

DB37

山东省地方标准

DB 37/T 2368—2022

代替 DB 37/T 2368—2013

钻芯法检测混凝土抗压强度技术规程

Technical specification for testing concrete compressive strength

with drilled core method

2022-11-24 发布

2023-02-01 实施

山东省市场监督管理局 发布

目 次

前言 III

引言 IV

1 范围 1

2 规范性引用文件 1

3 术语和定义 1

4 符号 2

5 主要仪器设备 3

5.1 基本要求 3

5.2 钻芯机 3

5.3 钢筋检测仪 3

5.4 切芯机 3

5.5 磨平机 3

5.6 补平仪 3

5.7 压力试验机 4

6 检测基本规定 4

6.1 适用条件 4

6.2 限制条件 4

6.3 检测前宜收集资料 4

6.4 检测方式选择 4

6.5 按批抽样检测 4

7 芯样的钻取 5

7.1 钻芯部位选择 5

7.2 芯样直径 5

7.3 钻芯操作 5

7.4 芯样运输保存 6

8 芯样的加工及技术要求 6

8.1 芯样加工处理 6

8.2 芯样尺寸测量 7

8.3 芯样尺寸偏差及外观质量要求 7

9 芯样试件抗压强度检测 7

9.1 检测步骤和要求 7

9.2 芯样混凝土抗压强度值计算 7

10 检测数据分析处理 7

10.1 平均值、标准差及变异系数计算 7

10.2 异常数据判断与处理 8

10.3 混凝土强度推定 8

10.4 异常构件处理 9

11 钻芯修正.....	9
11.1 适用条件	9
11.2 取芯数量及位置	10
11.3 总体修正量法计算	10
11.4 对应样本修正量法计算	10
11.5 强度推定	11
附 录 A （规范性） 芯样端面补平方法	12
附 录 B （规范性） 异常数据判断和处理	14
附 录 C （规范性） 格拉布斯检验临界值表	16
附 录 D （规范性） 检验批样本容量与推定区间上、下限系数.....	17
参考文献.....	19

前 言

本文件按照GB/T 1.1—2020《标准化工作导则 第1部分：标准化文件的结构和起草规则》的规定起草。

本文件代替DB37/T 2366—2013《钻芯法检测混凝土抗压强度技术规程》，与DB37/T 2368—2013相比，除结构调整和编辑性改动外，主要技术变化如下：

- a) 删除术语：工程质量检测（见2013年版的3.5）、结构性能检测（见2013年版的3.6）、复检（见2013年版的3.7）、重新检测（见2013年版的3.9）；
- b) 增加了收集资料中混凝土搅拌单位（见6.3）；
- c) 更改了表2中注1、注2、注3的内容（见6.5表1，2013年版的6.5表1）；
- d) 更改了芯样尺寸偏差及外观质量要求（见8.3，2013年版的8.4）；
- e) 增加了小高径比芯样概念、小高径比芯样使用条件及相关规定（见8.1.6、8.1.7）；
- f) 调整了部分章节的顺序（见8.1.5、8.1.6、8.1.7、8.3，2013年版的8.3、8.4、9.2）；
- g) 更改了附录D 检验批样本容量与推定区间上、下限系数，更新表D.1（见附录D，2013年版的附录D）。

请注意本文件的某些内容可能涉及专利。本文件的发布机构不承担识别专利的责任。

本文件由山东省住房和城乡建设厅提出、归口并组织实施。

本文件所代替标准的历次版本发布情况为：

——DBJ 14—029—2004、DB37/T 2368—2013

引 言

为规范山东地区钻芯法检测混凝土抗压强度的方法，保证检测精度，根据山东省市场监督管理局《山东省市场监督管理局关于公布 2020 年度地方标准复审结果的通知》（鲁市监通告[2020]71 号），山东省建筑科学研究院有限公司会同有关单位经调查研究，认真总结实践经验，参考国家有关标准，并广泛征求意见，编写了本文件。

新建工程混凝土强度的检测与评定应按国家标准GB 50204和GB/T 50107执行，当需要推定新建工程或既有建筑的混凝土强度时，可按本文件进行检测，检测结果可作为评价混凝土强度的依据。

采用钻芯法检测混凝土强度，除应符合本文件的规定外，尚应符合国家有关标准的规定。现场检测作业，应遵守有关安全及劳动保护规定。

钻芯法检测混凝土抗压强度技术规程

1 范围

本文件规定了钻芯法检测混凝土抗压强度的术语、定义、钻芯法试验装置技术要求、检测技术、测强曲线和检测数据分析处理。

本文件适用于采用钻芯法进行结构混凝土抗压强度的检测。当需检测构件较多时，采用回弹法、超声回弹综合法、后装拔出法等与钻芯法综合检测，形成钻芯修正法，用钻芯法检测结果对其它检测方法测得结果进行修正，使检测结果更可靠，可减少对结构损害。

2 规范性引用文件

下列文件中的内容通过文中的规范性引用而构成本文件必不可少的条款，其中，注日期的引用文件，仅该日期对应的版本适用于本文件；不注日期的引用文件，其最新版本（包括所有的修改单）适用于本文件。

