

NORMA
BRASILEIRA

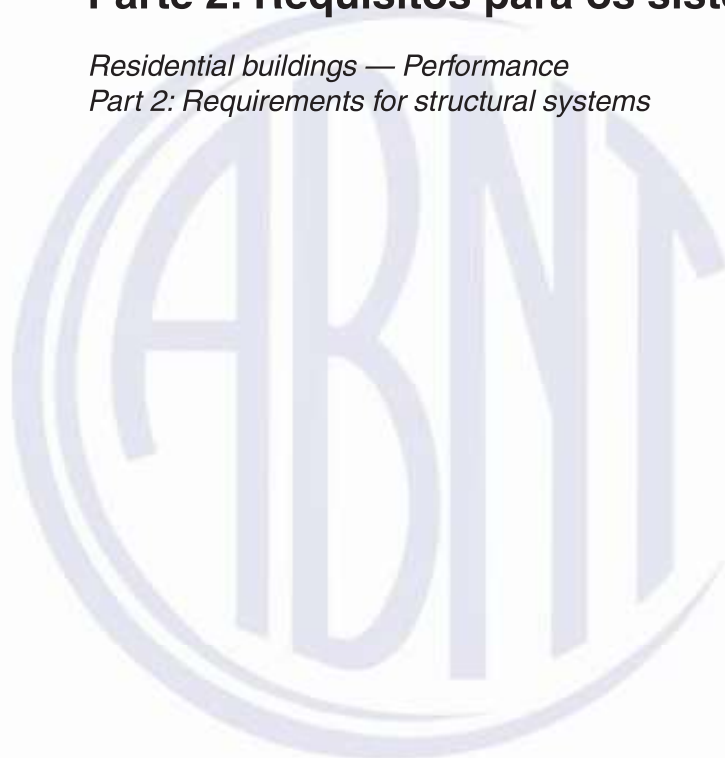
ABNT NBR
15575-2

Quarta edição
19.02.2013

Válida a partir de
19.07.2013

Edificações habitacionais — Desempenho
Parte 2: Requisitos para os sistemas estruturais

Residential buildings — Performance
Part 2: Requirements for structural systems



ICS 91.040.01

ISBN 978-85-07-04045-3



ASSOCIAÇÃO
BRASILEIRA
DE NORMAS
TÉCNICAS

Número de referência
ABNT NBR 15575-2:2013
31 páginas

© ABNT 2013

ABNT NBR 15575-2:2013



© ABNT 2013

Todos os direitos reservados. A menos que especificado de outro modo, nenhuma parte desta publicação pode ser reproduzida ou utilizada por qualquer meio, eletrônico ou mecânico, incluindo fotocópia e microfilme, sem permissão por escrito da ABNT.

ABNT

Av. Treze de Maio, 13 - 28º andar

20031-901 - Rio de Janeiro - RJ

Tel.: + 55 21 3974-2300

Fax: + 55 21 3974-2346

abnt@abnt.org.br

www.abnt.org.br

| Sumário | | Página |
|------------------|---|--------|
| Prefácio | | vi |
| Introdução | | viii |
| 1 | Escopo | 1 |
| 2 | Referências normativas | 1 |
| 3 | Termos e definições | 3 |
| 4 | Requisitos do usuário | 4 |
| 5 | Incumbências dos intervenientes | 4 |
| 6 | Avaliação de desempenho | 4 |
| 7 | Segurança estrutural | 4 |
| 7.1 | Requisitos gerais para a edificação habitacional | 4 |
| 7.2 | Requisito – Estabilidade e resistência do sistema estrutural e demais elementos com função estrutural | 5 |
| 7.2.1 | Critério – Estado-limite último | 5 |
| 7.2.2 | Métodos de avaliação | 5 |
| 7.2.3 | Premissas de projeto | 6 |
| 7.2.4 | Nível de desempenho | 6 |
| 7.3 | Requisito – Deformações ou estados de fissura do sistema estrutural | 6 |
| 7.3.1 | Critério – Estados-limites de serviço | 7 |
| 7.3.2 | Método de avaliação | 8 |
| 7.3.3 | Nível de desempenho | 9 |
| 7.4 | Requisito – Impactos de corpo mole e corpo duro | 9 |
| 7.4.1 | Critérios e níveis de desempenho para resistência a impactos de corpo mole | 9 |
| 7.4.2 | Critérios e níveis de desempenho para resistência a impactos de corpo duro | 13 |
| 8 | Segurança contra incêndio | 14 |
| 9 | Segurança ao uso e operação | 14 |
| 10 | Estanqueidade | 14 |
| 11 | Desempenho térmico | 14 |
| 12 | Desempenho acústico | 14 |
| 13 | Desempenho lumínico | 15 |
| 14 | Durabilidade e manutenibilidade | 15 |
| 14.1 | Requisito – Durabilidade do sistema estrutural | 15 |
| 14.1.1 | Critério – Vida útil de projeto do sistema estrutural | 15 |
| 14.1.2 | Método de avaliação | 15 |
| 14.1.3 | Premissas de projeto | 15 |
| 14.1.4 | Nível de desempenho | 15 |
| 14.2 | Requisito – Manutenção do sistema estrutural | 15 |
| 14.2.1 | Critério – Manual de uso, operação e manutenção do sistema estrutural | 16 |
| 14.2.2 | Método de avaliação | 16 |
| 14.2.3 | Nível de desempenho | 16 |
| 15 | Saúde, higiene e qualidade do ar | 16 |
| 16 | Funcionalidade e acessibilidade | 16 |

ABNT NBR 15575-2:2013

| | | |
|----|--|-----------|
| 17 | Conforto tátil e antropodinâmico..... | 16 |
| 18 | Adequação ambiental | 16 |

Anexos

| | | |
|--|---|-----------|
| Anexo A (normativo) Modelagem matemática do comportamento conjunto para a resistência | | |
| | mínima de projeto | 17 |
| A.1 | Princípio | 17 |
| A.2 | Diretrizes | 17 |
| A.3 | Aparelhagem..... | 17 |
| A.4 | Preparação dos corpos de prova..... | 17 |
| A.5 | Procedimento | 18 |
| A.6 | Expressão dos resultados..... | 18 |
| A.6.1 | Resistência de projeto no estado-limite último (ELU) | 18 |
| A.6.2 | Casos particulares | 19 |
| A.6.3 | Comprovação..... | 19 |
| A.6.4 | Validade..... | 19 |
| A.6.5 | Estatísticas | 19 |
| A.7 | Relatório de ensaio | 19 |
| Anexo B (normativo) Modelagem matemática do comportamento conjunto para | | |
| | as deformações de serviço | 21 |
| B.1 | Princípio | 21 |
| B.2 | Diretrizes | 21 |
| B.3 | Aparelhagem..... | 21 |
| B.4 | Preparação dos corpos de prova..... | 21 |
| B.5 | Procedimento | 22 |
| B.6 | Expressão dos resultados..... | 22 |
| B.6.1 | Resistência de serviço..... | 22 |
| B.6.2 | Casos particulares | 22 |
| B.6.3 | Comprovação..... | 23 |
| B.6.4 | Validade..... | 23 |
| B.6.5 | Estatísticas | 23 |
| B.7 | Relatório de ensaio | 23 |
| Anexo C (normativo) Ensaio de impacto de corpo mole | | |
| C.1 | Princípio | 24 |
| C.2 | Diretrizes | 24 |
| C.3 | Aparelhagem..... | 24 |
| C.4 | Preparação dos corpos de prova..... | 24 |
| C.5 | Procedimento | 24 |
| C.6 | Expressão dos resultados..... | 25 |
| C.7 | Relatório de ensaio | 25 |
| Anexo D (informativo) Níveis de desempenho | | |
| D.1 | Generalidades..... | 26 |

| | | |
|-----|-----------------------------|----|
| D.2 | Impacto de corpo mole | 26 |
| D.3 | Impacto de corpo duro | 30 |

Figuras

| | |
|--|----|
| Figura A.1 – Gráfico carga × deslocamento para determinação de R_{ud} e R_{sd} por meio de ensaios | 17 |
| Figura B.1 – Gráfico carga × deslocamento para determinação de R_{ud} e R_{sd} por meio de ensaios..... | 21 |

Tabelas

| | |
|---|----|
| Tabela 1 – Deslocamentos-limites para cargas permanentes e cargas acidentais em geral..... | 7 |
| Tabela 2 – Flechas máximas para vigas e lajes (cargas gravitacionais permanentes e acidentais)..... | 8 |
| Tabela 3 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados na fachada da edificação, em exteriores acessíveis ao público – Impacto de corpo mole na face externa, ou seja, de fora para dentro..... | 10 |
| Tabela 4 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados no interior da edificação e na fachada – Impacto de corpo mole aplicado na face interna, ou seja, de dentro para fora..... | 11 |
| Tabela 5 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo mole em pisos | 12 |
| Tabela 6 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo duro na face externa de elementos estruturais localizados na fachada da edificação e nas faces externas acessíveis ao público | 13 |
| Tabela 7 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados no interior da edificação e na fachada | 13 |
| Tabela 8 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo duro em pisos | 14 |
| Tabela C.1 – Massa de corpo mole, altura e energia do impacto..... | 24 |
| Tabela D.1 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados na fachada da edificação, em exteriores acessíveis ao público – Impacto de corpo mole na face externa, ou seja, de fora para dentro..... | 26 |
| Tabela D.2 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados no interior da edificação e na fachada – Impacto de corpo mole aplicado na face interna, ou seja, de dentro para fora..... | 28 |
| Tabela D.3 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo mole em pisos | 29 |
| Tabela D.4 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo duro na face externa de elementos estruturais localizados na fachada da edificação e nas faces externas acessíveis ao público | 30 |
| Tabela D.5 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados no interior da edificação e na fachada | 31 |
| Tabela D.6 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo duro em pisos | 31 |

ABNT NBR 15575-2:2013

Prefácio

A Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) é o Foro Nacional de Normalização. As Normas Brasileiras, cujo conteúdo é de responsabilidade dos Comitês Brasileiros (ABNT/CB), dos Organismos de Normalização Setorial (ABNT/ONS) e das Comissões de Estudo Especiais (ABNT/CEE), são elaboradas por Comissões de Estudo (CE), formadas por representantes dos setores envolvidos, delas fazendo parte: produtores, consumidores e neutros (universidades, laboratórios e outros).

