼板及设备振动	预应力 工具箱 砂体	设计 基础设计 施工图设计 引	网制构件施工图 钢结构图 非线性计算 工程	建筑计 二维图形编辑 砼参数化绘图 🖸		
	🔝 T 🖦 🖷 🦷	🗟 🏴 🥌 🕬 🗍 ti	虹 🖬 弯矩 💾 🙀 🛲 🤇	🕽 直询 💃 振型 🖌 慮心 📈 🏠 威			
■	鉴定 钢结构 安全性 构件评级 鉴定		☆ 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ●		
<mark>」</mark> 验算	加固加固鉴定结果统计输出。	2置报告	□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□		王具 配筋 截面 ↓ 24 第1层 一层顶结构平面布置		
	鉴定加固安全性鉴定鉴	淀报告 标准内力	梁内力包络 三维显示	变形图 网架网壳 预组合内次	b 等值线 工具 工程对比	安全鉴定 《民用建筑可靠性鉴定标准》:	
					会图内容	γ 0=1.000 ξ=1.000 主要构件	-(7
au			A LL	0 11		-M(kNm) -95 -29 0 0 0 0	0 -39 -108
\Box	âu	Ť	սս ۵Ա			LoadCase (8) (8) (0) (0) (0) (0)	(0) (7) (7)
<u> </u>	¥¥		yu ···	+ + ••	○ 初行編号		
—		+			 ● 评级结果(包络) 	+M(kNm) = 0 = 0 18 45 53 42	
					· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
⊐						Shear 76 56 37 18 -2 -21	-40 -60 -79
ē					🗹 au 🗹 bu 🗹 cu 🗹 du	LoadCase (8) (8) (8) (8) (7) (7)	(7) (7) (7)
						(7) W109 0 W 0 0 N- 0 0 E1- 122 21	1 / 5- 205 000
	du		du		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	$\xi R/(y \circ S) = 2.493$	T K T- 305,000
					小教長に伊朗会教	(7) Vx= 0.0 Vy= −78.8 F3= 22.726 < f= 175.0	000
						$\xi R / (\gamma 0S) = 7.700$ — au χ	
						承载能力评级结果: $\xi R/(\gamma 0S) = 2.493$ — au级 构进顶证例结果: au例	
					构件信息 构件验算	何這一项叶级后来: au级 位移或变形项评级结果: au级	
					显示控制 搜索构件	其他损伤项评级结果: au级	
					文字高度 增大 减小 默认		
1	OU		au		衬图设置 插入 取消 显隐	构幵评级结果: au级	
					→		
B		OD					
au			au	au			
	du		au au				

生成鉴定报告

生成鉴定报告:可控制报告输出的内容



生成鉴定报告:抗震鉴定评级与安全鉴定评级均在报告体现

全部					
工程概况	6.4 房屋安全性等级				
检验项目、依据与设备	根据≪工业建筑可靠性鉴定标准≫8.	0.2条,工业建筑鉴定	单元的安全性等级应	根据其地基基础、上部	『承重结构和』
東村夜戸	系统的安全性等级评定。				
结构模型计算参数	房屋的安全性等级见下表,该房屋安	全性等级为四级。			
房屋安全性鉴定评级		表6-4-1 房	屋安全性等级		
☑ 6.1 上部承重结构的安全	上部承重结构	地基基础	围护结构系统	房屋安全性等级	
	D	1	A	四级	
○0.3 周示和何条款 ○ 6.4 房屋安全性等级	第一步评级:	④重结构由转低笔级作为1	之后的第一步还宁笑犯		
	第二步评级:	が里和150年4×166年3×1F/98	加生的场 少时进步级。		
	当围护结构系统安	全性等级比第一步评定等约	贤低一级时,房屋安全 怕	生等级取第一步评定等	
27.2 综合机械能力捐数量 27.3 物性抗菌承载力验售	级;	公林华妃世俗	R.44.再级时 - 它尼空本M	+轮视而答毕还学轮级	
7.4 处理建议	当回》:51为秋元文 隆一级;	主性守城 化第一少 叶庄守》	从临州级时,厉崖女王!	1.守城舣第一少 叶庄守城	
结构分析及设计结果简图	当围护结构系统安	全性等级比第一步评定等约	吸低三级时,房屋安全的	生等级取第一步评定等级	
	降两级。				
	7 房屋机高釜足				- All the second
	以房屋建丁, 依据《建筑抗震釜正标/	±≫GB50023-2009中1.∪).4余规定,对改建功	i按U突建筑要水进行犰	「農金正。
		· · · · ·			
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023-	2009中1.0.5条规定,			
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05	g)。对该房屋的抗震	鉴定内容包括抗震措施	鉴定、综合
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。	2009中1. 0. 5条规定, ,设防烈度为6(0. 05	3)。对该房屋的抗震	鉴定内容包括抗震措施	¥鉴定、综合打
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节;	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05。 .2节为综合抗震能力排	ʒ)。对该房屋的抗震 徵鉴定章节; 7.3节	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定	▲ 「鉴定、综合打 2章节。
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》	2009中1.0.5条规定, , 设防烈度为6 (0.05, .2节为综合抗震能力排 GB 50223-2008、《建:	3)。对该房屋的抗震 徵鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准》(B	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震者	验室、综合打 2章节。 措施核查,抗
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。	2009中1.0.5条规定, , 设防烈度为6 (0.05, .2节为综合抗震能力排 GB 50223-2008、《建:	g)。对该房屋的抗震 徵鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准≫GB	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震打	驱鉴定、综合打 2章节。 措施核查,抗
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6 (0.05, .2节为综合抗震能力排 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗 潤	g)。对该房屋的抗震 徵鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准》GB 譯措施核查结果	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震打	函鉴定、综合打 2章节。 惜施核查,抗
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05, .2节为综合抗震能力排 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准》GB 指施核查结果 结构现状	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震打 鉴定结果	5%至之、综合打 2章节。 措施核查,抗
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。 检查项目 结论.	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05 .2节为综合抗震能力排 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求	g)。对该房屋的抗震 1数鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准》GB E措施核查结果 结构现状	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震打 鉴定结果	5%至之、综合打 2章节。 甘施核查,抗
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。 检查项目 结论: 7.9 综合粒雾能力指数数字	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05 .2节为综合抗震能力排 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗 规范要求	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准》GB 器措施核查结果 结构现状	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震打 鉴定结果	5鉴定、综合打 2章节。 甘施核查,抗
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节, 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05 .2节为综合抗震能力排 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求 -2009对该房屋讲行综	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节,7.3节 筑抗震鉴定标准》GB 器措施核查结果 结构现状 合抗震能力指数计算	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震打 鉴定结果 (第二级鉴定),计算	5%至之、综合打 2章节。 甘施核查,抗
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节, 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05, .2节为综合抗震能力排 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求 -2009对该房屋进行综 表7-2-1 楼层综合机	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节,7.3节 筑抗震鉴定标准》GB 器措施核查结果 合抗震能力指数计算结果 计算能力指数计算结果	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震打 鉴定结果 (第二级鉴定),计算	5%室定、综合打 2章节。 甘施核查,抗
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节, 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05 .2节为综合抗震能力推 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求 -2009对该房屋进行综 表7-2-1 楼层综合指	g)。对该房屋的抗震 徵鉴定章节, 7.3节 筑抗震鉴定标准 ≥ GB 諸描施核查结果 结构现状 合抗震能力指数计算 谎能力指数计算结果 综合抗震能力指数计算	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震打 鉴定结果 (第二级鉴定),计算	982年、综合打 2章节。 甘施核查,抗 可结果见下表。
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。 <u>检查项目</u> 结论: 7.2 综合抗震能力指数鉴定 根据《建筑抗震鉴定标准》GB 50023 楼层	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05, .2节为综合抗震能力推 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求 -2009对该房屋进行综 表7-2-1 楼层综合加	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准》GB 雪 措施核查结果 结构现状 合抗震能力指数计算 气流震能力指数计算结果 综合抗震能力指	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震 鉴定结果 (第二级鉴定),计算 数 Y向	整定、综合打 2章节。 措施核查,抗 日结果见下表。
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。 <u>检查项目</u> 结论: 7.2 综合抗震能力指数鉴定 根据《建筑抗震鉴定标准》GB 50023 楼层	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05, .2节为综合抗震能力推 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求 -2009对该房屋进行综 表7-2-1 楼层综合1	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准 ≫ GB 雪 措施核查结果 结构现状 合抗震能力指数计算 清淀能力指数计算结果 综合抗震能力指	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震 鉴定结果 (第二级鉴定),计算 数 Y向 616820.75	醫鉴定、综合打 2章节。 措施核查,抗 时结果见下表。
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。 <u>检查项目</u> 结论: 7.2 综合抗震能力指数鉴定 根据《建筑抗震鉴定标准》GB 50023 楼层 1	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05, .2节为综合抗震能力推 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求 -2009对该房屋进行综 表7-2-1 楼层综合1 29	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准 ≫ GB 营措施核查结果 结构现状 合抗震能力指数计算 清淀能力指数计算结果 综合抗震能力指数计算 1.74 7.90	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震 鉴定结果 (第二级鉴定),计算 数 Y向 616820.75 665219.81	醫室、综合打 電节。 措施核查,抗 时结果见下表。
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。 <u>检查项目</u> 结论: 7.2 综合抗震能力指数鉴定 根据《建筑抗震鉴定标准》GB 50023	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05 .2节为综合抗震能力推 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求 -2009对该房屋进行综 表7-2-1 楼层综合1 29 34 准要求	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准 ≫ GB 营措施核查结果 含抗震能力指数计算 清震能力指数计算结果 综合抗震能力指数计算 1.74 7.90	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震 鉴定结果 (第二级鉴定),计算 数 Y向 616820.75 665219.81	醫鉴定、综合打 2章节。 措施核查,抗 时结果见下表。
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。 检查项目 结论: 7.2 综合抗震能力指数鉴定 根据《建筑抗震鉴定标准》GB 50023 楼屋 1 2 本房屋综合抗震能力满足抗震鉴定标	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05 .2节为综合抗震能力推 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求 -2009对该房屋进行综 表7-2-1 楼层综合1 29 34 准要求。	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准》GB 雪 措施核查结果 含抗震能力指数计算 运能力指数计算结果 综合抗震能力指数计算 1.74 7.90	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震 鉴定结果 (第二级鉴定),计算 微 Y向 616820.75 665219.81	醫鉴定、综合打 2章节。 措施核查,抗 日结果见下表。
	依据《建筑抗震鉴定标准》GB50023- 该房屋用途为,抗震设防分类为丙类 指数鉴定、构件抗震承载力鉴定。 本报告7.1节为抗震措施鉴定章节; 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗震设防分类标准》 核查结果见下表。	2009中1.0.5条规定, ,设防烈度为6(0.05, .2节为综合抗震能力推 GB 50223-2008、《建: 表7-1-1 抗震 规范要求 -2009对该房屋进行综 表7-2-1 楼层综合1 29 34 准要求。 要拉侧力物件+14-28/	g)。对该房屋的抗震 微鉴定章节; 7.3节 筑抗震鉴定标准 ≥ GB 营措施核查结果 结构现状 合抗震能力指数计算 清能力指数计算 (高能力指数计算 (高能力指数计算 (高能力指数) (高) (1.74 (1.74) (1.74) (1.90) (1.0000+□□14)	鉴定内容包括抗震措施 为构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震 鉴定结果 (第二级鉴定),计算 微 Y向 616820.75 665219.81	 ・ (宗合村) ・ (宗会社) ・ (宗会社