GB/T 4883 数据的统计处理和解释 正态样本离群值的判断和处理

GB/T 50081 混凝土物理力学性能试验方法标准

3 术语和定义

下列术语与定义适用于本文件。

3.1

钻芯法 drilled core method

在混凝土构件中钻取混凝土芯样，将混凝土芯样加工成符合规定的芯样试件，检测混凝土芯样圆柱体抗压强度，根据混凝土芯样圆柱体抗压强度推定构件混凝土抗压强度的方法。

3.2

检测批 inspection lot

混凝土强度等级相同，原材料、配合比、成型工艺、养护条件基本一致且龄期相近的同种类构件构成的检测对象。

3.3

按批抽样检测 batch sampling inspection

从检测批中抽取样本，通过对样本的测试确定检测批质量的检测方法。

3.4

随机抽样 random sampling

从检测批中抽取样本单位，每个样本单位被抽取的可能性都相等的抽样方式。

3.5

补充检测 additional test

为补充已获得的数据所实施的现场检测。

3.6

标准芯样试件 standard core sample

公称直径为100mm，高径比为1：1，外观质量和尺寸偏差均符合要求的混凝土圆柱体芯样试件。

3.7

推定区间 interval estimation

由样本数量、置信水平和分位值确定的混凝土强度推定值的置信区间。

3.8

强度换算值 conversion strength

由芯样强度得到的混凝土抗压强度值。相当于被测构件的测点在所处条件及龄期下，边长为150mm立方体试块的抗压强度值。

3.9

强度推定值 estimated strength

相当于强度换算值总体分布中保证率不低于95%的强度值。

3.10

总体修正量 totality correction value

芯样试件混凝土抗压强度换算值的平均值与被修正检测方法全部测区（或测点）混凝土抗压强度换算值的平均值之差。

3.11

对应样本修正量 Corresponding sample correction value

芯样试件混凝土抗压强度换算值的平均值与被修正检测方法相应测区（或测点）混凝土抗压强度换算值的平均值之差。

4 符号

下列符号适用于本文件。

d ：芯样试件的平均直径。

F_i ：第*i*个芯样试件抗压试验测得的极限压力。

$f_{cor,i}^c$ ：第*i*个芯样试件混凝土强度换算值。

$f_{cor,min}$ ：构件或检测批混凝土强度换算值中的最小值。

$f_{cu,e}^c$ ：构件或检测批混凝土强度推定值。

$f_{cu,i0}^c$ ：修正前间接检测方法测区（或测点）混凝土抗压强度换算值。

$f_{cu,i}^c$ ：修正后间接检测方法测区（或测点）混凝土抗压强度换算值。

$f_{cu,l}^c$ ：检测批混凝土强度标准值的推定区间下限值。

$f_{cu,u}^c$ ：检测批混凝土强度标准值的推定区间上限值。

G_n 、 G_n' ：格拉布斯检验统计量。

$G_{0.975}$ 、 $G_{0.995}$ ：格拉布斯检验临界值。

H ：抗压芯样试件的高度。

$k_{0.1,u}$ ：0.1分位数推定区间上限值系数。

$k_{0.05,l}$ ：0.05分位数推定区间下限值系数。

$m_{f_{cor}}$ ：构件或检测批混凝土强度换算值的平均值。

$m_{\Delta f}$ ：推定区间上限值与下限值的均值。

$m_{f_{cu}}$ ：同一检测批间接检测方法测区（或测点）混凝土强度换算值的平均值。

$m_{f_{cu}^c}$ ：与钻芯部位相应的间接检测方法测区（或测点）混凝土强度换算值的平均值。

s_{cor} ：构件或检测批混凝土强度换算值的标准差。

Δf_{cu} ：推定区间上限值与下限值的差值。

Δ_{loc} ：对应样本修正量。

Δ_{tot} ：总体修正量。

α_i ：第*i*个芯样试件的高径比换算系数。

δ ：构件或检测批混凝土强度换算值的变异系数。

5 主要仪器设备

5.1 基本要求

钻取芯样及芯样加工的主要设备、仪器均应有产品合格证。用于芯样尺寸测量及抗压试验的仪器应检定或校准合格，并在检定或校准有效期内使用。

5.2 钻芯机

5.2.1 钻芯机应具有足够的刚度、操作灵活、固定和移动方便，并应有水冷却系统。

5.2.2 钻取芯样时宜采用金刚石或人造金刚石薄壁钻头。钻头胎体不得有肉眼可见的裂缝、缺边、少角、倾斜及喇叭口变形。钻头胎体对钢体的同心度偏差不得大于 0.3 mm，钻头的径向跳动不大于 1.5 mm。