Os Documentos Técnicos ABNT são elaborados conforme as regras da Diretiva ABNT, Parte 2.

A Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) chama atenção para a possibilidade de que alguns dos elementos deste documento podem ser objeto de direito de patente. A ABNT não deve ser considerada responsável pela identificação de quaisquer direitos de patentes.

A ABNT NBR 15575-2 foi elaborada no Comitê Brasileiro de Construção Civil (ABNT/CB-02), pela Comissão de Estudo de Desempenho de Edificações (CE-02:136.01). O Projeto circulou em Consulta Nacional conforme Edital nº 07, de 16.07.2012 a 13.09.2012, com o número de Projeto ABNT NBR 15575-2.

Esta Norma, sob o título geral “*Edificações habitacionais – Desempenho*”, tem previsão de conter as seguintes partes:

- Parte 1: Requisitos gerais;
- Parte 2: Requisitos para os sistemas estruturais;
- Parte 3: Requisitos para os sistemas de pisos;
- Parte 4: Requisitos para os sistemas de vedações verticais internas e externas – SVVIE;
- Parte 5: Requisitos para os sistemas de coberturas;
- Parte 6: Requisitos para os sistemas hidrossanitários.

Esta parte da ABNT 15575 entra em vigor 150 dias após sua publicação. Devido à repercussão que esta parte da ABNT NBR 15575 terá sobre as atividades do setor da construção civil, bem como à necessidade de adequação de todos os segmentos desta cadeia produtiva, envolvendo projetistas, fabricantes, laboratórios, construtores e governo.

Esta quarta edição cancela e substitui a edição anterior (ABNT NBR 15575-2:2012), a qual foi tecnicamente revisada.

O Escopo desta Norma Brasileira em inglês é o seguinte:

Scope

This part of ABNT NBR 15575 provides the requirements and performance criteria that are applied to structural systems of residential buildings.

This part of ABNT NBR 15575 does not apply to:

- *works already completed;*

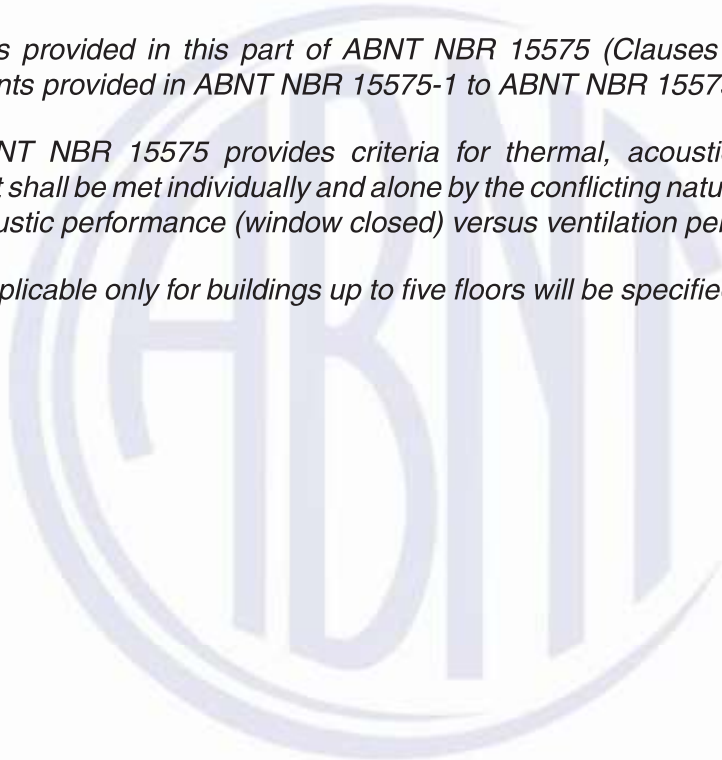
- *construction in progress on the date of exigibility of this Standard;*
- *projects filed in the competent organs of the date of exigibility of this Standard;*
- *renovations and repair works;*
- *retrofit of buildings;*
- *temporary buildings.*

This part of ABNT NBR 15575 is used as a procedure for performance evaluation of constructive systems.

The requirements provided in this part of ABNT NBR 15575 (Clauses 4 to 17) are supplemented by the requirements provided in ABNT NBR 15575-1 to ABNT NBR 15575-6.

This part of ABNT NBR 15575 provides criteria for thermal, acoustic, luminous and fire safety performance, that shall be met individually and alone by the conflicting nature itself of the measurements criteria, e.g., acoustic performance (window closed) versus ventilation performance (open window).

Requirements applicable only for buildings up to five floors will be specified in their respective Clauses.



ABNT NBR 15575-2:2013

Introdução

A abordagem desta Norma explora conceitos que muitas vezes não são considerados em Normas prescritivas específicas, por exemplo, a durabilidade dos sistemas, a manutenibilidade da edificação e o conforto tátil e antropodinâmico dos usuários.

A inter-relação entre Normas de desempenho e Normas prescritivas deve possibilitar o atendimento aos requisitos do usuário, com soluções tecnicamente adequadas e economicamente viáveis.

Todas as disposições contidas nesta Norma aplicam-se aos sistemas que compõem edificações habitacionais, projetados, construídos, operados e submetidos a intervenções de manutenção que atendam às instruções específicas do respectivo manual de uso, operação e manutenção.

Requisitos e critérios particularmente aplicáveis a determinado sistema são tratados separadamente em cada parte desta Norma.

Objetivamente, esta Norma visa alavancar tecnicamente a qualidade requerida e a oferta de moradias, ao estabelecer regras para avaliação do desempenho de imóveis habitacionais, auxiliando nas análises que definem o financiamento de imóveis e possibilitando adequações nos procedimentos de execução, uso e manutenção dos imóveis.

Esta parte da ABNT NBR 15575 trata dos requisitos para os sistemas estruturais aplicáveis a edificações habitacionais com relação ao desempenho estrutural, analisado do ponto de vista dos estados-limites último e de serviço pelo método semiprobabilístico de projeto estrutural.

Esta Norma considera as solicitações características de acordo com as prescrições das ABNT NBR 8681, ABNT NBR 6120 e ABNT NBR 6123, simulando através de modelos matemáticos e físicos as situações de ruína por esgotamento da capacidade de resistência dos materiais ou por instabilidade do equilíbrio.

O estado-limite de serviço tem como premissa assegurar a durabilidade quando da utilização normal da estrutura, limitando a formação de fissuras, a magnitude das deformações e a ocorrência de falhas localizadas que possam prejudicar os níveis de desempenho previstos para a estrutura e os demais elementos e componentes que constituem a edificação, incluindo as instalações hidrossanitárias e demais sistemas prediais.

Outros aspectos do desempenho adequados à sua inserção no meio habitacional, tais como segurança contra incêndio, segurança no uso e operação, estanqueidade, conforto térmico, conforto acústico, conforto lumínico, saúde, higiene e qualidade do ar, funcionalidade e acessibilidade, conforto tátil e antropodinâmico e adequação ambiental, são tratados mais propriamente na ABNT NBR 15575-1.

Requisitos aplicáveis somente para edificações de até cinco pavimentos são especificados em suas respectivas seções.

Edificações habitacionais — Desempenho

Parte 2: Requisitos para os sistemas estruturais

1 Escopo

1.1 Esta parte da ABNT NBR 15575 estabelece os requisitos e critérios de desempenho que se aplicam somente ao sistema estrutural da edificação habitacional.

NOTA Para os casos em que os sistemas de vedações verticais também tenham função estrutural, demais exigências específicas são apresentadas na ABNT NBR 15575-4

1.2 Esta parte da ABNT NBR 15575 não se aplica a:

- obras já concluídas;
- obras em andamento na data da entrada em vigor desta Norma;
- projetos protocolados nos órgãos competentes até a data da entrada em vigor desta Norma;
- obras de reformas;
- *retrofit* de edifícios;
- edificações provisórias.

1.3 Esta parte da ABNT NBR 15575 é utilizada como um procedimento de avaliação do desempenho de sistemas construtivos.

1.4 Os requisitos estabelecidos nesta parte da ABNT NBR 15575 (Seções 4 a 17) são complementados pelos requisitos estabelecidos nas ABNT NBR 15575-1 a ABNT NBR 15575-6.