钢框架结构的加固

加固做法布置

加固参数设置

加固结果查看

钢结构加固依据的是《钢结构加固设计标准》GB 51367-2019



第六章 增大截面加固法

6 增大截面加固法

6.1 一般规定

6.1.1 采用焊接连接、螺栓连接、铆钉连接和粘贴钢板的增大 截面法加固,应符合本章的规定。

6.1.2 采用增大截面加固钢构件,应考虑原构件受力情况及存在的缺陷和损伤;在施工可行、传力可靠的前提下,可按本标准 附录 B 选取有效的截面增大形式。

6.1.3 采用增大截面法加固钢结构构件时,其构造设计应符合下列规定:

1 加固件应有明确、合理的传力途径;

2 加固件与被加固件应能可靠地共同工作,并采取措施保 证截面的不变形和板件的稳定性;

3 对轴心受力、偏心受力构件和非简支受弯构件,其加固件应与原构件支座或节点有可靠的连接和锚固;

4 加固件的布置不宜采用导致截面形心偏移的构造方式;

5 加固件的切断位置,应以最大限度减小应力集中为原则, 并应保证未被加固处的截面在设计荷载作用下仍处于弹性工作 阶段。

6.1.4 完全卸荷状态下,采用增大截面法加固钢构件的设计、 计算可按现行国家标准《钢结构设计标准》GB 50017 的规定进 行,并应符合下列条件:

1 原构件的缺陷和损伤应已得到有效补强;

2 原构件钢材强度设计值应已根据可靠性鉴定报告确定;

3 当采用焊接方法加固时,其新老构件之间的可焊性应已 得到确认。

6.1.5 负荷状态下,采用增大截面法加固钢构件的设计、计算

B.0.3 受弯构件的截面加固可采用规定的形式(图 B.0.3)或 其他形式。



钢结构加固建模布置菜单分布





I	轴线	网格	构	牛布置	楼板	術置	荷	巅入	自	定
			Ĩ	\mathcal{A}	Π	.	<u>0.p</u>	I-IV	×	6
	 默认参数	新増 构件	 柱 加固	梁 加固		 拾取 布置	震损 系数	使用 条件	删除	
			加固有	超				编辑		

类型1

类型2

类型3

【钢结构加固】、【使用条件】菜单用 于加固做法和使用条件的定义及布置

 \sim

х 添加 删除 显示 清理 修改 ₩ E 顶底 当前层 去重 1 L L 类型 参数 加固方法 类型1: 200*200*10*1 类型2: 200*200*10*10 2 ₩₩3: 200*200*8*12 3 类型4: L20x3 4 类型5: 200*200*8*12 5 布置参数 构件类别 ◉钢梁 ○钢柱 ○钢支撑 ●光标 ○轴线 ○窗口 ○国区 -注: 1. 变截面钢梁加固只支持类型1 和类型5; 2. 变截面钢柱加固只支持类型1; 加固做法定义



钢结构截面加固

做法名称:	
原始截面	加固连接方式
	● 焊接加固
	○ 螺栓、铆钉连 一接加固
加固施焊参数	布置方案
焊脚尺寸(mm) 6 ● 间断焊	
焊段长度(mm) 400 ○ 连续焊	● ⊽Aultora
焊段间隔(mm) 400	
截面加固部分其它数据	
加固部分钢号: Q235	~
□ 上翼緣加强板位于	内侧
加强板定位距离D: (mm)	15
加强板B1: (mm) 200	
加强板B2: (mm) 200	
加强板T1: (mm) 10	
加强板T2: (mm) 10	
连续增加 确定	取消

 \times

使用条件 (加固钢构件)	>
加固钢构件使用条件	
○I 特繁重动力荷载;	
○Ⅱ 动力荷载或振动荷载作	用;
◉Ⅲ 间接动力荷载或静力荷	载作用;
○Ⅳ 静力荷载作用,并允许	塑性设计;
选择布置	
●光标 ○轴线 ○窗口	
应用到本层所有构件	取消





对工字钢梁、钢柱提供丰富的加固方法





支持工字钢梁、钢柱的变截面加固



支持钢结构工字型变截面梁、柱加固 变截面<mark>梁</mark>支持加固类型1(上下翼缘贴焊加强钢板)、类型5(下翼缘焊接T型钢) 变截面柱支持加固类型1(上下翼缘贴焊加强钢板)。



钢结构加固设计总参数





负荷加固计算

先勾选参数"鉴定加固",然后点击"钢结构加固参数",程序会自动勾选"执行钢结构加固设计标准 GB51367-2019",执行该规范<mark>负荷</mark>加固相关规定。