5.2.3 普通混凝土检测所用钻芯机功率应不小于 1000W，高强混凝土检测应采用更大功率钻芯机。

5.2.4 工作完毕后，应及时对钻芯机进行维修保养。

5.3 钢筋检测仪

钢筋检测仪应适用于现场操作，其最大探测深度不应小于120 mm，探测位置偏差宜不大于±3 mm。

5.4 切芯机

切芯机应具有冷却系统和牢固夹紧芯样的装置；配套使用的人造金刚石锯片应有足够的刚度。

5.5 磨平机

磨平机应具有冷却系统和牢固夹紧芯样的装置，磨轮与芯样轴线应垂直，保证磨平后芯样端面与芯样轴线垂直。

5.6 补平仪

芯样端面补平仪应保证修补后混凝土芯样尺寸、平整度、垂直度等达到抗压强度检测要求。

5.7 压力试验机

用于检测混凝土芯样圆柱体抗压强度的压力试验机应符合GB/T 50081中混凝土立方体试块抗压强度试验用压力试验的要求。

6 检测基本规定

6.1 适用条件

本文件适用于符合下列条件的混凝土强度的检测：

- a) 因材料、施工、养护不良而发生混凝土质量问题时；
- b) 需检测鉴定结构中混凝土强度，而其它检测方法不适用时；
- c) 抗压强度为（10.0~100.0）MPa。

6.2 限制条件

轻骨料混凝土、强度高于100 MPa的混凝土等采用钻芯法检测时，应进行专门的试验研究。

6.3 检测前宜收集资料

收集的资料宜包括：

- a) 工程名称及建设单位、设计单位、施工单位、混凝土搅拌单位和监理单位名称；
- b) 结构或构件名称、施工日期、混凝土设计强度等级及设计施工图纸；
- c) 构件混凝土的原材料（水泥、粗骨料、细骨料等）试验报告；
- d) 混凝土试块抗压强度试验报告以及相关的施工技术资料；
- e) 存在的质量问题及检测原因。

6.4 检测方式选择

6.4.1 混凝土强度检测可采用以下两种方式进行：

- a) 单个构件检测，适用于单个柱、梁、墙、基础等构件检测，当检测批构件总数少于 9 个时，按 单个构件检测，其检测结论不得扩大到未检测的构件或范围；
- b) 按批抽样检测，适用于检测批混凝土强度的检测。

6.4.2 大型结构按施工顺序可划分为若干个检测区域，每个检测区域作为一个独立构件，根据检测区域数量及检测需要，选择检测方式。

6.4.3 单个构件检测时，有效芯样试件数量不宜少于 2 个，尺寸较小构件，也可以采用一个芯样。

6.5 按批抽样检测

按批抽样检测时，应进行随机抽样，且抽测构件最小数量应符合表1的规定。同一检测批芯样的数量不应少于15个，小直径芯样的数量尚不应少于20个，其中每个构件钻取芯样数量不宜超过2个。

表 1 检验批最小样本容量

检验批的容量	检测类别和样本最小容量			检验批的容量	检测类别和样本最小容量		
	A	B	C		A	B	C
9~15	2	3	5	91~150	8	20	32
16~25	3	5	8	151~280	13	32	50
26~50	5	8	13	281~500	20	50	80
51~90	5	13	20	501~1200	32	80	125
注 1：检测类别 A 适用于施工资料完善，且已有资料结果合格，采取放宽检验的情况； 注 2：检测类别 B 适用于施工资料完善，需要进一步确定混凝土质量状况的工程质量检测，采取正常检验的情况； 注 3：检测类别 C 适用于施工资料不完善，或已有资料结果不合格，或现场发现存在问题较多，采取加来检验的情况。 注 4：无特别说明时，样本单位为构件。							

7 芯样的钻取

7.1 钻芯部位选择

- 芯样宜在构件的下列部位钻取：
- a) 构件受力较小的部位；
 - b) 混凝土强度质量具有代表性的部位；
 - c) 便于钻芯机安放与操作的部位；
 - d) 避开钢筋、预埋件和管线的位置，采用钢筋探测仪测试或局部剔凿避开；
 - e) 用钻芯法和其他方法综合测定强度时，钻芯部位应在其它方法的测区部位或在其测区附近；
 - f) 相邻芯样间距不小于 500 mm。

7.2 芯样直径

- 7.2.1 芯样直径宜为 100 mm，为减少对结构损伤，可钻取小直径芯样。
- 7.2.2 芯样直径不应小于 70 mm 且不得小于混凝土中粗骨料最大粒径的 2 倍。

7.3 钻芯操作

- 7.3.1 钻芯机就位并安放平稳后，应将钻芯机固定。固定的方法可根据钻芯机构造和施工现场的具体情况确定。
- 7.3.2 钻芯机使用三相电动机时，未安装钻头前应先通电检查主轴旋转方向。旋转方向正确时，方可安装钻头。
- 7.3.3 钻芯机主轴的旋转轴线，宜调整到与被钻芯的混凝土表面相垂直。
- 7.3.4 钻取芯样时，宜保持匀速钻进，保证芯样在 (5~15) min 内顺利取出。
- 7.3.5 钻芯时用于冷却钻头和排除混凝土碎屑的冷却水的流量，宜为 (3~5) L/min。
- 7.3.6 芯样应及时进行标记，钻取芯样部位应详细记录，检查芯样高度及质量不能满足要求时，则应重新钻取芯样。