1.5 Esta parte da ABNT NBR 15575 estabelece critérios relativos ao desempenho térmico, acústico, lumínico e de segurança ao fogo, que devem ser atendidos individual e isoladamente pela própria natureza conflitante dos critérios de medições, por exemplo, desempenho acústico (janela fechada) versus desempenho de ventilação (janela aberta).

1.6 Requisitos aplicáveis somente para edificações de até cinco pavimentos são especificados em suas respectivas seções.

2 Referências normativas

Os documentos relacionados a seguir são indispensáveis à aplicação deste documento. Para referências datadas, aplicam-se somente as edições citadas. Para referências não datadas, aplicam-se as edições mais recentes do referido documento (incluindo emendas).

ABNT NBR 5629, *Execução de tirantes ancorados no terreno*

ABNT NBR 5674, *Manutenção de edificações – Requisitos para o sistema de gestão de manutenção*

ABNT NBR 15575-2:2013

ABNT NBR 6118, *Projeto de estruturas de concreto – Procedimento*

ABNT NBR 6120, *Cargas para o cálculo de estruturas de edificações*

ABNT NBR 6122, *Projeto e execução de fundações*

ABNT NBR 6123, *Forças devidas ao vento em edificações*

ABNT NBR 7190, *Projeto de estruturas de madeira*

ABNT NBR 8681, *Ações e segurança nas estruturas – Procedimento*

ABNT NBR 8800, *Projeto de estruturas de aço e de estruturas mistas de aço e concreto de edifícios*

ABNT NBR 9062, *Projeto e execução de estruturas de concreto pré-moldado*

ABNT NBR 11675, *Divisórias leves internas moduladas – Verificação da resistência a impactos – Métodos de ensaio*

ABNT NBR 11682, *Estabilidade de encostas*

ABNT NBR 13532, *Elaboração de projetos de edificações – Arquitetura*

ABNT NBR 14037, *Diretrizes para elaboração de manuais de uso, operação e manutenção das edificações – Requisitos para elaboração e apresentação dos conteúdos*

ABNT NBR 14718, *Guarda-corpos para edificação*

ABNT NBR 14762, *Dimensionamento de estruturas de aço constituídas por perfis formados a frio*

ABNT NBR 15575-1, *Edificações habitacionais – Desempenho – Parte 1: Requisitos gerais*

ABNT NBR 15575-3, *Edificações habitacionais – Desempenho – Parte 3: Requisitos para os sistemas de pisos*

ABNT NBR 15575-4, *Edificações habitacionais – Desempenho – Parte 4: Requisitos para os sistemas de vedações verticais internas e externas – SVVIE*

ABNT NBR 15575-5, *Edificações habitacionais – Desempenho – Parte 5: Requisitos para os sistemas de coberturas*

ABNT NBR 15575-6, *Edificações habitacionais – Desempenho – Parte 6: Requisitos para os sistemas hidrossanitários*

ABNT NBR 15961, *Alvenaria estrutural – Blocos de concreto*

ABNT NBR 15812, *Alvenaria estrutural – Blocos cerâmicos*

3 Termos e definições

Para os efeitos desta parte da ABNT NBR 15575, aplicam-se os termos e definições das ABNT NBR 15575-1 e ABNT NBR 8681, e os seguintes.

3.1

integridade estrutural

capacidade da estrutura de evitar seu colapso progressivo na ocorrência de danos localizados

3.2

ruína

característica do estado-limite último, por ruptura ou por perda de estabilidade ou por deformação excessiva

3.3

falha

ocorrência que prejudica a utilização do sistema ou do elemento, resultando em desempenho inferior ao requerido

3.4

falha da estrutura

ocorrência que compromete o estado de utilização do sistema ou elemento. Essa ocorrência pode resultar de fissuras ou deslocamentos acima de limites aceitáveis, avarias no sistema ou no elemento estrutural ou nas interfaces com outros sistemas ou elementos

3.5

deformação

variação da distância entre pontos de um corpo submetido a uma determinada tensão, com modificação de sua forma e volume primitivos

3.6

deslocamento

afastamento entre a posição deformada e o eixo original de uma barra (ou plano original de uma placa) submetida a uma carga estática ou dinâmica

3.7

flecha

afastamento máximo entre a posição deformada e a posição primitiva de uma barra ou de uma placa submetida à flexão

3.8

fissura de componente estrutural

seccionamento na superfície ou em toda a seção transversal de um componente, com abertura capilar, provocado por tensões normais ou tangenciais. As fissuras podem ser classificadas como ativas (variação da abertura em função de movimentações higrotérmicas ou outras) ou passivas (abertura constante)

3.9

estado inaceitável de fissura

ocorrência de fissura isolada ou de fissuras múltiplas, ativas ou passivas, que repercutam em não atendimento a qualquer um dos critérios desta Norma

ABNT NBR 15575-2:2013

3.10 trinca

expressão coloquial qualitativa aplicável a fissuras conforme 3.7

3.11 mossa

vestígio de pancada ou pressão

3.12 estado-limite último

estado crítico em que o SVVIE não mais atende aos critérios de desempenho relativos à segurança, ou seja, é o momento a partir do qual ocorre rebaixamento perigoso dos níveis de segurança, com risco de colapso ou ruína do SVVIE. A ruína pode ser caracterizada pela ruptura, pela perda de estabilidade, por deformações ou fissuras excessivas

3.13 estado-limite de serviço

estado de solicitação do SVVIE a partir do qual começam a ser prejudicadas a funcionalidade, a utilização e/ou a durabilidade do sistema, configurando-se, em geral, pela presença de deslocamentos acima de limites preestabelecidos, aparecimento de fissuras e outras falhas

4 Requisitos do usuário

Ver ABNT NBR 15575-1.

5 Incumbências dos intervenientes

Ver ABNT NBR 15575-1.

6 Avaliação de desempenho

Ver ABNT NBR 15575-1.

7 Segurança estrutural

7.1 Requisitos gerais para a edificação habitacional

Atender, durante a vida útil de projeto, sob as diversas condições de exposição (ação do peso próprio, sobrecargas de utilização, atuações do vento e outros), aos seguintes requisitos gerais:

- a) não ruir ou perder a estabilidade de qualquer de suas partes;
- b) prover segurança aos usuários sob ação de impactos, choques, vibrações e outras solicitações decorrentes da utilização normal da edificação, previsíveis na época do projeto;
- c) não provocar sensação de insegurança aos usuários pelas deformações de quaisquer elementos da edificação, permitindo-se tal requisito atendido caso as deformações se mantenham dentro dos limites estabelecidos nesta Norma;

- d) não repercutir em estados inaceitáveis de fissura de vedação e acabamentos;
- e) não prejudicar a manobra normal de partes móveis, como portas e janelas, nem prejudicar o funcionamento normal das instalações em face das deformações dos elementos estruturais;
- f) atender às disposições das ABNT NBR 5629, ABNT NBR 11682 e ABNT NBR 6122 relativas às interações com o solo e com o entorno da edificação.

De acordo com a ABNT NBR 8681, os estados-limites de uma estrutura estabelecem as condições a partir das quais a estrutura apresenta desempenho inadequado às finalidades da construção.

O manual do proprietário deve conter as informações relativas às sobrecargas limitantes no uso das edificações.

7.2 Requisito – Estabilidade e resistência do sistema estrutural e demais elementos com função estrutural

Apresentar um nível específico de segurança contra a ruína, considerando-se as combinações de carga de maior probabilidade de ocorrência, ou seja, aquelas que se referem ao estado-limite último.

Elementos com função de vedação (paredes e divisórias não estruturais) devem ter capacidade de transmitir à estrutura seu peso próprio e os esforços externos que sobre eles diretamente venham atuar, decorrentes de sua utilização.

7.2.1 Critério – Estado-limite último

Atender às disposições aplicáveis das normas que abordam a estabilidade e a segurança estrutural para todos os componentes estruturais da edificação habitacional, incluindo-se as obras geotécnicas.

Devem ser necessariamente consideradas nos projetos as cargas permanentes, acidentais (sobrecargas de utilização), devido ao vento e a deformações impostas (variação de temperatura e umidade, recalques das fundações), conforme ABNT NBR 8681, ABNT NBR 6120, ABNT NBR 6122 e ABNT NBR 6123.

NOTA 1 Para efeitos do estado-limite último, podem ser desprezadas as solicitações devido à retração por secagem, onde aplicável, caso os materiais apresentem índices de retração livre em corpos de prova de laboratório inferiores a 0,06 %.

NOTA 2 Para efeitos do estado-limite último, podem ser desprezadas as solicitações devido à variação de temperatura, caso sejam empregados materiais com coeficientes de dilatação térmica linear $\leq 10^{-5}/^{\circ}\text{C}$; para comprimentos em planta inferiores a 30 m, levar em consideração somente para valores acima de $2 \times 10^{-5}/^{\circ}\text{C}$.

NOTA 3 Para efeitos do estado-limite último, podem ser desprezadas as solicitações devido à variação da umidade relativa do ar, caso sejam empregados materiais que, no aumento da umidade relativa de 50 % para 100 %, estabilizam-se com expansão não superior a 0,1 %; da mesma forma, o efeito da variação da umidade pode ser desprezado para estruturas cujos componentes foram protegidos com sistemas de impermeabilização que atendam aos requisitos desta Norma.