6.1.5 负荷状态下,采用增大截面法加固钢构件的设计、计算

23

应按本标准第6.2节~第6.4节的规定进行。

卸负荷加固计算

先勾选参数"鉴定加固",然后点击"钢结构加固参数",取消勾选"执行钢结构加固设计标准GB51367-2019",执行该规范卸荷加固相关规定。

6.1.4 完全卸荷状态下,采用增大截面法加固钢构件的设计、 计算可按现行国家标准《钢结构设计标准》GB 50017 的规定进 行,并应符合下列条件:

- 1 原构件的缺陷和损伤应已得到有效补强;
- 2 原构件钢材强度设计值应已根据可靠性鉴定报告确定;

3 当采用焊接方法加固时,其新老构件之间的可焊性应已 得到确认。

/JKCAD-参数输入-抗震鉴定与	加固 > 抗震鉴定与加固	_
輸入关键字搜索 清空	- 抗震鉴定与加固 > 抗震鉴定与加固 - 「公 鉴定加固(原钢筋在施工图菜单中生成或录入) 鉴定加固手册	ł
结构总体信息 计算控制信息	- 抗震鉴定规范系列 ● 国标	
	吉构加固	_

	· 全要终于生物图 、 钢结构物图
輸入关键字搜索 清空	10.最差定=1,000/2.10540000 □ 执行钢结构加固设计标准CB51367-2019
结构总体信息 计算控制信息 控制信息 网度信息 高级分析 非线性屈曲分析 分析求解参数 风荷载信息	名义应力计算模型 打开 名义应力计算组合 1.3 1.3 ×恒 + 1.5 注:名义应力计算模型中的工况 論出所有可加固构件的名义应力
基本参数 指定风荷载 地震信息 自定义影响系数曲线 时域显式随机模拟法 地震作用放大系数	翼線贴钢板厚度利用系数 注:1.用于加固类型Ⅰ 2.用于整体稳定验算系数Φb计算,以及翼 線局部稳定验算
性能设计 性能包络设计 隔震减震 减震性能包络设计 设计信息 活荷载信息 构件设计信息	
科F设计信息 边缘构件设计信息 钢构件设计信息 包络设计 材料信息 材料参数 钢筋强度	
死下至病园 荷载组合 组合系数 组合表 自定义工况组合 方震鉴定与加固 抗震鉴定与加固 拉要鉴定(物件地答)	
10.展畫生 119日 34月 19日 34月 安全性鉴定 同事性鉴定标准 危险房屋鉴定标准 装配式	执行钢结构加固设计标准GB51367~2019 : 勾选时按《钢结构加固设计标准》相关规定,执行负荷加固;不勾选时按《钢结构加固设计标准》第 6.1.4条执行卸荷加固。

名义应力计算



名义应力计算模型

此处用于选择未布置加固做法的原始模型工程路径, 钢结构加固需要使用两套模型进行计算,

未布置加固做法的原始模型用于计算名义应力,

布置了加固做法的模型用于钢结构加固计算及设计,

需要注意,未布置加固做法的原始模型必须完成全部 的计算及设计。

6.1.6负荷状态下 钢构件的焊接加固,应根据原构件的使用 条件,校核其最大名义应力 *o*_{0max} 是否符合表 6.1.6 应力比限值 的规定。若不符合规定时,不得在负荷状态下进行焊接加固;应 改用其他增大截面的方法进行加固。

表 6.1.6 焊接加固构件的使用条件及其应力比限值

类别	使用条件	应力比限值 oomax /fy
Ι	特繁重动力荷载作用下的结构	≪0.20
П	除 I 外直接承受动力荷载或振动作用的结构	≪0.40
Ш	间接承受动力荷载作用,或仅承受静力荷载作用的 结构	≪0.65
IV	承受静力荷载作用,并允许按塑性设计的结构	≤0.80







YJKCAD-参数输入-抗震鉴定与加固 > 钢结构加固



名义应力计算组合

默认采用1.3恒+1.5活,用户可对默认的系数进行修改,一般采用默认值即可。

输出所有可能加固构件的名义应力

勾选时,对于加固模型中所有工字形截面构件(钢梁、钢柱)输出最大名义应力;若不勾选,则只输 出布置了加固做法的工字形截面构件(钢梁、钢柱) 的最大名义应力。



翼缘贴钢板厚度利用系数(Φ)

对于加固做法类型1,当工字形截面翼缘贴焊钢板 时,如下图所示,对于加固后的截面上翼缘厚度: tu=t1+Φ*t3、下翼缘厚度:td=t2+Φ*t4、截面总高 度h1=h+Φ*(t3+t4),该系数为新加钢板厚度等效系 数,需用户填写,默认值为0。加固做法类型1的整体 稳定系数Φb计算及翼缘局部稳定验算时,该参数起作

用。





加固前处理交互设置菜单分布



	钢构件加固前处理交互菜单																			
						_	x64	- 盈	建科建	筑结构	计算	莫块一	-yj	K—A [7.0.0]	-	[C:\	Use	rs\1	0142.
ſ	前处理	及计算	设计组	锞	弹性时	1程分析	植	表板及设	备振动	预	应力	ΤĦ	箱	砌	体设计	1	基础设	壯	Ď	工图设
		•	SG	ø	γ_0			÷		\oslash	Ż				POF		au	Ì	PD	
ļ	板属性	节点属性	抗震 等级	材料 强度	重要性 系数	性能 设计	减隔震 设计	人防 构件	超配 系数	非调整 构件	删除	复制	鉴定	加固	用户手册	D 5	安全性	鉴定	用户	手册
			特殊	构件定义	۷.								٦J	局部影	响系数(出	鉴定力	1固)			
													•	梁	• 支撑		墙柱	È,	🥖 删除	全人
														柱	。 墙梁				🖉 删降	全楼
														抗侧力	构件					
													•	梁	▫ 支撑		墙档	È,	🖉 删降	余本层
														柱	。 墙梁			_	🖉 删除	全楼
													D 1	初始挠	度ω0					
													•	梁	• 支撑	•	柱		删除本	层
																		se la companya de la	删除全	楼
													D	焊接残	余挠度ω	W				
													•	梁	• 支撑		柱		删除本	层
																		Ś	删除全	楼
														貿缘贴	钢板厚度	利用	系数			
													•	梁	• 支撑	•	柱		删除本	层
																		se la companya de la	删除全	楼
													🗅 🕯	网构件	加固强度	修正	系数			
													•	梁	• 支撑	•	柱	se la companya de la	删除本	层
																		Ś	删除全	楼
														腐蚀损	伤强度降	紙系	数			
													•	梁	• 支撑	•	柱	<u>_</u>	删除本	层
																		<u>_</u>	删除全	楼

当总参数中勾选"鉴 定加固"时,前处理 下会显示鉴定加固交 互设置功能菜单



根据《钢结构加固设计标准》 6.2.6条规定需要设置加固构件 的初始挠度,用户可通过【鉴定 加固】下拉菜单给布置了加固做 法的钢梁、钢柱设置初始挠度, 默认值为0。

6.2.6 钢结构受弯构件加固后的总挠度 ω_T可按下式确定,且不 应超过现行国家标准《钢结构设计标准》GB 50017 规定的限值。

	2. 0/						
式中 ω0——初始挠度, 按实测资料或加固前实有荷载与加	1固前						
的截面特性计算确定 (mm);							

- ω_w——焊接加固时的焊接残余挠度,可按本标准第 6.2.7
 条确定 (mm);
- Δω——挠度增量,按加固后增加的荷载标准值和已加固截 面特性计算确定(mm)。