7.4 芯样运输保存

7.4.1 芯样在搬运之前应采用防震材料仔细包装，以免碰坏。钻芯现场的全部记录应与芯样抗压记录一起存档。

7.4.2 构件钻芯后所留下的孔洞应及时进行修补，修补后应达到原设计承载能力。

8 芯样的加工及技术要求

8.1 芯样加工处理

8.1.1 采用锯切机加工芯样试件时，应将芯样固定，并使锯切平面垂直于芯样轴线。锯切过程中应用水冷却锯片和芯样。

8.1.2 考虑结构混凝土的非匀质性，必要时检测报告中宜对钻取芯样位置、芯样切取深度进行描述。

8.1.3 锯切后的芯样，不得直接进行抗压强度试验，应按下列规定进行端面处理：

- a) 抗压芯样试件的端面处理，优先采用在磨平机上磨平端面的处理方法。
- b) 抗压强度低于 30MPa 的芯样，不宜采用磨平端面的处理方法，应用水泥净浆、硫磺胶泥、快硬水泥等材料，在专用补平仪上补平。补平层厚度不宜大于 2mm，补平层应与芯样结合牢固。芯样端面补平方法可按本文件附录 A 进行。
- c) 补平材料抗压强度、弹性模量应与芯样混凝土接近，抗压强度高于 60 MPa 的芯样，不宜采用补平法。

8.1.4 抗压芯样试件内不宜含有钢筋，如不能满足此项要求，也可有一根直径不大于 10 mm 的钢筋，且钢筋应与芯样端面基本平行并离开端面 10 mm 以上。

8.1.5 从构件中钻取的混凝土芯样应加工成符合规定的芯样试件，正常情况下，应满足下列要求：

$$0.95 \leq \frac{H}{d} \leq 1.05 \quad (1)$$

式中：

$\frac{H}{d}$ ——高径比，精确至0.01；

H ——抗压芯样试件的高度，精确至1 mm；

d ——抗压芯样试件的平均直径，精确至0.1 mm。

8.1.6 若因构件尺寸等原因，抗压芯样试件的高径比(H/d)不能满足8.1.5 条要求时，对直径70~ 100mm 芯样，也可采用小高径比，小高径比芯样应满足下列要求：

$$0.60 \leq \frac{H}{d} < 0.95 \quad (2)$$

8.1.7 采用小高径比芯样时，尺寸效应对芯样抗压强度的影响不容忽视，需要进行修正，芯样试件高径比换算系数见下表 2。

表 2 芯样试件高径比换算系数

高径比	0.60	0.65	0.70	0.75	0.80	0.85	0.90	0.95~ 1.05
芯样直径 70mm	0.683	0.710	0.740	0.772	0.807	0.845	0.887	1.00
芯样直径 100mm	0.718	0.744	0.771	0.801	0.833	0.868	0.906	1.00
注：表中未列数据，可按直线内插法计算，但不可外推。								

8.2 芯样尺寸测量

在进行抗压强度检测前，应按下列方法测量芯样试件尺寸：

- a) 平均直径：用游标卡尺测量芯样中部，在相互垂直的两个位置上各测得一个直径数值，取两次测量的算术平均值，精确至 0.1 mm；
- b) 芯样高度：用钢板尺或钢卷尺测量两个端面间的距离，精确至 1 mm；
- c) 不垂直度：用游标量角器测量两个端面与芯样侧立面的夹角，取最大值，精确至 0.1°；
- d) 不平整度：用钢板尺紧靠在芯样端面上，一面转动钢板尺，一面用塞尺测量钢板尺与芯样端面之间的缝隙，或用专用仪器量测，测量仪器精度不低于 0.02 mm。

8.3 芯样尺寸偏差及外观质量要求

芯样试件尺寸偏差及外观质量应符合下列要求：

- a) 经端面加工后芯样的高径比符合 8.1.6~8.1.7 条要求；
- b) 沿芯样高度任一直径与平均直径相差不大于 1.5 mm；
- c) 芯样试件端面的不平整度在 100 mm 长度内不超过 0.1 mm；
- d) 芯样试件端面与轴线的不垂直度不超过 1°；
- e) 芯样试件无裂缝或其他较大缺陷。

不符合上述要求的芯样应重新加工或废弃。

9 芯样试件抗压强度检测

9.1 检测步骤和要求

9.1.1 芯样试件宜在与被检测构件混凝土湿度基本一致的条件下进行抗压强度检测。

9.1.2 芯样试件以自然干燥状态进行检测时，应根据端面加工方法确定自然干燥的时间；芯样试件以潮湿状态进行检测时，应在 (15~25) °C 的清水中浸泡 (40~48) h，从水中取出后立即进行检测。

9.1.3 芯样试件的抗压强度检测应按 GB/T 50081 中对立方体试块抗压强度检测的规定进行。

9.2 芯样混凝土抗压强度值计算

芯样试件的混凝土抗压强度换算值应按公式 (3) 计算：

$$f_{cor,i}^c = \alpha_i \frac{4F_i}{\pi d_i^2} \quad (3)$$

式中：

$f_{cor,i}^c$ ——第*i*个芯样试件的混凝土强度换算值，精确至0.1 MPa；

α_i ——第*i*个芯样试件的高径比换算系数，见表2，精确至0.001；

F_i ——第*i*个芯样试件抗压试验测得的极限压力 (N)；

d_i ——第*i*个芯样试件的平均直径 (mm)。

10 检测数据分析处理

10.1 平均值、标准差及变异系数计算

当芯样数不少于10个时，应分别按公式（4）、（5）、（6）计算构件或检测批混凝土强度换算值的平均值、标准差及变异系数：

$$m_{f_{cor}} = \frac{\sum_{i=1}^n f_{cor,i}^c}{n} \dots\dots\dots (4)$$

$$s_{cor} = \sqrt{\frac{\sum_{i=1}^n (f_{cor,i}^c)^2}{n} - n(m_{f_{cor}})^2} \dots\dots\dots (5)$$