7.2.2 Métodos de avaliação

Análise do projeto conforme 7.2.2.1 ou 7.2.2.2.

ABNT NBR 15575-2:2013

7.2.2.1 Cálculos

A análise do projeto dos componentes estruturais da edificação habitacional deve ser feita com base nas seguintes Normas, quando aplicáveis: ABNT NBR 6118, ABNT NBR 6120, ABNTNBR6122, ABNTNBR6123, ABNTNBR7190, ABNTNBR8681, ABNTNBR8800, ABNTNBR9062, ABNT NBR 15961, ABNT NBR 15812.

As condições de desempenho devem ser comprovadas analiticamente, demonstrando o atendimento ao estado-limite último, devendo as ações respeitarem as Normas vigentes e as considerações estabelecidas em projeto.

Para casas térreas e sobrados, cuja altura total não ultrapasse 6,0 m (desde o respaldo da fundação de cota mais baixa até a laje ou forro do segundo pavimento), não há necessidade de atendimento às dimensões mínimas dos componentes estruturais estabelecidas nas Normas de projeto estrutural específicas (ABNT NBR 6118, ABNT NBR 7190, ABNT NBR 8800, ABNT NBR 9062, ABNT NBR 15961 e ABNT NBR 14762), resguardada a demonstração da segurança e a estabilidade pelos ensaios previstos nesta Norma (7.2.2.2 e 7.4), bem como atendidos os demais requisitos de desempenho estabelecidos nesta Norma.

Na inexistência de Norma Brasileira de projeto estrutural específica para o tipo de estrutura analisado, pode ser aceito o atendimento aos respectivos Eurocódigos, em sua última versão, ou a demonstração da estabilidade e da segurança estrutural através de cálculos, modelos e ensaios, respeitado o estabelecido em 7.2.2.2.

7.2.2.2 Ensaios

Quando a modelagem matemática do comportamento conjunto dos materiais e componentes que constituem o sistema, ou dos sistemas que constituem a estrutura, não for conhecida e consolidada por experimentação, ou não existir Norma Brasileira, permite-se, para os efeitos desta Norma, desde que aplicado a edificações habitacionais de até cinco pavimentos, estabelecer uma resistência mínima de projeto através de ensaios destrutivos e do traçado do correspondente diagrama carga \times deslocamento, conforme indicado no Anexo A.

7.2.3 Premissas de projeto

O projeto deve apresentar a justificativa dos fundamentos técnicos com base em Normas Brasileiras ou, em sua ausência, com base nos Eurocódigos ou em ensaios conforme 7.2.2.2.

7.2.4 Nível de desempenho

O atendimento dos requisitos estabelecidos corresponde ao nível de desempenho mínimo (M).

7.3 Requisito – Deformações ou estados de fissura do sistema estrutural

Não ocasionar deslocamentos ou fissuras excessivas aos elementos de construção vinculados ao sistema estrutural, levando-se em consideração as ações permanentes e de utilização, nem impedir o livre funcionamento de elementos e componentes da edificação, como portas e janelas, nem repercutir no funcionamento das instalações.

NOTA Com o atendimento a este requisito, a probabilidade de ocorrência de danos inaceitáveis tende a ser mínima.

7.3.1 Critério – Estados-limites de serviço

Sob a ação de cargas gravitacionais, de temperatura, de vento (ABNT NBR 6123), recalques diferenciais das fundações (ABNT NBR 6122) ou quaisquer outras solicitações passíveis de atuarem sobre a construção, conforme ABNT NBR 8681, os componentes estruturais não podem apresentar:

- deslocamentos maiores que os estabelecidos nas Normas de projeto estrutural (ABNT NBR 6118, ABNT NBR 7190, ABNT NBR 8800, ABNT NBR 9062, ABNT NBR 15961 e ABNT NBR 14762) ou, na falta de Norma Brasileira específica, utilizar as Tabelas 1 ou 2;
- fissuras com aberturas maiores que os limites indicados nas ABNT NBR 6118 e ABNT NBR 9062, ou outra norma específica para o método construtivo adotado ou abertura superior a 0,6 mm em qualquer situação.

NOTA A Tabela 1 apresenta limitações de desempenho genéricas e abrangentes, objetivando preservar os elementos estruturais através de uma modelagem detalhada. A Tabela 2 inclui as expectativas com relação a deformações dependentes do tempo.

Tabela 1 – Deslocamentos-limites para cargas permanentes e cargas acidentais em geral

| Razão da limitação | Elemento | Deslocamentolimites | Tipo de deslocamento |
|--|---|-----------------------------|--|
| Visual/insegurança psicológica | Pilares, paredes, vigas, lajes (componentes visíveis) | L/250 ou H/300 ^a | Deslocamento final incluindo fluência (carga total) |
| Destacamentos, fissuras em vedações ou acabamentos, falhas na operação de caixilhos e instalações | Caixilhos, instalações, vedações e acabamentos rígidos (pisos, forros etc.) | L/800 | Parcela da flecha ocorrida após a instalação da carga correspondente ao elemento em análise (parede, piso etc.) |
| | Divisórias leves, acabamentos flexíveis (pisos, forros etc.) | L/600 | |
| Destacamentos e fissuras em vedações | Paredes e/ou acabamentos rígidos | L/500 ou H/500 ^a | Distorção horizontal ou vertical provocada por variações de temperatura ou ação do vento, distorção angular devida ao recalque de fundações (deslocamentos totais) |
| | Paredes e acabamentos flexíveis | L/400 ou H/400 ^a | |
| <p>H - é a altura do elemento estrutural. L - é o vão teórico do elemento estrutural. ^a Para qualquer tipo de solicitação, o deslocamento horizontal máximo no topo do edifício deve ser limitado a $H_{total}/500$ ou 3 cm, respeitando-se o menor dos dois limites.</p> <p>NOTA. Não podem ser aceitas falhas, a menos aquelas que estejam dentro dos limites previstos nas normas prescritivas específicas.</p> | | | |

ABNT NBR 15575-2:2013

Tabela 2 – Flechas máximas para vigas e lajes (cargas gravitacionais permanentes e acidentais)

| Parcela de carga permanente sobre vigas e lajes | | Flecha imediata ^a | | | Flecha final (total) ^c |
|--|---|------------------------------|-----------------|---------------------------------------|---------------------------------------|
| | | S _{gk} | S _{qk} | S _{gk} + 0,7 S _{qk} | S _{gk} + 0,7 S _{qk} |
| Paredes monolíticas, em alvenaria ou painéis unidos ou rejuntados com material rígido | Com aberturas ^b | L/1 000 | L/2 800 | L/800 | L/400 |
| | Sem aberturas | L/750 | L/2 100 | L/600 | L/340 |
| Paredes em painéis com juntas flexíveis, divisórias leves, gesso acartonado | Com aberturas ^b | L/1 050 | L/1 700 | L/730 | L/330 |
| | Sem aberturas | L/850 | L/1 400 | L/600 | L/300 |
| Pisos | Constituídos e/ou revestidos com material rígido | L/700 | L/1 500 | L/530 | L/320 |
| | Constituídos e/ou revestidos com material flexível | L/750 | L/1 200 | L/520 | L/280 |
| Forros | Constituídos e/ou revestidos com material rígido | L/600 | L/1 700 | L/480 | L/300 |
| | Forros falsos e/ou revestidos com material flexível | L/560 | L/1 600 | L/450 | L/260 |
| Laje de cobertura impermeabilizada, com inclinação $i \geq 2\%$ | | L/850 | L/1 400 | L/600 | L/320 |
| Vigas calha com inclinação $i \geq 2\%$ | | L/750 | – | – | L/300 |
| <p>L é o vão teórico.</p> <p>^a Para vigas e lajes em balanço, são permitidos deslocamentos correspondentes a 1,5 vez os respectivos valores indicados.</p> <p>^b No caso do emprego de dispositivos e detalhes construtivos que absorvam as tensões concentradas no contorno das aberturas das portas e janelas, as paredes podem ser consideradas “sem aberturas”.</p> <p>^c Para a verificação dos deslocamentos na flecha final, reduzir a rigidez dos elementos analisados pela metade.</p> | | | | | |

7.3.2 Método de avaliação

Atendimento aos valores das Normas Brasileiras específicas ou das Tabelas 1 ou 2. Caso estes valores não sejam atendidos, proceder à análise do projeto, atendendo ao estabelecido em 7.3.2.1 ou 7.3.2.2.

7.3.2.1 Cálculos

A análise do projeto dos componentes estruturais da edificação habitacional deve ser feita com base nas ABNT NBR 6118, ABNT NBR 6120, ABNT NBR 6123, ABNT NBR 7190, ABNT NBR 8681, ABNT NBR 8800, ABNT NBR 9062, ABNT NBR 15961 e ABNT NBR 14762, em função do tipo de estrutura. Devem ser consideradas as cargas permanentes acidentais devidas ao vento e a deformações específicas, conforme ABNT NBR 8681.