100 🕞 🖳 🛱 🧭	1									
重要性 性能 减隔震 人防 超配 非调整	删除 复制	鉴定加固 用户手册 安全性鉴定 用户手册								
系数 设计 设计 构件 系数 构件	• •	▼ ▼								
×	📄 局部影响系数(鉴定加固)									
★ 参数名 参数值		• 梁 • 支撑 • 墙柱 🎻 删除本层								
拉 初始 挠度 ω 0 (mm) 2.000000		• 柱 • 墙梁 🖌 🖌 删除全楼								
		一 抗侧力构件								
		• 梁 • 支撑 • 墙柱 🎻 删除本层								
	_	• 柱 • 墙梁 🖌 🖌 删除全楼								
		剂 初始 挠度 ω0								
	_	▫ 梁 ▫ 支撑 ▫ 柱 💉 删除本层								
初始 投度ω0(∎∎)										
可设置加固钢梁和钢柱的现场测量初始		焊接残余挠度ωW								
1002	ļ	• 梁 • 支撑 • 柱 💉 删除本层								
2.00 🚒 2.00		🖌 删除全楼								
Ť T	Ť	翼缘贴钢板厚度利用系数								
		• 梁 • 支撑 • 柱 💉 删除本层								
50	0.0	🖌 删除全楼								
a 1m		钢构件加固强度修正系数								
3		• 梁 • 支撑 • 柱 💉 删除本层								
	_									
8	0.0	腐蚀损伤强度降低系数								
		▫ 梁 ▫ 支撑 ▫ 柱 🎻 删除本层								


布置了加固做法的钢梁、钢柱绕截面弱轴的焊接残余挠度 (ω_{wv}),可采用该功能进行人工交互设置,人工交互值将代替焊 接残余挠度计算值,参与构件强度、稳定等验算。未人工交互 时,采用默认值(默认值为焊接残余挠度计算值)。

> 6.2.7 焊接残余挠度 ω_w宜采取施工措施消除:其数值可按以下 经验公式确定:

$$\omega_{\rm w} = \frac{\delta h_{\rm f}^2 L_{\rm s} (2L_0 - L_{\rm s})}{200 I_0} \sum_{i=1}^m \xi_i \psi_{\rm f} y_i \qquad (6. 2. 7)$$

- 式中: δ----考虑加固件间断焊缝连续性系数,当为连续焊缝时,
 - 取δ为1.0,当为间断焊缝时,取加固焊缝实际施 焊段长度与连续施焊长度的比值;
 - *h*_f——角焊缝焊脚尺寸 (mm);
 - L_s——加固件焊缝连续的总长度 (mm);
 - L₀——受弯构件在弯曲平面内的计算长度 (mm); 单跨简 支梁时取梁的计算跨度 (mm);
 - I_0 ——原构件截面的惯性矩 (mm⁴);
 - y;——第 i 条加固焊缝至构件截面形心的距离 (mm);
 - ϵ_{1} ——与加固焊缝处结构初始应力水平 σ_{0i} 有关的系数,应 按表 6.2.7 取值:
 - f,——原构件钢材的屈服强度标准值(MPa):

	權理荷	輸入	数智设	HCAD	DWG	糚	前处理	及计算	设计结	果	弹性时程	分析	楼	板及设备	振动	预	应力	I	箱	体设计	基础设计	t i	施工图设
	, <u>R</u>	\checkmark			P				SG	<i>"</i>	γ_0		Ð	÷		\bigcirc	X			POF	au		POF
计制制	算 荷載 枚 校核	连续梁 编辑	特殊梁	特殊柱	特殊支撑	特殊墙 ▼	板属性	节点属性	抗震 7 等级 3	材料 重 强度	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	能减计	隔震 趾	人防 趙 构 <u>件</u> 秀	3 配 11 15 15 15	非调整 构件	删除	観	鉴定加固 ▼	用户手册	安全性鉴	定用	户手册
									特殊构	, 附定义			•	•	•				日月部夏	。 《响系数(鉴》	定加固)		
X	参数名		参数值																。梁	。支撑	。 墙柱	<i>∦</i>	除本层
þ		 2度ω	3.00000)0	1														。柱	。 墙梁			除全楼
E																			山抗側が	」构件			
																			。梁	・支撑	。 墙柱	∕ #	除本层
																			。柱	。 墙梁		/#	除全楼
																			🗋 初始語	εξω0			
										84									。梁	。支撑	•柱 🎸	删除	本层
								<u>a</u> 4		H4					<u>م</u> لا	<u>n</u> 44					_	删除	全楼
																		Γ	🗋 焊接死	ŝ余挠度ωW	1	-	
										ģ									。梁	• 支撑	• 柱 🄬	删除	本层
																						删除	全楼
																				胡板厚度利	用系数		
										-		3.	00						。梁	• 支撑	• 柱 🄬	删除	本层
																					é	删除	全楼
										0									🗋 钢构(扣固强度修	征系数		
																			• 梁	• 支撑	• 柱 🄬	删除	本层
																					á	删除	全楼
								4		4									🗋 腐蚀	员伤强度降低	孫数		
							,	Å.		Å									• 梁	• 支撑	• 柱 🏄	删除	本层
																					é	删除	全楼





总参数中可以设置全楼的加 固做法类型1的翼缘贴钢板厚度 利用系数。

前处理可以设置单个钢梁、 钢柱构件的翼缘贴钢板厚度利用 系数。





前处理增加钢构件加固强 度修正系数交互功能,默认值 为-1,表示按《钢结构加固设 计标准》相关规定取值;

交互设置钢构件加固强度修

正系数

如果用户自己确定加固强 度修正系数,可以输入0~1之 间的折减系数。



交互设置钢构件腐蚀损伤强 度降低系数



钢结构加固设计标准第 4.1.2 条提到,对受气相腐蚀 的钢结构原构件,当达到一定 程度时,

需考虑腐蚀损伤强度降低 系数,对钢材强度设计值进行 调整。

4.1.2 对受有气相腐蚀的钢结构原构件,当其截面面积损失大于 25%或其板件剩余厚度小于 5mm 时,其验算时的钢材强度设计值,尚应乘以表 4.1.2 规定的强度降低系数。对特殊环境中受腐蚀的钢结构加固,其强度降低系数应专门研究确定。经验算认定尚可继续使用的原构件及其连接,均应重新采取有效的防腐蚀措施进行处理。

₹ 4.1.2	考虑腐蚀损伤的强度降低系数
---------	---------------

腐蚀性等级	强度降低系数
强腐蚀	0.80
中等腐蚀	0.85
弱腐蚀	0.90
微腐蚀	可不降低

	D	WG转	與	前处理	及计算	设计约	課	弹性时	村程分析	t	娄板及设	备振动	预	应力	ΙĮ	箱 🖁	体设计	基础设计	施工图设
	6	/ (•	SG		γ_0			÷		\oslash	Ż			PDF	au	
È	特殊	支撑将	辦墙 ▼	板属性	节点属性 ▼	抗震 等级	材料 强度	重要性 系数	性能 设计	减隔震 设计	人防 构件	超配 系数	非调整 构件	删除	复制	鉴定加固 ▼	用户手册	安全性鉴	淀 用户手册
						特殊	构件定	χ.	· ·	· ·	· ·	· ·	· ·			日局部		定加固)	
	× ₩ ■	参数名 腐蚀损伤	东教	2 1	参数值 . 000000											。 梁 。 柱 □〕抗侧丸	。 支撑 。 墙梁 り构件	▫ 墙柱	✓ 删除本层 ✓ 删除全楼
							<u>ه</u> ه	1	=	<u>*</u>		<u> </u>		<u> </u>		。 梁 。 柱 〇 初始	。 支撑 。 墙梁 绕度ω0	。 墙柱	🖌 删除本层 🖌 删除全楼
												1		-		。 梁 □□ 焊接死	。 支撑 线余挠度ωW	•柱 <u>《</u> 《	一 删除本层 一 删除全楼
									-					-		。 梁 「) 瑠線	。 支撑 占钢板厚度利	•柱 🌶	2 删除本层 2 删除全楼
								1	=	<u>ę</u>		1				· 梁	• 支撑	•柱 🤞	删除本层
										æ				_		🗋 钢构(牛加固强度修		2 删除全楼
								1	-			1		<u>.</u>		• 梁	▫ 支撑	• 柱 🎪	ℓ 删除本层 ℓ 删除全楼
														*		■ 腐蚀	员伤强度降佃 。 支撑	〔系数 柱 ∡	∕删除本层
							-							-			 □+++-,/⊥\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	ی ایسان ۱۱۰۰ میروند د	_ 删除全楼





