**MEMORIAL DESCRITIVO DE ESTRUTURAS EM CONCRETO ARMADO**

**ESCOLA MUNICIPAL BELVEDERE**

**Bloco 02**

Logotipo

Descrição gerada automaticamente

Sete Lagoas, Novembro de 2022

**PREFEITURA** **MUNICIPAL** **DE** **CONSELHEIRO LAFAIETE**

Avenida Mário Rodrigues Pereira, n° 10, Bairro Centro, Conselheiro Lafaiete/MG

CEP: 36400-026

**FICHA TÉCNICA**

**Empresa Contratada:**

**Marka Arquitetura e Engenharia Ltda.**

**Equipe Técnica:**

**José Atacizio da Fé | Engenheiro Civil, CREA-MG 87.669/D**

Autor do Projeto de Estruturas em Concreto Armado

**Sumário**

[1. Introdução 4](#_Toc118820432)

[2. Dados Da Obra 4](#_Toc118820433)

[3. Objetivo Do Memorial 4](#_Toc118820434)

[4. Normas Relacionadas Ao Projeto 4](#_Toc118820435)

[5. Critérios Para Durabilidade 5](#_Toc118820436)

[6. Propriedades Do Concreto 6](#_Toc118820437)

[7. Propriedades Do Aço 6](#_Toc118820438)

[8. Ações De Carregamento 6](#_Toc118820439)

[9. Combinações De Ações 7](#_Toc118820440)

[10. Carregamentos Previstos 9](#_Toc118820441)

[11. Imperfeições Globais 14](#_Toc118820442)

[12. Modelo De Análise 14](#_Toc118820443)

[13. Verificação Da Estabilidade Global 15](#_Toc118820444)

[14. Não Linearidade Física 15](#_Toc118820445)

[15. Análise De 2ª Ordem 15](#_Toc118820446)

1. **INTRODUÇÃO**

O presente memorial refere-se ao Projeto Estrutural em Concreto Armado do Bloco 02 da Escola Belvedere em Conselheiro Lafaiete/MG.

1. **DADOS DA OBRA**

A obra refere-se a uma estrutura projetada em concreto armado. O projeto é composto por pavimentos conforme descrito na tabela a seguir.

Pavimentos da estrutura:

|  |  |  |
| --- | --- | --- |
| Pavimento | Altura (cm) | Nível (cm) |
| Térreo | 370 | 970,00 |
| Piso | 200 | 966,30 |
| Fundação | 70 | 964,30 |

1. **OBJETIVO DO MEMORIAL**

O objetivo desta memória de cálculo é apresentar as especificações de materiais, critérios de cálculo, o modelo estrutural e os principais resultados de análise e dimensionamento dos elementos da estrutura em concreto armado.

1. **NORMAS RELACIONADAS AO PROJETO**

Os principais critérios adotados neste projeto, referente aos materiais utilizados e dimensionamento das peças de concreto seguem prescrições normativas.

**Normas:**

- ABNT NBR 12655:2006 - Concreto de cimento Portland - Preparo, controle e recebimento – Procedimento;

- ABNT NBR 14432 :2001 - Exigências de resistência ao fogo de elementos construtivos de edificações – Procedimento;

- ABNT NBR 14931:2004 - Execução de estruturas de concreto – Procedimento;

- ABNT NBR 15200:2012 - Projeto de estruturas de concreto em situação de incêndio;

- ABNT NBR 15812-1:2010 - Alvenaria estrutural — Blocos cerâmicos Parte 1: Projeto;

- ABNT NBR 15812-2:2010 - Alvenaria estrutural — Blocos cerâmicos Parte 2: Execução e controle de obras;

- ABNT NBR 15961-1:2011 - Alvenaria estrutural — Blocos de concreto Parte 1: Projeto;

- ABNT NBR 15961-2:2011 - Alvenaria estrutural — Blocos de concreto Parte 2: Execução e controle de obras;

- ABNT NBR 6118:2014 - Projeto de estruturas de concreto – Procedimento;

- ABNT NBR 6120:2019 - Cargas para o cálculo de estruturas de edificações;

- ABNT NBR 6123:1988 - Forças devidas ao vento em edificações;

- ABNT NBR 7480:2007 - Aço destinado a armaduras para estruturas de concreto armado – Especificação;

- ABNT NBR 8681:2003 - Ações e segurança nas estruturas – Procedimento.