Nos casos mais gerais, na análise das deformações podem ser consideradas somente as ações permanentes e acidentais (sobrecargas) características, tomando-se para Ψ_g o valor 1,0 e para Ψ_q o valor 0,7.

$$S_d = S_{gk} + 0,7 S_{qk}$$

Na avaliação dos deslocamentos, cujos limites são apresentados nas Normas Brasileiras de projeto estrutural ou na Tabela 1, devem ser levadas em consideração as deformações imediatas e as diferidas no tempo.

Para o caso de estruturas de concreto ou argamassa armada, de compósitos reforçados com fibras ou materiais semelhantes, devem ser levados em consideração os efeitos de diminuição da rigidez com a ocorrência da fissura.

7.3.2.2 Ensaios

Quando a modelagem matemática do comportamento conjunto dos materiais e componentes que constituem o sistema, ou dos sistemas que constituem a estrutura, não for conhecida e consolidada por experimentação, ou não existir norma técnica, permite-se, para os efeitos desta Norma, desde que aplicado a edifícios habitacionais de até cinco pavimentos, estabelecer uma modelagem matemática do comportamento conjunto para as deformações de serviço através de ensaios destrutivos e do traçado do correspondente diagrama carga \times deslocamento, conforme indicado no Anexo B.

Os elementos estruturais devem ser ensaiados nas condições de solicitação a que se pretende submetê-los na edificação, traçando o gráfico: carga \times deslocamento, conforme indicado no Anexo B, de forma a serem caracterizados em cada ensaio pelo deslocamento que primeiro estabelecer uma falha.

7.3.3 Nível de desempenho

O atendimento dos requisitos estabelecidos corresponde ao nível de desempenho mínimo (M).

7.4 Requisito – Impactos de corpo mole e corpo duro

Não sofrer ruptura ou instabilidade sob as energias de impacto indicadas nas Tabelas 3 a 5. São dispensadas da verificação deste requisito as estruturas projetadas conforme as ABNT NBR 6118, ABNT NBR 7190, ABNT NBR 8800, ABNT NBR 9062, ABNT NBR 15961 e ABNT NBR 14762, respeitado o descrito em 7.2.2.1.

NOTA 1 A resistência aos impactos de corpo mole e duro, que podem ser produzidos durante a utilização da edificação habitacional, traduz-se na resistência à energia de impacto a ser aplicada em componentes estruturais responsáveis pela segurança da edificação.

NOTA 2 No que se refere ao estado-limite de serviço e à resistência superficial, os impactos são menos rigorosos.

7.4.1 Critérios e níveis de desempenho para resistência a impactos de corpo mole

Sob ação de impactos de corpo mole, os componentes da estrutura:

- a) não podem sofrer ruptura ou instabilidade sob as energias de impacto estabelecidas nas Tabelas 3 a 5, sendo tolerada a ocorrência de fissuras, escamações, delaminações e outros danos em impactos de segurança, respeitados os limites para deformações instantâneas e residuais dos componentes;
- b) não podem causar danos a outros componentes acoplados aos componentes sob ensaio.

ABNT NBR 15575-2:2013

As limitações de deslocamentos instantâneos (d_h ou d_v) e residuais (d_{hr} ou d_{vr}), sendo que h refere-se ao deslocamento horizontal e v refere-se ao deslocamento vertical, para o nível mínimo, são apresentadas nas Tabelas 3 a 5. Considerando a possibilidade de melhoria da qualidade da edificação, são recomendados os valores constantes no Anexo D para os níveis de desempenho intermediário (I) e superior (S).

Tabela 3 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados na fachada da edificação, em exteriores acessíveis ao público – Impacto de corpo mole na face externa, ou seja, de fora para dentro

| Energia de impacto de corpo mole J | Critério de desempenho mínimo – M |
|---------------------------------------|---|
| 960 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| 720 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| 480 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| 360 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| 240 | Não ocorrência de falhas Limitação do deslocamento horizontal: $d_h \leq h/250$ e $d_{hr} \leq h/1\ 250$ para pilares, sendo h a altura do pilar $d_h \leq L/200$ e $d_{hr} \leq L/1\ 000$ para vigas, sendo L o vão teórico da viga |
| 180 | Não ocorrência de falhas |
| 120 | Não ocorrência de falhas |

Tabela 4 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados no interior da edificação e na fachada – Impacto de corpo mole aplicado na face interna, ou seja, de dentro para fora

| Elemento | Energia de impacto de corpo mole J | Critério de desempenho mínimo – M |
|---|---|---|
| Elementos estruturais situados na fachada | 480 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| | 240 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| | 180 | Não ocorrência de falhas |
| | 120 | Não ocorrência de falhas Limitação do deslocamento horizontal: $d_h \leq h/250$ e $d_{hr} \leq h/1\ 250$ para pilares, sendo h a altura do pilar $d_h \leq L/200$ e $d_{hr} \leq L/1\ 000$ para vigas, sendo L o vão teórico da viga |
| Elementos estruturais situados no interior da edificação | 360 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| | 240 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| | 180 | Não ocorrência de falhas |
| | 120 | Não ocorrência de falhas Limitação do deslocamento horizontal: $d_h \leq h/250$ e $d_{hr} \leq h/1\ 250$ para pilares, sendo h a altura do pilar. $d_h \leq L/200$ e $d_{hr} \leq L/1\ 000$ para vigas, sendo L o vão teórico da viga. |

ABNT NBR 15575-2:2013**Tabela 5 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo mole em pisos**

| Energia de impacto de corpo mole J | Critério de desempenho mínimo – M |
|---|--|
| 960 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas: falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| 720 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas: falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| 480 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas: falhas superficiais, como mossas, fissuras, lascamentos, destacamentos e desagregações |
| 360 | Não ocorrência de falhas |
| 240 | Não ocorrência de falhas Limitação de deslocamento vertical $d_v \leq L/300$; $d_{vr} \leq L/900$ |
| 120 | Não ocorrência de falhas |

7.4.1.1 Método de avaliação – Verificações

As verificações da resistência e o deslocamento dos elementos estruturais devem ser feitos por meio de ensaios de impacto de corpo mole, realizados em laboratório ou em protótipo ou obra, devendo o corpo de prova representar fielmente as condições executivas da obra, inclusive tipos de apoio e vinculações, conforme método de ensaio indicado no Anexo C, para pisos, ou conforme o método de ensaio indicado na ABNT NBR 11675, para paredes.

7.4.1.2 Componentes específicos

Para cada situação ou localização dos elementos deve-se considerar, quando ensaiados, as seguintes especificidades adicionais:

- os guarda-corpos instalados em terraços, coberturas etc. devem atender aos requisitos da ABNT NBR 14718;
- para os componentes estruturais leves, ou seja, aqueles com massa específica menor ou igual a $1\,200\text{ kg/m}^3$ ou peso próprio menor ou igual a 60 kg/m^2 , são permitidos deslocamentos instantâneos equivalentes ao dobro dos valores indicados nas Tabelas 4 e 5.

7.4.1.3 Nível de desempenho

O atendimento dos requisitos estabelecidos corresponde ao nível de desempenho mínimo (M), apresentados nas Tabelas 3 a 5.

7.4.2 Critérios e níveis de desempenho para resistência a impactos de corpo duro

Sob a ação de impactos de corpo duro, os componentes estruturais da edificação não podem sofrer ruptura ou traspassamento sob qualquer energia de impacto, sendo tolerada a ocorrência de fissuras, lascamentos e outros danos em impactos de segurança. As Tabelas 6 a 8 apresentam os critérios de desempenho. Considerando a possibilidade de melhoria da qualidade da edificação, são recomendados os valores constantes no Anexo D para os níveis de desempenho intermediário (I) e superior (S).

Os impactos com maiores energias referem-se ao estado-limite último, e os de menores energias referem-se aos estados-limites de utilização.

Tabela 6 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo duro na face externa de elementos estruturais localizados na fachada da edificação e nas faces externas acessíveis ao público

| Energia de impacto^a de corpo duro J | Critério de desempenho mínimo – M |
|---|--|
| 3,75 | Não ocorrência de falhas no elemento estrutural (estado-limite de serviço) Permitidas: Mossas com qualquer profundidade |
| 20 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas: falhas superficiais como mossas, fissuras, lascamentos e desagregações |
| ^a Sentido do impacto de fora para dentro. | |

Tabela 7 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados no interior da edificação e na fachada

| Energia de impacto^a de corpo duro J | Critério de desempenho mínimo – M |
|--|--|
| 2,5 | Não ocorrência de falhas no elemento estrutural (estado-limite de serviço) Permitidas: Mossas com qualquer profundidade |
| 10 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas: falhas superficiais como mossas, fissuras, lascamentos e desagregações |
| ^a Sentido do impacto de dentro para fora, aplicado na face interna. | |

ABNT NBR 15575-2:2013**Tabela 8 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo duro em pisos**

| Energia de impacto de corpo duro J | Critério de desempenho mínimo - M |
|---|--|
| 5 | Não ocorrência de falhas no elemento estrutural (estado-limite de serviço) Permitidas: Mossas com qualquer profundidade |
| 30 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas: falhas superficiais como mossas, fissuras, lascamentos e desagregações |

7.4.2.1 Método de avaliação

Verificação da resistência e depressão provocada pelo impacto de corpo duro, por meio de ensaios em laboratório executados em protótipos ou obra, devendo o corpo de prova representar fielmente as condições executivas da obra, inclusive tipos de apoio/vinculações, conforme método de ensaio indicado na ABNT NBR 15.575-3 Anexo A, para pisos ou conforme o método de ensaio indicado na ABNT NBR 15.575-4 Anexo B, para paredes.