01 输出具体的加固做法形式











输出所有钢构件的三维名义内力, 该内力是通过读取名义应力计算模型 中的恒载、活载标准值, 然后按1.3恒+1.5活组合后的内力。

04





05 在【梁挠度】中输出加固钢梁的初始挠度、焊接残余挠度、弹性挠度、总挠度









以工字钢梁翼缘粘贴钢板加固法(加固类型1)的构件信息为例

N-B=26 (I=1000016, J=1000019)(26)HN500X200 Lbin=2.25(m) Lbout=2.25(m) Nfb=3 Nfb_gz=3 Rsb=235										
阙梁 Q235 框架梁 工字形										
livec=1.000 tf=0.850 nj=0.400										
-I1234567J-										
-M(kNm) -107 -88 -70 -52 -36 -22 -8 0 0										
LoadCase (28) (28) (28) (28) (28) (28) (0) (0)										
+M(kNm) 47 46 44 43 41 38 35 33 41										
LoadCase (27) (27) (27) (27) (27) (27) (7) (7)										
Shear 53 52 50 61 58 55 52 50 50										
LoadCase (8) (8) (8) (28) (28) (28) (28) (28) (2										
(28)Mx= -106.6 F1= 45.791 < 1/γre*ηf= 243.667										
(8)V= 53.2 F3= 11.598 < f= 125.000										
宽厚比: b/tf=2.93 < b/tf_max=10.00										
高厚比, hw/tw=44.20 < hw/tw_max=70.00 10 10 10 10 17 工作 14 11 10 11 10 11 12 11 12 11 11 11 11 11 11 11 11 11										
正则化长细比: λn_b=0.29										
加固相关信息。 ————————————————————————————————————										
加固版材,B1*T1=150*12 B2*T2=180*14 钢号,STI=225 布置方案,双侧加固										
连接方式,焊接加固。 间断焊·bf=6 焊段长度400 焊段间距400										
在10/1041: /中10/16日 1010///中:111 0; /平42 K/2 100; /平4210/20100										
最大名义应力计算。										
-I- $-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7 -I-$										
$MO_X(kNm) = -48 = -34 = -21 = -8 = 3 = 13 = 21 = 29 = 36$										
$MO_{V}(kNm) = 0 = 0 = 0 = 0 = 0 = 0$										
σ_{0max} 30 22 13 5 2 8 13 18 23										
η Π $0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.$										
$\sigma_{0max/fv} = 0.13 < 0.40, 满足$										

钢结构构件加固计算书



以工字钢梁翼缘粘贴钢板加固法(加固类型1)的构件信息为例



钢结构构件加固计算书



以工字钢梁翼缘粘贴钢板加固法(加固类型1)的构件信息为例

5全部 钢梁增大截面法加固计算书	1、截面特性验算: 原构件截面特性:
	A = 7800.000 mm2; $Xc = 0.000 mm$; $Yc = 0.000 mm$
	$I_x = 197860000.000 \text{ mm4}; I_y = 13365000.000 \text{ mm4}$
	ix = 159.269 mm; iy = 41.394 mm
	W1x = 989300.000 mm3; W2x = 989300.000 mm3
	W1y = 133650.000 mm3; W2y = 133650.000 mm3
	原构件截面对加固后截面形心主轴惯性矩:
	Ix = 197860000.000 mm4; Iy = 13365000.000 mm4
	加固后构件整体截面特性:
	A = 11800.000 mm2; Xc = 0.000 mm; Yc = 0.000 mm
	Ix = 365993333.333 mm4; Iy = 26698333.333 mm4
	ix = 176.115 mm; iy = 47.566 mm
	W1x = 1742825.397 mm3; W2x = 1742825.397 mm3
	W1y = 266983.333 mm3; W2y = 266983.333 mm3
	注1: 焊接截面的基准点为原构件截面的中心点,型钢截面基准点为原构件截面形心;
	注2: Xc、Yc为截面形心相对于基准点的偏移值。
	加固截面对加固后截面形心主轴惯性矩与面积:
	Ix = 168133333.333 mm4; Iy = 13333333.333 mm4; A = 4000.000 mm2;
	2、负荷加固最大名义应力验算:
	弯矩增大系数:
	α _{Nx} =1.00
	<i>d</i> + 40
	G _{Ny} =1.00 会连复义成书,224-25 M/mp2
	したけ コスパンフィー224-23 Kynut2 注音を以てあっ.
	· 异石入⊡//):
	$\sigma_{0max} = \frac{N_0}{1 + m_x} + \frac{M_{0x}}{m_x} + \frac{M_{0y}}{m_x} = 0.00 \text{ N/mm}^2$
	AnO U.NxWOnx U.NyWOny
	最大名义应力限值满足要求。
	3、加固均件器度验算。
	m 加固均性語 會折 減乏数 $m = 0.90$
	が1000000000000000000000000000000000000
	■ 《 钢结构设计 新 》 6.1.2条 可知
	截面塑性发展系数
	yx1 = 1.00, yx2 = 1.00
	γy1 = 1.00, γy2 = 1.00

钢结构加固设计工具箱





软件提供加固钢梁、钢柱截面验算功能,并输出详细计算书:▶ 可通过【梁柱验算】对模型中的加固构件进行加固截面验算,并输出加固设计计算书;

> 也可在【工具箱】直接独立运行工具项进行加固截面验算。

(公園内容) ×	钢结构梁加固		×	钢结构柱加固	×
	截面信息 <u>A</u> Y B2	设计参数 构件的使用条件 III-间接承受动力荷载作	用,或仅承受静力荷载作用的结构 > 网结构性能设计	截面信息 B2 B2	 设计参数 御荷加固 御荷加固 協算规范 (初结构加固设计标准GB51367-2019 ∨ (初结构加固设计标准GB51367-2019 ∨ (初结构加固设计标准GB51367-2019 ∨
		○ 卸何加回 ● 页何加回 梁长度(m) 6	単 ・ ・ 田級 ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・		□执行《高钢规》JGJ99-2015 杜高度(m) 6 实则绕X轴挠度(mm)
- - 内力分里(局部坐标系) - - - - - - - - - -		淨截面系数 1 考虑截面塑性发展 不考虑	 □ 技宽厚比等级控制局部稳定 截面板件宽厚比等级 S3级 ~ 	в1] <mark>селена</mark> ti	平面内计算长度(m) 6 实则绕Y轴挠度(mm) 0 平面外计算长度(m) 6 组合类别 非地震组合 去店都面刻性发展 去店 方言等約 一切
X剪力 应 Y剪力 应 扭矩 用		实测绕X轴挽度(mm) 0 实测绕Y轴挽度(mm) 0	□执行《高钢规》JGJ99-2015 抗震等级	原截面输入 加固截面 原截面信息:	今旅歌画堂主文派 考慮 少派等家 一級 净截面系数 1 全国高规性能设计构件类别 耗能构件 > X向是否有侧移 无侧移 > Y向是否有侧移 无侧移 >
X弯矩 ~ <	百 載而給入 加因載而	截面上翼缘侧向支撑长度 (mm)(上翼缘有楼板时 3000 该值取0)	内力组合 非地震组合 ~	焊接组合H形截面: H*U*D*B*F* 加固做法: 1111/24.01*TH:22.01*T1-	宽厚比 □按宽厚比等级控制局部稳定性 轴力设计值N(kN)(受压为+)100
选择显示 局部被层 全楼模型 梁柱验算 均件信息 显示控制	原截面信息 焊接组合H形截面: H*U*D*B*F*T =	截面下翼缘则向支撑长 3000 度(mm) 翼缘贴钢板厚度利用系数	 是否考虑下翼缘畸变失稳 不考虑 ~ 全国高规性能设计构件类别 耗能构件 ~ 	网结构性能设计	宽厚比等级 S3级 弯拒设计值Mx(kN.m) 10 加固时设计内力 弯矩设计值My(kN.m) 100
文字高度 增大 减小 最大幅值 增大 减小	加固做法	加固时设计内力 弯矩设计值Mx(kN.m) 100	梁设计内力(弯矩下部受拉为正) 弯矩设计值Mx(kN.m) 100	截面延性等级: Ⅲ级 ~	最大驾矩设计值MX(kN.m) 30 30 最大弯矩设计值My(kN.m) 0 月端弯矩设计值Mx(kN.m) 26 由力设计值N(kN)(受压为+) 100 月端弯矩设计值My(kN.m) 0
应用 关闭		弯矩设计值My(kN.m) 50 剪力设计值V(kN) 36	弯矩设计值My(kN.m) 50 剪力设计值V(kN) 100		计算书取消
	钢梁加固工具箱	界面	生成计算书 取消		钢柱加固工具箱界面