1. **CRITÉRIOS PARA DURABILIDADE**

Visando garantir a durabilidade da estrutura com adequada segurança, estabilidade e aptidão em serviço durante o período correspondente a vida útil da estrutura, foram adotados critérios em relação à classe de agressividade ambiental e valores de cobrimentos das armaduras, conforme apresentado nas tabelas a seguir.

* Classe de agressividade ambiental adotada:

|  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- |
| Pavimento | Classe de agressividade ambiental | Agressividade | Risco de deterioração da estrutura |
| Todos | II | moderada | pequeno |

* Cobrimentos das armaduras:

|  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- |
| Elemento | Cobrimento (cm) | | |
| Peças externas | Peças internas | Peças em contato com o solo |
| Vigas | 3.00 | 3.00 | 3.00 |
| Pilares | 3.00 | 3.00 | 4.50 |
| Lajes | 2.50 | - | 3.00 |
| Reservatórios | 3.00 | - | 3.00 |
| Sapatas | - | - | 4.50 |

1. **PROPRIEDADES DO CONCRETO**

O concreto considerado neste projeto e que será empregado na construção deve atender as características da tabela a seguir.

* Características do concreto:

|  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- |
| fck  (kN/cm²) | Ecs  (kN/cm²) | fct  (kN/cm²) | Abatimento  (cm) | Coeficiente de dilatação térmica  (/ºC) |
| 3 | 2684 | 0 | 5.00 | 0.00001 |

1. **PROPRIEDADES DO AÇO**

O aço considerado neste projeto para dimensionamento das peças em concreto armado e que será empregado na construção deve atender as características da tabela a seguir:

* Características do aço:

|  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- |
| Categoria | Massa específica  (kgf/m³) | Módulo de elasticidade  (kN/cm²) | fyk  (kN/cm²) |
| CA50 | 7850 | 21000 | 50 |
| CA60 | 7850 | 21000 | 60 |

1. **AÇÕES DE CARREGAMENTO**

Para obtenção dos valores de cálculo das ações, foram definidos coeficientes de ponderação, conforme apresentado na tabela a seguir.

Coeficientes de ponderação das ações:

|  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| Ação | Coeficientes de ponderação | | | Fatores de combinação | | |
| Desfavorável | Favorável | Fundações | Psi0 | Psi1 | Psi2 |
| Peso próprio (G1) | 1.30 | 1.00 | 1.00 | - | - | - |
| Adicional (G2) | 1.40 | 1.00 | 1.00 | - | - | - |
| Solo (S) | 1.40 | 1.00 | 1.00 | - | - | - |
| Retração (R) | 1.20 | 0.00 | 1.00 | - | - | - |
| Acidental (Q) | 1.40 | - | 1.00 | 0.70 | 0.60 | 0.40 |
| Água (A) | 1.20 | - | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 |
| Subpressão (AS) | 1.10 | - | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 |
| Temperatura 1 (T1) | 1.20 | - | 1.00 | 0.60 | 0.50 | 0.30 |
| Temperatura 2 (T2) | 1.20 | - | 1.00 | 0.60 | 0.50 | 0.30 |
| Vento X+ (V1) | 1.40 | - | 1.00 | 0.60 | 0.30 | 0.00 |
| Vento X- (V2) | 1.40 | - | 1.00 | 0.60 | 0.30 | 0.00 |
| Vento Y+ (V3) | 1.40 | - | 1.00 | 0.60 | 0.30 | 0.00 |
| Vento Y- (V4) | 1.40 | - | 1.00 | 0.60 | 0.30 | 0.00 |
| Desaprumo X+ (D1) | 1.40 | 1.00 | 1.00 | - | - | - |
| Desaprumo X- (D2) | 1.40 | 1.00 | 1.00 | - | - | - |
| Desaprumo Y+ (D3) | 1.40 | 1.00 | 1.00 | - | - | - |
| Desaprumo Y- (D4) | 1.40 | 1.00 | 1.00 | - | - | - |

1. **COMBINAÇÕES DE AÇÕES**

A partir das ações de carregamento definidas, obteve-se as seguintes combinações para análise e dimensionamento da estrutura nos estados limites (ELU) últimos e de serviço (ELS).