Os guarda-corpos instalados em terraços, coberturas e outros devem atender aos requisitos da ABNT NBR 14718.

7.4.2.2 Nível de desempenho

O atendimento dos requisitos estabelecidos corresponde ao nível de desempenho mínimo (M).

8 Segurança contra incêndio

Ver ABNT NBR 15575-1.

9 Segurança ao uso e operação

Ver ABNT NBR 15575-1.

10 Estanqueidade

Ver ABNT NBR 15575-1.

11 Desempenho térmico

Ver ABNT NBR 15575-1.

12 Desempenho acústico

Ver ABNT NBR 15575-1.

13 Desempenho lumínico

Ver ABNT NBR 15575-1.

14 Durabilidade e manutenibilidade

14.1 Requisito – Durabilidade do sistema estrutural

Conservar a segurança, estabilidade e aptidão em serviço durante o período correspondente à sua vida útil.

14.1.1 Critério – Vida útil de projeto do sistema estrutural

A estrutura principal e os elementos que fazem parte do sistema estrutural, comprometidos com a segurança e a estabilidade global da edificação, devem ser projetados e construídos de modo que, sob as condições ambientais previstas na época do projeto e quando utilizados conforme preconizado em projeto e submetidos a intervenções periódicas de manutenção e conservação, segundo instruções contidas no manual de uso, operação e manutenção, devem manter sua capacidade funcional durante toda a vida útil de projeto, conforme estabelecido na Seção 14 e ABNT NBR 15575-1.

14.1.2 Método de avaliação

A comprovação do atendimento aos critérios de 14.1.1 deve ser feita pela análise do projeto ou por ensaios ou por aplicação de modelos, conforme explicitado a seguir:

- a) análise do projeto, considerando a adequação dos materiais, detalhes construtivos adotados visando o atendimento às disposições previstas nas normas específicas utilizadas no projeto; ou
- b) ensaios físico-químicos e ensaios de envelhecimento acelerado [(porosidade, absorção de água, permeabilidade, dilatação térmica, choque térmico, expansão higroscópica, câmara de condensação, câmara de névoa salina, câmara CUV, câmara de SO₂, *wheater-o-meter* (intemperismo acelerado), e outros)]; ou
- c) aplicação de modelos para previsão do avanço de frentes de carbonatação, cloretos, corrosão e outros.

14.1.3 Premissas de projeto

O projeto deve mencionar as normas aplicáveis às condições ambientais vigentes na época do projeto e a utilização prevista da edificação.

14.1.4 Nível de desempenho

O atendimento dos requisitos estabelecidos corresponde ao nível de desempenho mínimo (M).

14.2 Requisito – Manutenção do sistema estrutural

A fim de que seja alcançada a vida útil de projeto (VUP) para a estrutura e seus elementos, devem ser previstas e realizadas manutenções preventivas sistemáticas e, sempre que necessário, manutenções com caráter corretivo. Estas últimas devem ser realizadas assim que o problema se manifestar, impedindo que pequenas falhas progridam às vezes rapidamente para extensas patologias.

As manutenções devem ser realizadas obedecendo-se ao manual de uso, operação e manutenção fornecido pelo incorporador ou construtora e às boas práticas, de acordo com a ABNT NBR 5674.

ABNT NBR 15575-2:2013

14.2.1 Critério – Manual de uso, operação e manutenção do sistema estrutural

O manual de uso, operação e manutenção do sistema estrutural deve atender o especificado a ABNT NBR 5674.

14.2.2 Método de avaliação

Verificação do atendimento dos processos de manutenção segundo a ABNT NBR 5674 e especificados no respectivo manual de uso, operação e manutenção entregue ao usuário elaborado em atendimento à ABNT NBR 14037.

14.2.3 Nível de desempenho

O atendimento dos requisitos estabelecidos corresponde ao nível de desempenho mínimo (M).

15 Saúde, higiene e qualidade do ar

Ver ABNT NBR 15575-1.

16 Funcionalidade e acessibilidade

Ver ABNT NBR 15575-1.

17 Conforto tátil e antropodinâmico

Ver ABNT NBR 15575-1.

18 Adequação ambiental

Ver ABNT NBR 15575-1.

Anexo A (normativo)

Modelagem matemática do comportamento conjunto para a resistência mínima de projeto

A.1 Princípio

Ensaio destrutivo, com traçado de diagramas de carga \times deslocamento, e registros da história da carga conforme indicado na Figura A.1.

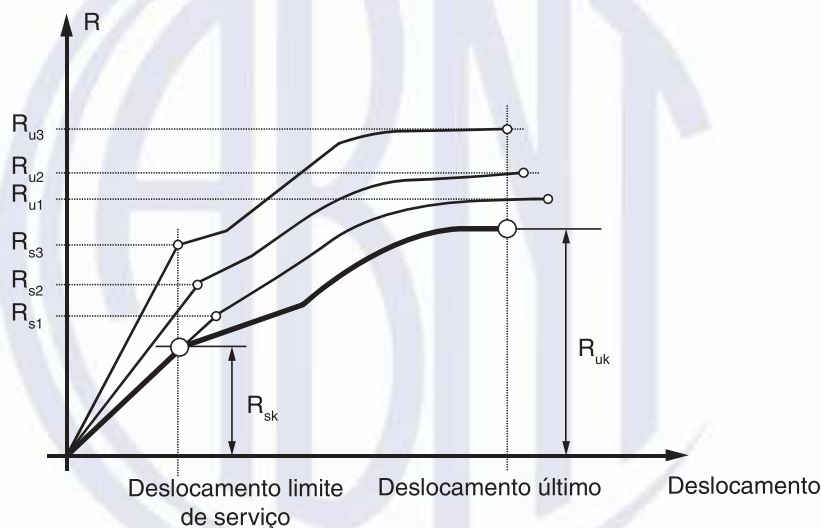


Figura A.1 – Gráfico carga \times deslocamento para determinação de R_{ud} e R_{sd} por meio de ensaios

A.2 Diretrizes

Estabelecer a resistência mínima de projeto para os sistemas estruturais ou componentes em que não há Norma Brasileira de projeto de sistemas, que não possuem modelagem matemática conhecida e consolidada por experimentação.

A.3 Aparelhagem

Devem ser empregados instrumentos que forneçam medição de centésimos de milímetro e que registrem toda a história da carga, principalmente a situação dos pontos e regiões mais solicitados.

A.4 Preparação dos corpos de prova

A.4.1 Confeccionar os elementos estruturais com os mesmos materiais, procedimentos e controles normais do processo construtivo a ser adotado no canteiro de obras.

ABNT NBR 15575-2:2013

A.4.2 Para elementos estruturais comprimidos, as cargas devem ser aplicadas com excentricidade:

$$\frac{t}{30} \geq 1 \text{ cm}$$

onde

t é igual à menor dimensão do elemento estrutural (normalmente a espessura).

A.4.3 A caracterização dos constituintes A, B, C etc. e o tipo de resistência que os caracteriza individualmente podem ser obtidos com a realização dos ensaios, examinando-se minuciosamente o comportamento de ruptura do conjunto e sua dependência do comportamento dos materiais individuais.

A.5 Procedimento

A.5.1 Conduzir o ensaio com pelo menos dez etapas de carga, com repetição para três modelos geométricos idênticos e em escala real.

A.5.2 Caracterizar os componentes pelas resistências R_{u1} , R_{u2} e R_{u3} , resultados das resistências últimas observadas nos ensaios.

A.5.3 Ensaiar conforme as condições de solitação a que se pretende submeter os sistemas estruturais ou componentes na edificação.

A.5.4 Ordenar as resistências em ordem crescente, conforme indicado na Figura A.1.

A.6 Expressão dos resultados**A.6.1 Resistência de projeto no estado-limite último (ELU)**

A resistência permitida de projeto, com o seu valor já minorado, deve ser:

$$R_{ud} = \left[R_{u1} - \frac{R_{u3} - R_{u1}}{2} \cdot \xi \right] \frac{1}{\gamma_m} \leq (1 - 0,2 \cdot \xi) \cdot R_{u1} \cdot \frac{1}{\gamma_m} \quad (1)$$

com $\gamma_m \geq 1,5$

onde

$$\xi = [(1 + *_{uA}) \cdot (1 + *_{uB}) \cdot (1 + *_{uC}) \dots] \quad (2)$$

sendo

* $_{uA}$ igual ao coeficiente de variação da resistência do material A, correlativa a R_{ud} ;

* $_{uB}$ igual ao coeficiente de variação da resistência do material B, correlativa a R_{ud} ;

* $_{uC}$ igual ao coeficiente de variação da resistência do material C, correlativa a R_{ud} .

A.6.2 Casos particulares

No caso de edificações térreas e sobrados cuja altura total não supere 6,0 m, não sendo possível realizar, por motivos técnicos ou de viabilidade econômica, o controle sistemático dos materiais A, B, C e outros, permite-se prescindir da obtenção estatística de $*_{sA}$, $*_{sB}$, $*_{sC}$ etc., desde que se adote $\xi = 1,5$ e $\gamma_m = 2,0$.