の2









三维门刚的鉴定加固在三维门刚模块实现





三维门刚的鉴定参数



≥ B 🛃	x64 - 盈建科三维	能门例设	计软件一	— I G[6.1.0)] - [D:\	李伟民工	作\各大	版本相关资	資料\6.0\	204937 []6
前处理及计算 设计结果 基础设计 施工图	设计 钢结构图 二维图	图形编辑				•					
	sG) 🗋 խ 🔅			au	Ľ	if	諠	[] [2		
特殊梁 特殊柱 特殊支撑 特殊墙 板属性 节点属性	抗震 材料 性能 人防 删除	全 复制	鉴定加固	安全性鉴定	多塔定义	楼层属性	风荷载	计算长度	温度荷载	活荷折减	ś
	专级 独立 汉丁 例件 🚽	•	▼	▼	•	•	▼	▼	▼	▼	
1977/1917/22.X	VIKCAD-会物給)。均件沿汗信	自、钢构	金足加回	XIII			1/1/191326	可异民度	/m/2019.8%	/=1913/1/66	٦.
	TINCAD-South Charter to the	·조 ~ 1919 - 初件:쓰는	1年度11日志	物件设计信白						^	
	輸入关键字搜索 清空	□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□□	i 《高钢规》	.]G]199−2015		一钢结构	防火验算				
		 納物件: 梁按柱计 X fé 第 11 11<	截弯算 如 资格的 "我们的我们的我们的我们的我们的我们的我们的我们的我们的我们就能帮助你。" 我们就是我们的我们的我们们就是不是我的我们就是我的我们就是我的我们的我们的我们就能帮助我。 我们就是我们的我们的我们的我们的我们就是我们的我们的我们就能帮助我们的我们。 我们就是我们的我们的我们的我们就是我们的我们的我们就是我们的我们的我们就能帮助我们的我们。 我们就是我们的我们的我们的我们就是我们的我们就能帮助我们的我们的我们就是我们的我们就能帮助我们的我们就能帮助我们的我们就能帮助我们的我们就是我们	(积比) (积比) (中国) (0.85 0.1 有侧移、 撑 端 0.8 局部稳定 S3 、 设计 Z面内稳定性 50017-2017) S3 、 S2 、 S3 、 (I钢标6.4.1) 7(修订稿)	□ 〕 〕 〕 〕 〕 〕 〕 〕 〕 〕 〕 〕 〕	行人规制护梁 友 自使抽非假给学生 等研行规划物层 撑 自使抽非假给学生 等研约的发生 化甘酮酸盐酸化剂 件 壁成为结算型型外 外 解乳的受伤的第三人称 化乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基乙基	広防火验算 重建 加速 加速 加速 小型 加速 小型 小型 小型 小型 小型 小型 小型 小型 小型 小型	咸系数 ff 柱 外 度 组合 度 (現 (現 (現 (現 (現 (現 (現 (現 (現 (現	1 1 维类 > 边缘型 > 1.5 注组合 > 20	
	抗震鉴定与加固 抗震鉴定(初中短算) 钢结构加固 安全性鉴定 可靠性鉴定标准 危险房屋鉴定标准										
	- 导入 - 导出	恢复默	认高级	吸选项				硝	淀	取消	









三维门刚的抗震鉴定结果





三维门刚的安全鉴定结果







N-B=104 (1=1000115, J=1000013) (2)H H#U#B*[(mm)=H600*400*14*18 Lbin=2.01 (m) Lbouts 2.01(m) Nfb=3 Nfb_gz=3 Rsb=345 钢梁 0345 门式刚梁 工字形 Y向2榀(3轴) Livee=1.000 tf=0.000 ni=0.000										
-11- -M (kNm) -22 -30 LoadCase (14) (14)	-2- $-3--38$ $-53(14)$ (1)	-4- -69 (1)	-5- -86 (1)	-6- -104 (1)	-7- -122 (1)	-J- -140 (1)				
+M(kNm) 9 6 N(kN) 0 0 LoadCase (25) (25)	4 3 0 0 (25) (25)	-3 34 (23)	-1 34 (23)	1 33 (23)	4 33 (23)	6 33 (23)				
Shear -62 -63 LoadCase (1) (1)	-64 -66 (1) (1)	-67 (1)	-69 (1)	-70 (1)	-71 (1)	-73 (1)				
(1) M_{X} = -139.7 V= (1) M_{X} = -139.7 F3= 3 (1) V= -72.9 Fv= (0)	72.9 F1= 34.8 $31.861 \le f= 295$ $0.053 \le f= 1.$ max=12.38	501 < f= 5.000 000	295. 000	D	应力结	果				
高厚比: hw/tw=40.29 < hw/ 斜梁坡度初始值: 1/10.00 变形后斜梁坡度最小值: 1/1 变形后斜梁坡度改变率: 0.0	_max=12.00 'tw_max=250.00 0.57 054 < 1/3									
抗震鉴定 2010系列规范(C 次要抗侧刀构件	类):									
−I− −1− −M(kNm) −5 −20 LoadCase (27) (27)	-23- -36 -53 (27) (27)	-4- -69 (27)	-5- -86 (27)	-6- -104 (27)	-7- -122 (27)	-J- -140 (27)				
+M(kNm) 0 0 LoadCase (0) (0)	0 0 (0) (0)	0 (0)	0 (0)	0 (0)	0 (0)	0 (0)				
Shear -62 -63 LoadCase (27) (27)	-64 -66 (27) (27)	-67 (27)	-69 (27)	-70 (27)	-71 (27)	-73 (27)				
(27) Mx= -139.7 My= R/S = 10.060 —— 通 (27) Mx= -139.7 My= R/S = 10.893 —— 通 构件抗震承载力验算结果:F	-1.4 V= -; 过 -1.4 N= 过 2/S = 10.060	72.8 N= 0.0 F2= ——通过	0.0 31.858	F1= 3 < f= 、震鉴 読	34.499 < 347.059 定结果	f= 3	47. 059			
安全鉴定 工业建筑可靠性	鉴定标准》:									
-11- -M (kNm) -22 -30 LoadCase (14) (14)	$\begin{array}{ccc} -2- & -3- \\ -38 & -53 \\ (14) & (1) \end{array}$	-4- -69 (1)	-5- -86 (1)	-6- -104 (1)	-7- -122 (1)	-J- -140 (1)				
+M(kNm) 9 6 N(kN) 0 0 LoadCase (25) (25)	4 3 0 0 (25) (25)	-3 34 (23)	-1 34 (23)	1 33 (23)	4 33 (23)	6 33 (23)				
Shear -62 -63 LoadCase (1) (1)	-64 -66 (1) (1)	-67 (1)	-69 (1)	-70 (1)	-71 (1)	-73 (1)				
(1) Mx= -139.7 My= ξ R/(γ0S) = 8.550	-0.0 V= -72	2.9 N=	0.01	F1=	34. 501 <	f= 29	5. 000			
<pre>(1) Mx= -139.7 My=</pre>	-0.0 N= (0.0 F2= ——a级	31.861	< f=	295. 000					
构造项评级结果: a级	1			安全	鉴定评级	结果				
例幵评狱结果: a狘										