$$\delta = \frac{s_{cor}}{m_{f_{cor}}} \dots\dots\dots (6)$$

式中：

$m_{f_{cor}}$ ——构件或检测批混凝土强度换算值的平均值，精确至0.1MPa；

s_{cor} ——构件或检测批混凝土强度换算值的标准差，精确至0.01MPa；

δ ——构件或检测批混凝土强度换算值的变异系数，精确至0.01；

n ——芯样试件数量。

10.2 异常数据判断与处理

按批抽样检测时，应进行异常数据的判断和处理，异常数据的判断和处理应符合GB/T 4883的规定，详见附录B。

10.3 混凝土强度推定

10.3.1 单个构件检测

单个构件混凝土抗压强度推定值应按公式（7）计算：

$$f_{cu,e}^c = f_{cor,min} \dots\dots\dots (7)$$

式中：

$f_{cu,e}^c$ ——构件或检测批混凝土强度推定值，精确至0.1 MPa；

$f_{cor,min}$ ——构件或检测批混凝土强度换算值中的最小值，精确至0.1 MPa。

10.3.2 按批抽样检测

10.3.2.1 检测批混凝土强度推定值应计算推定区间，推定区间的置信度宜为 0.90，并使错判概率为 0.05，漏判概率为 0.05，具有 95%保证率特征值的推定区间上限值和下限值可按公式（8）、（9）计算，当采用小直径芯样试件时，推定区间的置信度可为 0.85，使错判概率为 0.05，漏判概率为 0.10，对应推定区间下限值可按公式（10）计算，：

$$f_{cu,u}^c = m_{f_{cor}} - k_{0.05,u} s_{cor} \dots\dots\dots (8)$$

$$f_{cu,l}^c = m_{f_{cor}^c} - k_{0.05,l} s_{cor} \dots\dots\dots (9)$$

$$f_{cu,l}^c = m_{f_{cor}^c} - k_{0.1,l} s_{cor} \dots\dots\dots (10)$$

$$m_f = \frac{f_{cu,u}^c + f_{cu,l}^c}{2} \dots\dots\dots (11)$$

$$\Delta_{f_{cu}} = f_{cu,u}^c - f_{cu,l}^c \dots\dots\dots (12)$$

式中：

$f_{cu,u}^c$ ——检测批混凝土具有95%保证率特征值的推定区间上限值，精确至0.1 MPa；

$f_{cu,l}^c$ ——检测批混凝土具有95%保证率特征值的推定区间下限值，精确至0.1 MPa；

$k_{0.05,u}$ ——0.05分位数推定区间上限值系数，按检测批测区数量由附录D查得；

$k_{0.05,l}$ ——0.05分位数推定区间下限值系数，按检测批测区数量由附录D查得；

$k_{0.1,l}$ ——0.1分位数推定区间下限值系数，按检测批测区数量由附录D查得；

m_f ——推定区间上限值与下限值的均值；

$\Delta_{f_{cu}}$ ——推定区间上限值与下限值的差值。

10.3.2.2 按批抽样检测时， $\Delta_{f_{cu}}$ 不宜大于 5.0MPa 和 0.1 m_f 两者的较大值，否则可在分析原因的基础上采取下列措施之一进行处理，直到满足本条要求：

- 分析施工条件及检测结果，重新划分检测批，进行补充检测；
- 增加测区的数量；
- 若采取上述措施仍不能满足要求，或无条件采取上述措施时，可按本文件第 10.3.1 条提供单个构件的检测结果。

10.3.2.3 检测批混凝土抗压强度推定值应按公式（13）计算：

$$f_{cu,e}^c = f_{cu,u}^c \dots\dots\dots (13)$$

10.4 异常构件处理

10.4.1 同一检测批中各构件芯样混凝土强度换算值 $f_{cor,i}^c$ 与 $f_{cu,e}^c$ 对比，若 $f_{cu,e}^c - f_{cor,i}^c > 5.0$ MPa，则应将该构件做为异常构件。

10.4.2 对于强度明显低于 $f_{cu,e}^c$ 的异常构件，应按单个构件进行检测，并在报告中说明。

11 钻芯修正

11.1 适用条件

11.1.1 对间接测强方法检测结果有怀疑时，可采用钻芯修正法进行检测。

11.1.2 钻芯修正法可采用总体修正量法，或对应样本修正量法，按批抽样检测宜优先采用总体修正量方法。

11.1.3 采用总体修正量法时，芯样抗压强度应满足公式(14)：

$$\Delta_{f_{cu}} \leq \max \{ 5.0, 0.1m_{cf} \} \dots\dots\dots (14)$$

11.2 取芯数量及位置

当采用钻芯修正时，芯样试件的数量和取芯位置应符合下列要求：

- 符合同一检测批的被检测构件采用同一修正量；
- 芯样应从采用间接方法的结构构件中随机抽取，取芯位置应符合本文件第 7.1 条的规定；
- 同一检测批标准芯样的数量不应少于 6 个，小直径芯样的数量尚不应少于 9 个；
- 当采用的间接检测方法为无损检测方法时，钻芯位置应与该检测方法相应的测区重合；
- 当采用的间接检测方法对构件有损伤时，钻芯位置应布置在该检测方法相应测区的附近。