A.6.3 Comprovação

Os materiais A, B, C etc. devem constituir e reger, de forma majoritária, o comportamento mecânico do componente em análise na composição da resistência R_{ud} . Desta forma deve-se comprovar a condição:

$$S_d \leq R_{ud}$$

com S_d determinado conforme ABNT NBR 8681.

A.6.4 Validade

Para conservar válida a expressão de R_{ud} , as resistências médias dos materiais A, B, C etc. devem estar caracterizadas para o ensaio, garantindo-se ainda a homogeneidade do processo de produção dos elementos estruturais, de forma que estas médias sejam mantidas.

A.6.5 Estatísticas

A.6.5.1 A resistência característica assumida para componentes de ligação e ancoragens, quando não existirem normas específicas, deve ser tomada como a correspondente ao quantil inferior a 5 %, ou seja, 95 % dos componentes devem apresentar para as propriedades escolhidas como representativas um valor igual ou acima do característico.

A.6.5.2 Na resistência de cálculo dos componentes de ligação e ancoragens, quando não existirem normas específicas, deve ser considerado um coeficiente de minoração com base na variabilidade dos resultados de ensaios; este coeficiente, contudo, não pode ser inferior a 2.

A.7 Relatório de ensaio

O relatório de ensaio deve conter no mínimo as seguintes informações:

- a) identificação do solicitante;
- b) identificação do fornecedor;
- c) identificação da amostra e de todos os corpos de prova;
- d) desenho do ensaio de tipo e sua geometria;
- e) caracterização dos constituintes;
- f) data do recebimento da amostra;

ABNT NBR 15575-2:2013

- g) gráficos de carga x deslocamento;
- h) deslocamentos;
- i) resistências últimas;
- j) nível de desempenho;
- k) data do ensaio;
- l) referência a esta Norma;
- m) registros sobre eventos não previstos no decorrer dos ensaios.



Anexo B (normativo)

Modelagem matemática do comportamento conjunto para as deformações de serviço

B.1 Princípio

Ensaio destrutivo, com traçado de diagramas de carga \times deslocamento, e registros da história da carga, conforme indicado na Figura B.1.

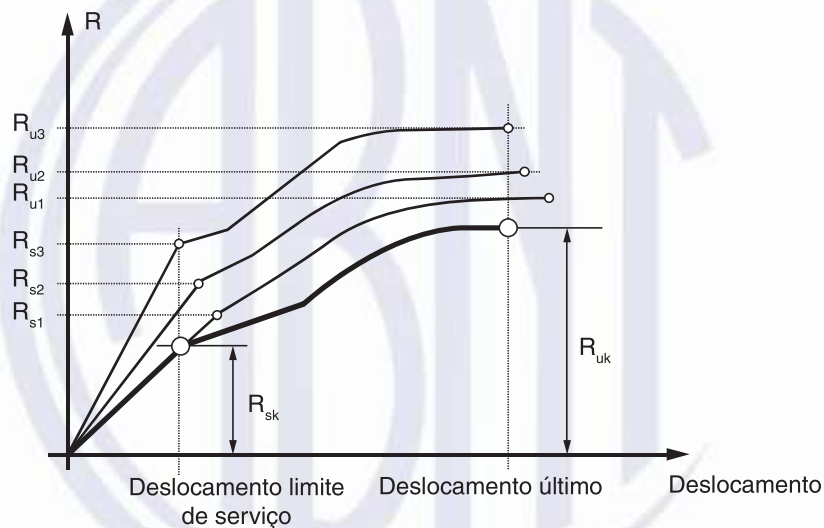


Figura B.1 – Gráfico carga \times deslocamento para determinação de R_{ud} e R_{sd} por meio de ensaios

B.2 Diretrizes

Estabelecer a resistência para a deformação de trabalho para os casos em que não há Norma Brasileira de projeto de sistemas e que não há modelagem matemática conhecida e consolidada por experimentação.

B.3 Aparelhagem

Devem ser empregados instrumentos que forneçam medição de centésimos de milímetro e que registrem toda a história da carga, principalmente a situação dos pontos e regiões mais solicitados.

B.4 Preparação dos corpos de prova

B.4.1 Confeccionar os componentes com os mesmos materiais, procedimentos e controles normais ao processo construtivo a ser adotado no canteiro de obras.

ABNT NBR 15575-2:2013

B.4.2 Para elementos estruturais comprimidos, as cargas devem ser aplicadas com excentricidade:

$$\frac{t}{30} \geq 1 \text{ cm}$$

onde

t é igual à menor dimensão do elemento estrutural (normalmente a espessura).

B.4.3 A caracterização dos constituintes A, B, C etc. e o tipo de resistência para a deformação que os caracteriza individualmente podem ser obtidos com a própria realização dos ensaios, examinando-se minuciosamente o comportamento de ruptura do conjunto e sua dependência do comportamento dos materiais individuais.

B.5 Procedimento

B.5.1 Conduzir o ensaio com pelo menos dez etapas de carga, com repetição para três modelos geométricos idênticos e em escala real.

B.5.2 Caracterizar os componentes pelas resistências R_{s1} , R_{s2} e R_{s3} , resultados das resistências últimas observadas nos ensaios.

B.5.3 Ensaiar conforme as condições de solitação a que se pretende submeter os sistemas na edificação.

B.5.4 Ordenar as resistências em ordem crescente conforme indicado na Figura B.1.

B.6 Expressão dos resultados**B.6.1 Resistência de serviço**

A resistência de projeto, com o seu valor já minorado, deve ser:

$$R_{sd} = \left[R_{s1} - \frac{R_{s3} - R_{s1}}{2} \cdot \xi \right] \leq (1 - 0,2 \cdot \xi) \cdot R_{s1} \quad (3)$$

sendo

$$\xi = [(1 + {}^*_{sA}) \cdot (1 + {}^*_{sB}) \cdot (1 + {}^*_{sC}) \dots] \quad (4)$$

onde

${}^*_{sA}$ é igual ao coeficiente de variação da resistência do material A, correlativa à R_{sd} ;

${}^*_{sB}$ é igual ao coeficiente de variação da resistência do material B, correlativa à R_{sd} ;

${}^*_{sC}$ é igual ao coeficiente de variação da resistência do material C, correlativa à R_{sd} .

B.6.2 Casos particulares

Para edificações térreas, onde não seja possível, por motivos técnicos ou de viabilidade econômica, o controle sistemático dos materiais A, B, C etc., permite-se prescindir da obtenção estatística de ${}^*_{sA}$, ${}^*_{sB}$, ${}^*_{sC}$ etc., desde que se venha a fixar $\xi = 1,5$.

B.6.3 Comprovação

Os materiais A, B, C etc. devem constituir e reger, de forma majoritária, o comportamento mecânico do componente em análise na composição da resistência R_{Sd} .

Desta forma deve-se comprovar a condição:

$$S_d \leq R_{Sd}$$

com S_d determinado conforme ABNT NBR 8681.

B.6.4 Validade

Para conservar válida a expressão de R_{Sd} , as resistências médias dos materiais A, B, C etc. devem estar caracterizadas para o ensaio, garantindo-se ainda a homogeneidade do processo de produção dos elementos estruturais, de forma que estas médias sejam mantidas.

B.6.5 Estatísticas

B.6.5.1 A resistência característica assumida para componentes de ligação e ancoragens, quando não existirem normas específicas, deve ser tomada como a correspondente ao quantil inferior de 5 %, ou seja, 95 % dos componentes devem apresentar para as propriedades escolhidas como representativas um valor igual ou acima do característico.

B.6.5.2 Na resistência de cálculo dos componentes de ligação e ancoragens, quando não existirem normas específicas, deve ser considerado um coeficiente de minoração com base na variabilidade dos resultados de ensaios; este coeficiente, contudo, não pode ser inferior a 2.

B.7 Relatório de ensaio

O relatório de ensaio deve conter no mínimo as seguintes informações:

- a) identificação do solicitante;
- b) identificação do fornecedor;
- c) identificação da amostra e de todos os corpos de prova;
- d) desenho do ensaio de tipo e sua geometria;
- e) caracterização dos constituintes;
- f) data do recebimento da amostra;
- g) gráficos de carga x deslocamento;
- h) deslocamentos;
- i) resistências de serviço;
- j) nível de desempenho;
- k) data do ensaio;
- l) referência a esta Norma;
- m) registros sobre eventos não previstos no decorrer dos ensaios.

Anexo C (normativo)

Ensaio de impacto de corpo mole

C.1 Princípio

Corpo com massa e forma conhecidas, liberado de altura estabelecida para ensaios de componentes horizontais, que, ao atingir o componente, provoca deslocamentos ou deformações ou rupturas verificáveis.

C.2 Diretrizes

Verificar os deslocamentos ou deformações provenientes do impacto de corpo mole sobre elementos estruturais ou componentes.

C.3 Aparelhagem

Para a realização deste ensaio deve ser empregada a seguinte aparelhagem:

- a) corpo percussor de impacto, com forma e massa (m) definidas na ABNT NBR 11675;
- b) defletômetros com resolução de 0,1 mm;
- c) estrutura de apoio rígida.