三维门刚的鉴定报告设置



三维门刚的鉴定报告



🖤 鉴定报告						-
Pa Pa 🏟						
 ☑ 浏览全部 ☑ 1 工程概况 ☑ 2 检验项目、依据与设备 ☑ 3 资料核查 ☑ 4 现场检测 ☑ 5 结构模型计算参数 ☑ 6 房屋安全性鉴定评级 	6.4 房屋安全性等级 根据《工业建筑可 系统的安全性等级评定 房屋的安全性等级	靠性鉴定标准》8. ፩。 见下表,该房屋安 上部承重结构	0. 2条,工业建筑鉴定单 全性等级为四级。 表6-4-1 房[地基基础	单元的安全性等级应相 星安全性等级 围护结构系统	民据其地基基础、上部 房屋安全性等级	3承重结构和围护结构
□□□0.1 上部承里结构的女王		D	1	A	四级	
 ● ○ 0.2 Josewald 2 Lite % ● ○ 6.3 国护结构系统 ● ○ 7 房屋抗農鉴定 ● ○ 8 结构分析及设计结果简图 	7 房屋抗震鉴定 该房屋建于,依据。 依据《建筑抗震鉴 该房屋用途为,抗 指数鉴定、构件抗震承 本报告7.1节为抗器 7.1 抗震构造措施 根据《建筑工程抗 核查结果见下表。	第一步评级: 取地基基础和上部 第二步评级: 当围护结构系统安: 级; 当围护结构系统安: 降一级; 当围护结构系统安: 降两级。 《建筑抗震鉴定标准 定标准》GB50023- 震设防分类为丙类 《载力鉴定。 電措施鉴定章节;7 震设防分类标准》	, 承重结构中较低等级作为成 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级 全性等级比第一步评定等级	上 " 露里的第一步评定等级。 级低一级时,房屋安全性 级低三级时,房屋安全性 级低三级时,房屋安全性 3.4条规定,对该建筑 2.3、对该房屋的抗震器 数鉴定章节;7.3节分 筑抗震鉴定标准》GB	等级取第一步评定等 等级取第一步评定等级 等级取第一步评定等级 等级取第一步评定等级 按C类建筑要求进行抗 鉴定内容包括抗震措施 的构件抗震承载力鉴定 50023-2009进行抗震	i震鉴定。 聲定、综合抗震能力 注章节。 措施核查,抗震措施
		[表7-1-1 抗震	措施核查结果		
	11.55	检查项目	规范要求	结构现状	鉴定结果	
	 结论: 7.2 综合抗震能力指 根据《建筑抗震鉴 本房屋综合抗震能 7.3 构件抗震承载力 本报告构件抗震承 件φ1φ2R/(γraS)≥1.0 7.3.1 梁构件 钢梁构件承载能力 	数鉴定 定标准》GB 50023 力满足抗震鉴定标 验算 载力鉴定,对于主 00时即判定构件抗 评定表报告抗震项	-2009对该房屋进行综合 准要求。 要抗侧力构件φ1φ2R/(\ 霍承载力验算通过。 评定结果为通过、不通 表7-3-1 钢梁构 拉侧力 拉力	合抗震能力指数计算 yraS)≥1.000时即判算 过的构件,即全部输 件承载能力评定表	(第二级鉴定) , 计算 室构件抗震承载力验算 出。 0.0000000000000000000000000000000000	^话 结果见下表。 郭通过,次要抗侧力构
		楼层 构件轴 林 线号	約件编 均件编 号 内件类 R(N/mm R) N/D	S(N/mm Φ1 0	▶2 R 评定结 /(γra 果	

三维门刚的加固布置







三维门刚的加固参数





三维门刚的前处理交互设置

N 🗅 🗠 h h 🖨 🔒 🛃	x64 - 盈建科三维门刚设计软件	‡−− π G[6.1.0] - [D:	\李伟民工作\各大	版本相关资料\6.0\204937	门刚 — 卸荷加固\204937 门刚\料栅]
模型荷载输入 前处理及计算 设计结果 基础设计 施工图设计	報结构图 二维图形编辑 ☑	ס			
🛅 📝 💋 🗍 🖉 🗋 📿 🔹 🖬	2 🗇 🗇 🖉 📃				
计算 荷载 连续梁 特殊梁 特殊柱 特殊支撑 特殊墙 板属性 节点属性 抗震 材 参数 校核 编辑	料 性能 人防 删除 复制 鉴定加 度 设计 构件	加固 安全性鉴定 多塔定义	. 楼层属性 风荷载 ▼ ▼ ▼	计算长度 温度荷载 活荷折 ▼ ▼ ▼ ▼	転 生成数据 计算简图 计算 及数检
特殊构件定义		調影响系数(鉴定加固)	风荷载	计算长度 温度荷载 活荷折》	咸 生成数据 计算
	• <u>2</u>	梁 🔹 墙梁 🎻 删除本属			
	• t	主 🔹 墙柱 🏒 删除全档	×.		
	- · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	支撑 讽力构件			
	• <u>3</u>	梁 🔹 墙梁 🏒 删除本属	Z		
	- t	主 🔹 墙柱 🎻 删除全核	***		
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	支撑			
	- 初]始挠度ω0			
	- 2 -	♀ 。 支撑 。 柱 🏒 册 ✔ 册	別除本层 別除全楼		
		 接残余挠度ωW			
	- <u>2</u>	♀ 。支撑 。柱 ፈ 册	別除本层		
Z	₿	_⊻ 缓贴钢板厚度利用系数			
Y	. 2	◎ 。 支撑 。 柱 🖉 #	刷除本层		
		··· ~~ · <u>·</u>	別除全楼		
<u> </u>		_●_ ~ 购构件加固强度修正系数			
	• ²	梁 • 支撑 • 柱 🧳 🖩	別除本层		
			別除全楼		
		大团			

三维门刚加固后的应力结果





三维门刚的鉴定加固在主程序实现





二维门刚的鉴定加固在二维门刚模块实现



二维门刚的建模



请选择要加固的梁柱钢构件: [当前选择方式 < 点选+框选 > (Tab键切换选择方式)]

| 💥 💥 🛫 🔍 🔍 🖴 🌭 🔔 🖈 🔍 🌽 🛅 🕫 📁 🏂 🛣 🧖 🏑 🗽 🏀 🍋 🔍

二维门刚的鉴定加固在二维门刚模块实现



二维门刚的应力鉴定结果 (二维门刚目前没有抗震鉴定与安全鉴定)



二维门刚的加固做法布置



















二维门刚加固后的应力比







x64 - 盈建科二维门刚设计	软件-ႃགJK-╥G2D[7.0.0] - [C:\Users\10142.षJKSOFT\Desktop\二维门刚加固模型演示\7.0.y2d]	¥ 🗊 ☆ 🖫 🗕 🗗 ×
轴线网络 钩件布置 荷载布置 约束布置 其他数据 前处理 设计结果 其他数计 钢结构图 ●	開始約11月前 マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ マ 「 市 ジ ロ て ・ ゴ ・ ゴ ・ ゴ ・ ゴ ・ ゴ ・ ゴ ・ ゴ ・ ゴ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	
 Beam_4.text - 记事本 文件(D 編輯(E) 档式(Q) 查看(V) 帮助(H) 腹板高厚比 H0/TW = 76.00<160.00 翼缘宽厚比 B/T = 9.75<10.73 斜梁坡度初始值 = 1/10.00 变形后斜梁坡度最小值 = 1/10.00 变形后斜梁坡度改变率 = 1/48419.98<1/3.00 		
5.2 加固验算 5.2.1 基本信息 加固做法:类型1 使用条件: II-3Q 翼缘贴钢板厚度利用系数: 0 腐蚀损伤强度降低系数: 1 连接方式:焊接加固 布置方案:双侧加固 施焊方式:间断焊 焊脚尺寸(mm): 6 焊段长度(mm): 400 加固部分钢号: 0235 上翼缘加强版位于内侧:否 加强板B1(mm): 200 加强板B1(mm): 200 加强板B1(mm): 10 5.2.2 最大名义应力计算		构件信息 梁柱验算 文字高度 增大 承小 默认 应用 关闭
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		
构件重量 (kg) = 558.55 6 构件内力组合 6.1 基本组合说明 组合号 恒载 +X风 -X风 地震H 地震V 温度 吊车 1 1.30 1.50		朝給物加固
6 1.30 1.50 0.90 7 1.30 1.05 1.50	🗼 🔍 ≔ 🔨 🖾 🛠 🛠 🗛 🥬 🛅 🔎 📷	激活 Windows