11.3 总体修正量法计算

总体修正量应按公式 (15) 计算：

$$\Delta_{tot} = m_{f_{cor}} - m_{f_{cu}} \dots\dots\dots (15)$$

修正后测区（或测点）混凝土强度换算值按公式 (16) 计算：

$$f_{cu,i}^c = f_{cu,i0}^c + \Delta_{tot} \dots\dots\dots (16)$$

式中：

Δ_{tot} ——总体修正量，精确至0.1MPa；

$m_{f_{cu}}$ —— 同一检测批间接检测方法测区（或测点）混凝土强度换算值的平均值，精确至0.1MPa；

$f_{cu,i}^c$ —— 间接检测方法修正后测区（或测点）混凝土强度换算值，精确至0.1MPa；

$f_{cu,i0}^c$ —— 间接检测方法修正前测区（或测点）混凝土强度换算值，精确至0.1MPa。

11.4 对应样本修正量法计算

对应样本修正量应按公式 (17) 计算：

$$\Delta_{loc} = m_{f_{cor}} - m_{f_{cu,r}} \dots\dots\dots (17)$$

式中：

Δ_{loc} ——对应样本修正量，精确至0.1MPa；

$m_{f_{cu,r}}^c$ ——与钻芯部位相应的间接检测方法测区（或测点）混凝土强度换算值的平均值，精确至0.1MPa。

修正后测区（或测点）混凝土强度换算值按公式 (18) 计算：

$$f_{cu,i}^c = f_{cu,i0}^c + \Delta_{loc} \dots\dots\dots (18)$$

11.5 强度推定

确定构件混凝土抗压强度推定值，应以修正后测区混凝土抗压强度换算值进行计算，且计算方法应符合被修正检测方法相应标准的规定。

附录 A
(规范性)
芯样端面补平方法

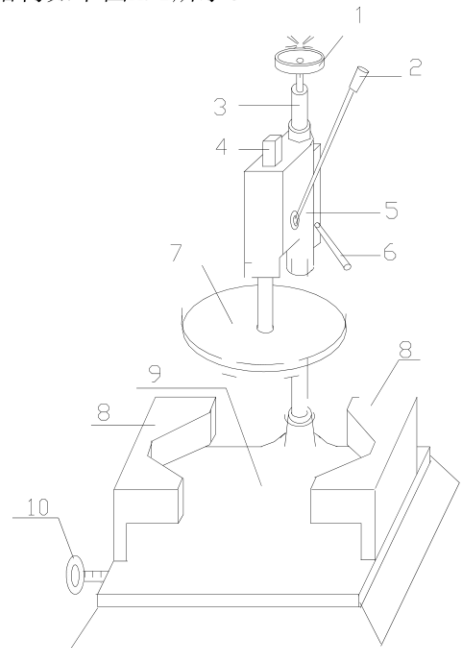
A.1 芯样端面补平仪

A.1.1 芯样端面补平仪技术要求：

- a) 保证补平后芯样两端面平整、平行；
- b) 控制补平后芯样两端面与侧面不垂直度；
- c) 操作简便、快捷。

A.1.2 芯样端面补平常用的补平材料有：水泥净浆、108胶水泥净浆、快硬水泥、环氧胶泥、硫磺胶泥、结构胶、结构胶加水泥等。

A.1.3 混凝土芯样专用补平仪结构如下图A.1所示。



说明：

- 1——手轮；
- 2——手柄1；
- 3——主轴；
- 4——副轴；
- 5——抱柱；
- 6——手柄2；
- 7——上压板；
- 8——夹口；
- 9——底板；
- 10——调整夹口旋钮。

图 A.1 混凝土芯样补平仪

A.2 芯样端面补平操作

A.2.1 混凝土芯样补平仪操作可参考以下程序进行：

- a) 根据待补芯样高度，调整上压板高度：逆时针转动手柄 2，放松抱柱，转动手轮可使抱柱沿主轴上、下运动；
- b) 芯样两端均匀涂一层补平材料，垫上玻璃板，放在底板上，两夹口之间，旋转旋钮，使两夹口向中间运动，夹紧芯样；
- c) 向下压手柄 2，上压板沿副轴向下运动，压紧芯样，保持（1~3）min，待补平材料压密实，松开手柄 2，上压板沿副轴向上，恢复原位；
- d) 旋转旋钮，使两夹口向两边运动，松开芯样，将芯样及玻璃垫板一起从夹口内取出，放在平稳处养护。

附 录 B

(规范性)