Combinações:

|  |  |
| --- | --- |
| Tipo | Combinações |
| ELU-Concreto | 1.3G1+1.4G2+0.98Q+0.84V1+1.4D1  1.3G1+1.4G2+0.98Q+0.84V2+1.4D2  1.3G1+1.4G2+0.98Q+0.84V3+1.4D3  1.3G1+1.4G2+0.98Q+0.84V4+1.4D4  1.3G1+1.4G2+0.98Q+1.4V1+0.84D1  1.3G1+1.4G2+0.98Q+1.4V2+0.84D2  1.3G1+1.4G2+0.98Q+1.4V3+0.84D3  1.3G1+1.4G2+0.98Q+1.4V4+0.84D4  1.3G1+1.4G2+1.4D1  1.3G1+1.4G2+1.4D2  1.3G1+1.4G2+1.4D3  1.3G1+1.4G2+1.4D4  1.3G1+1.4G2+1.4Q+0.84V1+0.84D1  1.3G1+1.4G2+1.4Q+0.84V2+0.84D2  1.3G1+1.4G2+1.4Q+0.84V3+0.84D3  1.3G1+1.4G2+1.4Q+0.84V4+0.84D4  1.3G1+1.4G2+1.4Q+1.4D1  1.3G1+1.4G2+1.4Q+1.4D2  1.3G1+1.4G2+1.4Q+1.4D3  1.3G1+1.4G2+1.4Q+1.4D4  1.3G1+1.4G2+1.4Q+D1  1.3G1+1.4G2+1.4Q+D2  1.3G1+1.4G2+1.4Q+D3  1.3G1+1.4G2+1.4Q+D4  1.3G1+1.4G2+D1  1.3G1+1.4G2+D2  1.3G1+1.4G2+D3  1.3G1+1.4G2+D4  G1+G2+0.98Q+0.84V1+1.4D1  G1+G2+0.98Q+0.84V2+1.4D2  G1+G2+0.98Q+0.84V3+1.4D3  G1+G2+0.98Q+0.84V4+1.4D4  G1+G2+0.98Q+1.4V1+0.84D1  G1+G2+0.98Q+1.4V2+0.84D2  G1+G2+0.98Q+1.4V3+0.84D3  G1+G2+0.98Q+1.4V4+0.84D4  G1+G2+1.4D1  G1+G2+1.4D2  G1+G2+1.4D3  G1+G2+1.4D4  G1+G2+1.4Q+0.84V1+0.84D1  G1+G2+1.4Q+0.84V2+0.84D2  G1+G2+1.4Q+0.84V3+0.84D3  G1+G2+1.4Q+0.84V4+0.84D4  G1+G2+1.4Q+1.4D1  G1+G2+1.4Q+1.4D2  G1+G2+1.4Q+1.4D3  G1+G2+1.4Q+1.4D4 |
| ELU-Aço | 1.4G1+1.4G2+1.05Q+0.84V1+1.4D1  1.4G1+1.4G2+1.05Q+0.84V2+1.4D2  1.4G1+1.4G2+1.05Q+0.84V3+1.4D3  1.4G1+1.4G2+1.05Q+0.84V4+1.4D4  1.4G1+1.4G2+1.05Q+1.4V1+0.84D1  1.4G1+1.4G2+1.05Q+1.4V2+0.84D2  1.4G1+1.4G2+1.05Q+1.4V3+0.84D3  1.4G1+1.4G2+1.05Q+1.4V4+0.84D4  1.4G1+1.4G2+1.4D1  1.4G1+1.4G2+1.4D2  1.4G1+1.4G2+1.4D3  1.4G1+1.4G2+1.4D4  1.4G1+1.4G2+1.5Q+0.84V1+0.84D1  1.4G1+1.4G2+1.5Q+0.84V2+0.84D2  1.4G1+1.4G2+1.5Q+0.84V3+0.84D3  1.4G1+1.4G2+1.5Q+0.84V4+0.84D4  1.4G1+1.4G2+1.5Q+1.4D1  1.4G1+1.4G2+1.5Q+1.4D2  1.4G1+1.4G2+1.5Q+1.4D3  1.4G1+1.4G2+1.5Q+1.4D4  1.4G1+1.4G2+1.5Q+D1  1.4G1+1.4G2+1.5Q+D2  1.4G1+1.4G2+1.5Q+D3  1.4G1+1.4G2+1.5Q+D4  1.4G1+1.4G2+D1  1.4G1+1.4G2+D2  1.4G1+1.4G2+D3  1.4G1+1.4G2+D4  G1+G2+1.05Q+0.84V1+1.4D1  G1+G2+1.05Q+0.84V2+1.4D2  G1+G2+1.05Q+0.84V3+1.4D3  G1+G2+1.05Q+0.84V4+1.4D4  G1+G2+1.05Q+1.4V1+0.84D1  G1+G2+1.05Q+1.4V2+0.84D2  G1+G2+1.05Q+1.4V3+0.84D3  G1+G2+1.05Q+1.4V4+0.84D4  G1+G2+1.4D1  G1+G2+1.4D2  G1+G2+1.4D3  G1+G2+1.4D4  G1+G2+1.5Q+0.84V1+0.84D1  G1+G2+1.5Q+0.84V2+0.84D2  G1+G2+1.5Q+0.84V3+0.84D3  G1+G2+1.5Q+0.84V4+0.84D4  G1+G2+1.5Q+1.4D1  G1+G2+1.5Q+1.4D2  G1+G2+1.5Q+1.4D3  G1+G2+1.5Q+1.4D4 |
| Fundações | G1+G2+0.7Q+0.6V1+D1  G1+G2+0.7Q+0.6V2+D2  G1+G2+0.7Q+0.6V3+D3  G1+G2+0.7Q+0.6V4+D4  G1+G2+0.7Q+V1+0.6D1  G1+G2+0.7Q+V2+0.6D2  G1+G2+0.7Q+V3+0.6D3  G1+G2+0.7Q+V4+0.6D4  G1+G2+D1  G1+G2+D2  G1+G2+D3  G1+G2+D4  G1+G2+Q+0.6V1+0.6D1  G1+G2+Q+0.6V2+0.6D2  G1+G2+Q+0.6V3+0.6D3  G1+G2+Q+0.6V4+0.6D4  G1+G2+Q+D1  G1+G2+Q+D2  G1+G2+Q+D3  G1+G2+Q+D4 |
| ELS-Frequentes | G1+G2  G1+G2+0.4Q+0.3V1  G1+G2+0.4Q+0.3V2  G1+G2+0.4Q+0.3V3  G1+G2+0.4Q+0.3V4  G1+G2+0.6Q |
| ELS-Quase perm. | G1+G2  G1+G2+0.4Q |
| ELS-Raras | G1+G2  G1+G2+0.6Q+0.3V1  G1+G2+0.6Q+0.3V2  G1+G2+0.6Q+0.3V3  G1+G2+0.6Q+0.3V4  G1+G2+0.6Q+V1  G1+G2+0.6Q+V2  G1+G2+0.6Q+V3  G1+G2+0.6Q+V4  G1+G2+Q  G1+G2+Q+0.3V1  G1+G2+Q+0.3V2  G1+G2+Q+0.3V3  G1+G2+Q+0.3V4 |