図架结构的鉴定


网架在空间结构建模

1 D B B G A A G B B B	x64 - 盈建科建筑结构计算模块一一YJK-▲[7.0.0] - [D:\李伟民邮箱工作\网架\1]	20 公 同 - 日
→ 建設州俗 构件の古 侵权の古 何载能入 日定义上光 侵屈担姿 空间時内 参照 取消 节点 直线 圆弧 空间防架 网架网壳 导入Dwg MST 3D3S 工作 上节 节点 柱 参照 网格 夕田 内格输入	空空加回 致音设计 预用内午拆分 地面货件 政音设计 District Linger Linger Linger 2 2 4 2 4 2 4 2 4 2 4 2 4 2 4 1	Mathematical Instance Mathematinstance Mathematical Instance <th< th=""></th<>
		网络 現実の売 送择 金全部 住 梁 墙 窗 斜杆 一碗洗 板 板 顶 次梁 島拱板 ● 光标 节点 网络 公允许右罐菜单 ● 国区 □ ○ □ ○ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ ○ □ ○ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □

网架的鉴定参数



i入关 键字搜索 清空	女王性金正 〉 回報性金正体/ □ 安全性悠空 / 回訳論表	用 M版工图荧角生动;	_武 男)) 安全鉴定	重冊	
枯构总体信息	管 文主任金定、原的肋角呈 鉴定标准		氦朱/(/ <u>→ → → →</u> 受计规范	 上部承重结构	
+ 算控制信息 控制信息	● 民用建筑可靠性鉴定 (GB50292-2015)	标准	○89系列规范	整体性语	P定等级
高级分析 非线性屈曲分析 分析求解参数	○ <u>工业建筑可靠性鉴定</u> (GB50144-2019)	○ <u>工业建筑可靠性鉴定标准</u> (GB50144-2019)		侧向位移	·评定等级 ·部分
1荷载信息 基本参数	○房屋结构综合安全性 (DB11/637-2015)	鉴定标准	◉ 10系列规范	围护系统	评定等级
指定风荷载 他震信息	□考虑地震组合 □打	6单层房屋评级	□ 构件按分组评	級のよう	件评定形式 市力效应比
地展信息 自定义影响系数曲线 时域显式随机模拟法	□ 按加固后截面鉴定 🗹	\$虑承载力折减系 (取前处理交互定	数 构件承载前 义值) 验算子	約1972 予切 〇和	网筋面积比
地震作用放大系数	_构件评级标准R/(γOS)-				
性能包络设计	混凝土构件种类	au(a)	bu(b)	cu(c)	du(d)
隔震减震 减季她能向效恐进	主要构件 (≥)	1.000	0.950	0.900	0.000
动展住的 B 和 反 的	—般构件(≥)	1.000	0.900	0.850	0.000
荷载信息 2件设计信息	钢构件种类	an(a)	hu(b)	cu(c)	dn(d)
构件设计信息		1.000	0.950	0.900	0.000
泡線调件设计信息 钢构件设计信息 1 络设计		1.000	0.900	0.850	0.000
料信息 材料参数	砌体构件种类	au(a)	bu(b)	cu(c)	du(d)
钢筋强度	主要构件(≥)	1.000	0.950	0.900	0.000
5 P 至 信息 積组合 组合系数	一般构件(≥)	1.000	0.900	0.850	0.000
组合表自定义工况组合					
、震整定与加固 抗震鉴定与加固					
抗震鉴定(构件验算)					
经生性鉴定					
可靠性鉴定标准					
尼阿厉崖金正孙准 【四式					





N-B=234 (1=2000325, J=2000297)(8)B*H*U*T*D*F(mm)=150*144*0*0*0*0 Lbin=2.12(m) Lbout=2.12(m) Nfb=4 Nfb_gz=4 Rsb=235 钢梁 0235 框架梁 圆钢管 网架 上弦杆 Live=1 000								
-I1- -M (kNm) 0 0 LoadCase (0) (0)	$\begin{array}{ccccc} -2- & -3- & -4- \\ 0 & 0 & 0 \\ (& 0) & (& 0) & (& 0) \end{array}$	$\begin{array}{ccc} -5- & -6- \\ 0 & 0 \\ (\ 0) & (\ 0) \end{array}$	-7J- 0 0 (0) (0)					
+M(kNm) 0 0 LoadCase (0) (0)	0 0 0 (0) (0) (0)	0 0 (0) (0)	0 0 (0) (0)					
Shear 0 0 LoadCase (55) (55)	0 0 -0 (55) (3) (2)	-0 -0 (1) (57)	-0 -0 (57) (57)					
(1) Mx= 0.2 My= (1) Mx= 0.2 My= (57) V= -0.2 F3= 0	-1.0 N= -89.4 F1= -1.0 N= -89.4 F2=) 185 < 1/yre*f= 125 (96.190 < f= 89.374 < f=	215.000 215.000					
径厚比: D/tw=50.00 < D/tw_	_max=70.00							
抗震鉴定 次要抗國力构件	隹》(GB50023-2009)(A类)	:						
−I− −1− −M(kNm) 0 0 LoadCase (0) (0)	$\begin{array}{ccccc} -2- & -3- & -4- \\ 0 & 0 & 0 \\ (& 0) & (& 0) & (& 0) \end{array}$	$ \begin{array}{ccc} -5- & -6- \\ 0 & 0 \\ (0) & (0) \end{array} $	-7J- 0 0 (0) (0)					
+M(kNm) 0 0 LoadCase (0) (0)	0 0 0 (0) (0) (0)	$\begin{pmatrix} 0 & 0 \\ (0) & (0) \end{pmatrix}$	0 0 (0) (0)					
Shear 0 0 LoadCase (55) (55)	0 0 -0 (55) (55) (57)	-0 -0 (57) (57)	-0 -0 (57) (57)					
(51) Mx= 0.1 My=	-0.8 N= -69.7 F1=	75.062 $< f=$	215.000					
(51) Mx= 0.1 My=	-0.8 N= -69.7 F2=	69.727 < f=	215.000					
R/S = 3.083 → 通过 (57) Vx= 0.0 Vy= R/S = 675.990 → 通 构件抗震承载力验算结果: R/	└ -0.2F3= 0.185くf= 过 /S=2.864 ——通过	= 125.000						
安全鉴定《民用建筑可靠性》	鉴定标准》:							
Y 0=1.000 ξ=1.000 主要和 -I1-	阿件 -234-	-56-	-7J-					
-M(kNm) 0 0 LoadCase (0) (0)	0 0 0 (0) (0) (0)	0 0 (0) (0)	0 0 (0) (0)					
+M(kNm) 0 0 LoadCase (0) (0)	0 0 0 (0) (0) (0)	$\begin{pmatrix} 0 & 0 \\ (0) & (0) \end{pmatrix}$	0 0 (0) (0)					
Shear 0 0 LoadCase (3) (3)		-0 -0 (1) (1)	-0 -0 (1) (1)					
(1) $M_x = 0.2 M_y = 0.2 $	-1.0 N= -89.4 F1=	96. 190 < f=	215.000					
(1) $Mx = 0.2 My =$	-1.0 N= -89.4 F2=	89.374 < f=	215.000					
$\xi R/(\gamma 0S) = 2.405$ - (1) Vx = 0.0 Vy=	-0.2 F3= 0.177 < f=	125.000						
ςR/(YOS) = 707.450 承载能力评级结果: ξR/(YO	au級)S) = 2.235 ——au级							
构造项评级结果: au级 位移或变形项评级结果: au级 其他损伤项评级结果: au级 构件评级结果. au级	ł							
THE PLACED AND AND A DRIVE AND A								



网架的应力比鉴定结果





网架的抗震鉴定结果





网架的安全鉴定结果