异常数据判断和处理

B.1 异常数据判断

依据GB/T 4883, 可采用格拉布斯准则进行异常值判断, 将测区混凝土强度换算值按从小到大顺序排列 $f_{cu,1}$ 、 $f_{cu,2}$ 、……、 $f_{cu,n}$, 计算统计量:

$$G_n = (f_{cu,n} - m_{f_{cor}}) / s_{cor} \dots\dots\dots (B.1)$$

$$G'_n = (m_{f_{cor}} - f_{cu,1}) / s_{cor} \dots\dots\dots (B.2)$$

式中:

G_n 、 G'_n ——格拉布斯检验统计量;

$f_{cu,1}$ ——构件或检测批混凝土强度换算值最小值;

$f_{cu,n}$ ——构件或检测批混凝土强度换算值最大值;

$G_{0.975}$ 、 $G_{0.995}$ ——格拉布斯检验临界值, 按检测批测区数量由附录C查得。

取检出水平 α 为5%, 剔除水平 α^* 为1%, 按双侧情形检验, 检出水平 α 对应临界值为 $G_{0.975}$, 剔除水平 α^* 对应临界值为 $G_{0.995}$ 。

若 $G_n > G'_n$, 且 $G_n > G_{0.975}$, 则判断 $f_{cu,n}$ 为离群值, 否则, 判断没有离群值。

对检出的离群值 $f_{cu,n}$, 若 $G_n > G_{0.995}$, 则判断 $f_{cu,n}$ 为统计离群值, 可考虑剔除, 否则, 判断未发现统计离群值, $f_{cu,n}$ 为歧离值。

若 $G'_n > G_n$, 且 $G'_n > G_{0.975}$, 则判断 $f_{cu,1}$ 为离群值, 否则, 判断没有离群值。

对检出的离群值 $f_{cu,1}$, 若 $G'_n > G_{0.995}$, 则判断 $f_{cu,1}$ 为统计离群值, 可考虑剔除, 否则, 判断未发现统计离群值, $f_{cu,1}$ 为歧离值。

若检出了一个离群值, 应用相同的检出水平和相同的规则, 对除去已检出离群值后余下的数值继续检验, 直到不能检出离群值为止。对除去已检出离群值后余下的数值, 应按本文件第10.1条重新计算强度换算值的平均值、标准差和变异系数。检出的离群值总数不宜超过样本量的5%, 若检出的离群值总数超过了这个上限, 对此样本应作慎重的研究和处理。

B.2 异常数据处理

B.2.1 检出歧离值后, 不得随意舍去歧离值, 应尽可能寻找其技术或物理上的原因, 若在技术上或物理上找到了产生它的原因, 则应剔除或修正; 若未找到产生它的物理上和技术上的原因, 则不得剔除或

进行修正。

B.2.2 为保证结构安全，建议按下列方法处理：

- a) 高端歧离值可从样本中直接剔除；
- b) 低端歧离值在有充分理由说明其异常原因时，可以剔除；
- c) 当无充分理由说明其异常原因时，在低端歧离值邻近位置重新取样复测，根据复测结果，判断是否剔除；
- d) 保留歧离值，补充检测，增加样本数后重新检验异常值；
- e) 保留歧离值，重新划分检测批后重新检测；
- f) 歧离值剔除应由主检签字认可，并应记录剔除的理由和必要的说明。

附 录 C
(规范性)
格拉布斯检验临界值表

表 C.1 格拉布斯检验临界值表

测区数量	G _{0.975}	G _{0.995}	测区数量	G _{0.975}	G _{0.995}	测区数量	G _{0.975}	G _{0.995}
6	1.887	1.973	38	3.014	3.356	70	3.257	3.622
7	2.020	2.139	39	3.025	3.369	71	3.262	3.627
8	2.126	2.274	40	3.036	3.381	72	3.267	3.633
9	2.215	2.387	41	3.046	3.393	73	3.272	3.638
10	2.290	2.482	42	3.057	3.404	74	3.278	3.643
11	2.355	2.564	43	3.067	3.415	75	3.282	3.648
12	2.412	2.636	44	3.075	3.425	76	3.287	3.654
13	2.462	2.699	45	3.085	3.435	77	3.291	3.658
14	2.507	2.755	46	3.094	3.445	78	3.297	3.663
15	2.549	2.806	47	3.103	3.455	79	3.301	3.669
16	2.585	2.852	48	3.111	3.464	80	3.305	3.673
17	2.620	2.894	49	3.120	3.474	81	3.309	3.677
18	2.651	2.932	50	3.128	3.483	82	3.315	3.682
19	2.681	2.968	51	3.136	3.491	83	3.319	3.687
20	2.709	3.001	52	3.143	3.500	84	3.323	3.691
21	2.733	3.031	53	3.151	3.507	85	3.327	3.695
22	2.758	3.060	54	3.158	3.516	86	3.331	3.699
23	2.781	3.087	55	3.166	3.524	87	3.335	3.704
24	2.802	3.112	56	3.172	3.531	88	3.339	3.708
25	2.822	3.135	57	3.180	3.539	89	3.343	3.712
26	2.841	3.157	58	3.186	3.546	90	3.347	3.716
27	2.859	3.178	59	3.193	3.553	91	3.350	3.720
28	2.876	3.199	60	3.199	3.560	92	3.355	3.725
29	2.893	3.218	61	3.205	3.566	93	3.358	3.728
30	2.908	3.236	62	3.212	3.573	94	3.362	3.732
31	2.924	3.253	63	3.218	3.579	95	3.365	3.736
32	2.938	3.270	64	3.224	3.586	96	3.369	3.739
33	2.952	3.286	65	3.230	3.592	97	3.372	3.744
34	2.965	3.301	66	3.235	3.598	98	3.377	3.747
35	2.979	3.316	67	3.241	3.605	99	3.380	3.750
36	2.991	3.330	68	3.246	3.610	100	3.383	3.754
37	3.003	3.343	69	3.252	3.617	---	---	---
注：当测区数量大于100时，可按测区数量为100取值。								