1. **CARREGAMENTOS PREVISTOS**

As sobrecargas previstas sobre a estrutura são os seguintes:

* 1. Carregamentos das lajes

Os carregamentos foram previstos conforme tipo de ocupação da edificação, definidos com os seguintes valores:

**Pavimento Piso**

|  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| Lajes | | | | | | | | Temperatura  Caso T1  Caso T2  (ºC) | Retração  Deform. X  Deform. Y  (‰) |
| Dados | | | | | Sobrecarga (kgf/m²) | | |
| Nome | Tipo | Altura  (cm) | Elevação  (cm) | Peso próprio  (kgf/m²) | Permanente | Acidental | Localizada |
| L1 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L2 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| LE1 | Maciça | 12 | -100 | 300 | 113 | 10 | - |  |  |
| LE2 | Maciça | 12 | -100 | 497 | 155 | 10 | - |  |  |
| LE3 | Maciça | 12 | -100 | 300 | 155 | 10 | - |  |  |
| LE4 | Maciça | 12 | -100 | 300 | 155 | 10 | - |  |  |
| LE5 | Maciça | 12 | 0 | 490 | 155 | 10 | - |  |  |
| LE6 | Maciça | 12 | 0 | 476 | 166 | 10 | - |  |  |
| LE7 | Maciça | 12 | 0 | 300 | 113 | 10 | - |  |  |
| LE8 | Maciça | 12 | 0 | 300 | 113 | 10 | - |  |  |