C.4 Preparação dos corpos de prova

Confeccionar os elementos com os mesmos materiais, procedimentos e controles normais ao processo.

C.5 Procedimento

Conduzir o ensaio no corpo de prova de tipo, aplicando energias de impacto indicadas na Tabela C.1.

Tabela C.1 – Massa de corpo mole, altura e energia do impacto

| Impacto | m kg | h m | E J |
|--|---------|--------|--------|
| Aplicar um impacto de corpo mole, para cada energia | 40 | 0,30 | 120 |
| | 40 | 0,45 | 180 |
| | 40 | 0,60 | 240 |
| | 40 | 0,90 | 360 |
| | 40 | 1,20 | 480 |
| | 40 | 1,80 | 720 |
| | 40 | 2,40 | 960 |

C.6 Expressão dos resultados

Medição dos deslocamentos horizontal e vertical (d_h e d_v) e residuais (d_{hr} e d_{vr}), em milímetros, incluindo observação visual das falhas, fissuras, destacamentos e ruínas.

C.7 Relatório de ensaio

O relatório de ensaio deve conter no mínimo as seguintes informações:

- a) identificação do solicitante;
- b) identificação do fornecedor;
- c) identificação da amostra e de todos os corpos de prova;
- d) desenho do ensaio de tipo e sua geometria;
- e) caracterização dos constituintes;
- f) data do recebimento da amostra;
- g) deslocamentos;
- h) análise visual;
- i) fotos;
- j) nível de desempenho;
- k) data do ensaio;
- l) referência a esta Norma;
- m) registros sobre eventos não previstos no decorrer dos ensaios.

Anexo D (informativo)

Níveis de desempenho

D.1 Generalidades

D.1.1 Considerando a possibilidade de melhoria da qualidade da edificação, com uma análise de valor da relação custo/benefício dos sistemas, neste Anexo são indicados os níveis de desempenho intermediário (I) e superior (S) e repetido o nível M para facilitar a comparação.

D.1.2 Recomenda-se que o construtor ou incorporador informe o nível de desempenho dos sistemas que compõem a edificação habitacional, quando exceder o nível mínimo (M).

D.2 Impacto de corpo mole

As Tabelas D.1 a D.3 apresentam os critérios de desempenho recomendados para os resultados máximos obtidos em ensaios de impacto de corpo mole, para os níveis de desempenho intermediário (I) e superior (S).

Tabela D.1 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados na fachada da edificação, em exteriores acessíveis ao público – Impacto de corpo mole na face externa, ou seja, de fora para dentro

| Energia de impacto de corpo mole J | Critério de desempenho | Nível de desempenho | | |
|---------------------------------------|--|---------------------|---|---|
| | | M | I | S |
| 960 | Não ocorrência de ruína Não ocorrência de falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | | | ✓ |
| 960 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | ✓ | |
| 720 | Não ocorrência de ruína Não ocorrência de falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | | | ✓ |
| 720 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | ✓ | |

Tabela D.1 (continuação)

| Energia de impacto de corpo mole J | Critério de desempenho | Nível de desempenho | | |
|---------------------------------------|---|---------------------|---|---|
| | | | | |
| 480 | Não ocorrência de ruína Não ocorrência de falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | | ✓ | ✓ |
| 480 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | | |
| 360 | Não ocorrência de falhas Limitação do deslocamento horizontal: $d_h \leq h/250$ e $d_{hr} \leq h/1\ 250$ para pilares, sendo h a altura do pilar $d_h \leq L/200$ e $d_{hr} \leq L/1\ 000$ para vigas, sendo L o vão teórico da viga | | ✓ | ✓ |
| 360 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | | |
| 240 | Não ocorrência de falhas Limitação do deslocamento horizontal: $d_h \leq h/250$ e $d_{hr} \leq h/1\ 250$ para pilares, sendo h a altura do pilar $d_h \leq L/200$ e $d_{hr} \leq L/1\ 000$ para vigas, sendo L o vão teórico da viga | ✓ | ✓ | ✓ |
| 180 | Não ocorrência de falhas | ✓ | ✓ | ✓ |
| 120 | Não ocorrência de falhas | ✓ | ✓ | ✓ |

ABNT NBR 15575-2:2013

Tabela D.2 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados no interior da edificação e na fachada – Impacto de corpo mole aplicado na face interna, ou seja, de dentro para fora

| Energia de impacto de corpo mole J | Critério de desempenho | Nível de desempenho | | |
|---------------------------------------|---|---------------------|---|---|
| | | M | I | S |
| 480 | Não ocorrência de ruína Não ocorrência de falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | | | ✓ |
| 480 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | ✓ | |
| 360 | Não ocorrência de ruína Não ocorrência de falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | | | ✓ |
| 360 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | ✓ | |
| 240 | Não ocorrência de falhas Limitação do deslocamento horizontal: $d_h \leq h/250$ e $d_{hr} \leq h/1\ 000$ para pilares, sendo h a altura do pilar $d_h \leq L/200$ e $d_{hr} \leq L/1\ 000$ para vigas, sendo L o vão teórico da viga | | ✓ | ✓ |
| 240 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | | |
| 180 | Não ocorrência de falhas | ✓ | ✓ | ✓ |
| 120 | Não ocorrência de falhas Limitação do deslocamento horizontal: $d_h \leq h/250$ e $d_{hr} \leq h/1\ 250$ para pilares, sendo h a altura do pilar $d_h \leq L/200$ e $d_{hr} \leq L/1\ 000$ para vigas, sendo L o vão teórico da viga | ✓ | ✓ | ✓ |

Tabela D.3 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo mole em pisos

| Energia de impacto de corpo mole J | Critério de desempenho | Nível de desempenho | | |
|---------------------------------------|--|---------------------|---|---|
| | | M | I | S |
| 960 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | ✓ | ✓ |
| 720 | Não ocorrência de ruína Não ocorrência de falhas | | | ✓ |
| 720 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | ✓ | |
| 480 | Não ocorrência de ruína Não ocorrência de falhas | | ✓ | ✓ |
| 480 | Não ocorrência de ruína; são permitidas falhas localizadas (fissuras, destacamentos e outras) | ✓ | | |
| 360 | Não ocorrência de falhas Limitação de deslocamento vertical $d_v \leq L/300$; $d_{vr} \leq L/900$ | | ✓ | ✓ |
| 360 | Não ocorrência de falhas | ✓ | | |
| 240 | Não ocorrência de falhas Limitação de deslocamento vertical $d_v \leq L/300$; $d_{vr} \leq L/900$ | ✓ | ✓ | ✓ |
| 120 | Não ocorrência de falhas | ✓ | ✓ | ✓ |

ABNT NBR 15575-2:2013

D.3 Impacto de corpo duro

As Tabelas E.4 a E.6 apresentam os critérios de desempenho recomendados para os resultados máximos obtidos em ensaios de impacto de corpo duro, para os níveis de desempenho intermediário (I) e superior (S).

Tabela D.4 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo duro na face externa de elementos estruturais localizados na fachada da edificação e nas faces externas acessíveis ao público

| Energia de impacto ^a de corpo duro J | Critério de desempenho | Nível de desempenho |
|--|--|---------------------|
| 3,75 | Não ocorrência de falhas Mossas com qualquer profundidade | M |
| 20 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais como mossas, fissuras e desagregações | |
| 3,75 | Não ocorrência de falhas Profundidade da mossa: $p \leq 5$ mm | I |
| 20 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais como mossas, fissuras e desagregações | |
| 3,75 | Não ocorrência de falhas Profundidade da mossa: $p \leq 2$ mm | S |
| 20 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais como mossas, fissuras e desagregações | |

^a Sentido do impacto de fora para dentro.

Tabela D.5 – Critérios e níveis de desempenho para elementos estruturais localizados no interior da edificação e na fachada

| Energia de impacto ^a de corpo duro J | Critério de desempenho | Nível de desempenho |
|--|--|---------------------|
| 2,5 | Não ocorrência de falhas Mossas com qualquer profundidade | M |
| 10 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais como mossas, fissuras e desagregações | |
| 2,5 | Não ocorrência de falhas Profundidade da mocha: $p \leq 5$ mm | I |
| 10 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais como mossas, fissuras e desagregações | |
| 2,5 | Não ocorrência de falhas Profundidade da mocha: $p \leq 2$ mm | S |
| 10 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais como mossas, fissuras e desagregações | |

^a Sentido do impacto de dentro para fora, aplicado na face interna.

Tabela D.6 – Critérios e níveis de desempenho para impacto de corpo duro em pisos

| Energia de impacto de corpo duro J | Critério de desempenho | Nível de desempenho |
|---------------------------------------|--|---------------------|
| 5 | Não ocorrência de falhas Mossas com qualquer profundidade | M |
| 30 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais como mossas, fissuras e desagregações | |
| 5 | Não ocorrência de falhas Profundidade da mocha: $p \leq 5$ mm | I |
| 30 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais como mossas, fissuras e desagregações | |
| 5 | Não ocorrência de falhas Profundidade da mocha: $p \leq 2$ mm | S |
| 30 | Não ocorrência de ruína e traspassamento Permitidas falhas superficiais como mossas, fissuras e desagregações | |