D

附 录 D
(规范性)

检验批样本容量与推定区间上、下限系数

D. 1. 1 k_1 宜为置信度为0. 90，错判概率为0. 05条件下的限值系数； k_2 宜为置信度为0. 90，漏判概率为0. 05条件下的限值系数。当采用小直径芯样试件时， k_1 可为置信度为0. 85，错判概率为0. 05条件下的限值系数； k_2 宜为置信度为0. 85，漏判概率为0. 10条件下的限值系数。

D. 1. 2 样本容量与上限值系数 k_1 、下限值系数 k_2 的关系可按表D. 1取值。

表 D. 1 样本容量与推定区间上、下限系数

样本容量 n	k_1 (0.05)	k_2 (0.05)	k_2 (0.10)	样本容量 n	k_1 (0.05)	k_2 (0.05)	k_2 (0.10)
6	0.8748	3.7077	3.0919	35	1.2755	2.1667	2.0408
7	0.9204	3.3995	2.8938	36	1.2800	2.1577	2.0341
8	0.9580	3.1873	2.7543	37	1.2844	2.1491	2.0277
9	0.9899	3.0312	2.6499	38	1.2886	2.1408	2.0216
10	1.0173	2.9110	2.5684	39	1.2927	2.1330	2.0158
11	1.0413	2.8150	2.5026	40	1.2966	2.1255	2.0103
12	1.0625	2.7363	2.4482	41	1.3004	2.1183	2.0049
13	1.0814	2.6705	2.4024	42	1.3040	2.1114	1.9998
14	1.0985	2.6144	2.3631	43	1.3075	2.1048	1.9949
15	1.1140	2.5660	2.3290	44	1.3109	2.0985	1.9902
16	1.1281	2.5237	2.2990	45	1.3142	2.0924	1.9857
17	1.1411	2.4863	2.2724	46	1.3175	2.0865	1.9813
18	1.1531	2.4530	2.2486	47	1.3206	2.0808	1.9771
19	1.1642	2.4230	2.2272	48	1.3236	2.0754	1.9730
20	1.1746	2.3960	2.2078	49	1.3265	2.0701	1.9691
21	1.1842	2.3714	2.1901	50	1.3294	2.0650	1.9653
22	1.1933	2.3490	2.1738	60	1.3541	2.0222	1.9333
23	1.2018	2.3283	2.1589	70	1.3736	1.9899	1.9090
24	1.2098	2.3093	2.1451	80	1.3896	1.9644	1.8899
25	1.2174	2.2917	2.1323	90	1.4029	1.9438	1.8743
26	1.2246	2.2753	2.1204	100	1.4143	1.9265	1.8612
27	1.2314	2.2600	2.1092	110	1.4242	1.9119	1.8502
28	1.2378	2.2458	2.0988	120	1.4329	1.8993	1.8406
29	1.2440	2.2324	2.0890	130	1.4406	1.8883	1.8322
30	1.2498	2.2198	2.0798	140	1.4475	1.8785	1.8248
31	1.2554	2.2080	2.0711	150	1.4537	1.8698	1.8182
32	1.2608	2.1968	2.0629	160	1.4594	1.8620	1.8122
33	1.2659	2.1862	2.0551	170	1.4646	1.8550	1.8069
34	1.2708	2.1762	2.0478	180	1.4693	1.8485	1.8020

表 D.2 样本容量与推定区间上、下限系数

样本容量 n	k_1 (0.05)	k_2 (0.05)	k_2 (0.10)	样本容量 n	k_1 (0.05)	k_2 (0.05)	k_2 (0.10)
190	1.4737	1.8426	1.7975	300	1.5069	1.7996	1.7645
200	1.4748	1.8372	1.7933	400	1.5245	1.7778	1.7477
250	1.4944	1.8155	1.7767	500	1.5367	1.7630	1.7364
注：当芯样数量大于500时，可按芯样数量为500取值。							

参 考 文 献

- [1] GB 50107—2010 混凝土强度检验评定标准
- [2] GB 50204—2015 混凝土结构工程施工质量验收规范
- [3] GB/T 2828.1—2012 计数抽样检验程序 第1部分：按接收质量限(AQL)检索的逐批检验抽样计
划
- [4] GB/T 3361—1982 数据的统计处理和解释 在成对观测值情形下两个均值的比较
- [5] GB/T 4885—2009 正态分布完全样本可靠度单侧置信下限
- [6] GB/T 50344—2019 建筑结构检测技术标准
- [7] JGJ/T 384—2016 钻芯法检测混凝土强度技术规程
-