**Pavimento Térreo**

|  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| Lajes | | | | | | | | Temperatura  Caso T1  Caso T2  (ºC) | Retração  Deform. X  Deform. Y  (‰) |
| Dados | | | | | Sobrecarga (kgf/m²) | | |
| Nome | Tipo | Altura  (cm) | Elevação  (cm) | Peso próprio  (kgf/m²) | Permanente | Acidental | Localizada |
| L1 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L2 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L3 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L4 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L5 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L6 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L7 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L8 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L9 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L10 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L11 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L12 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L13 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L14 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L15 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L16 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L17 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L18 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L19 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L20 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L21 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L22 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L23 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L24 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L25 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L26 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L27 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L28 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L29 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L30 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L31 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 182 | 182 | 10 | - |  |  |
| L32 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L33 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L34 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L35 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L36 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L37 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L38 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L39 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L40 | Treliçada 1D | 16 | 0 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L41 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L42 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L43 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L44 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L45 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L46 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L47 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L48 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L49 | Maciça | 16 | 0 | 400 | 182 | 10 | - |  |  |
| L50 | Treliçada 1D | 17 | -100 | 217 | 182 | 10 | - |  |  |
| L51 | Treliçada 1D | 16 | -100 | 192 | 182 | 10 | - |  |  |
| L52 | Treliçada 1D | 16 | -100 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |
| L53 | Treliçada 1D | 16 | -100 | 177 | 182 | 10 | - |  |  |

* 1. Cargas de parede

Foram previstos carregamentos devido ao peso das paredes (não estrutural) sobre as vigas, considerando as espessuras e pesos específicos conforme tabela abaixo:

Propriedades das paredes:

|  |  |  |
| --- | --- | --- |
| Pavimentos | Paredes | |
| Espessura  (cm) | Peso específico  (kgf/m³) |
| Piso | 21.00 | 868.57 |

* 1. Ação do Vento

O efeito do vento sobre a edificação é avaliado a partir de diversos parâmetros que permitem definir as forças aplicadas sobre a estrutura.

Parâmetros adotados para consideração do vento:

|  |  |  |
| --- | --- | --- |
| Parâmetros | Valor adotado | Observações |
| Velocidade | 42.00m/s | - |
| Nível do solo (S2) | -200.00cm | - |
| Maior dimensão horizontal ou vertical (S2) | Menor que 20 m | - |
| Rugosidade do terreno (S2) | Categoria II | Terrenos abertos em nível ou aproximadamente em nível, com poucos obstáculos isolados, tais como árvores e edificações baixas. |
| Fator topográfico (S1) | 1.0 | Demais casos. |
| Fator estatístico (S3) | 1.00 | Edificações para hotéis e residências. Edificações para comércio e indústria com alto fator de ocupação. |
| Ângulo do vento em relação à horizontal | 0° |  |
| Direções de aplicação do vento | Vento X+ (V1)  Vento X- (V2)  Vento Y+ (V3)  Vento Y- (V4) | Ver combinações de ações. |

As forças estáticas devido ao vento foram calculadas para cada direção a partir dos parâmetros definidos, conforme apresentado na tabela a seguir.

Forças aplicadas nos pavimentos da estrutura devido ao vento estático

Vento X+

|  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| Pavimento | Fachada  (cm) | Fachada  transv.(cm) | Nível  (cm) | Altura relativa  (cm) | Área de influência  (m²) | S2 | Coeficiente de arrasto | Forças  (tf) | Forças transversais  (tf) | Torção  (kgf.m) | Momento tombamento  (kgf.m) |
| Terreo | 1187.50 | 7365.00 | 970.00 | 640.00 | 21.97 | 0.97 | 0.70 | 1.58 | 0.00 | 0.00 | 10141.01 |
| Piso | 1187.50 | 7722.50 | 966,30 | 270.00 | 33.84 | 0.93 | 0.70 | 2.25 | 0.00 | 0.00 | 6087.41 |
| Fundação | 642.50 | 7722.50 | 964,30 | 70.00 | 14.12 | 0.88 | 0.70 | 0.84 | 0.00 | 0.00 | 591.35 |

Momento de tombamento total na base (kgf.m) = 16819.77

Força cortante total na base (tf) = 4.68

Vento X-

|  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| Pavimento | Fachada  (cm) | Fachada  transv.(cm) | Nível  (cm) | Altura relativa  (cm) | Área de influência  (m²) | S2 | Coeficiente de arrasto | Forças  (tf) | Forças transversais  (tf) | Torção  (kgf.m) | Momento tombamento  (kgf.m) |
| Terreo | 1187.50 | 7365.00 | 970.00 | 640.00 | 21.97 | 0.97 | 0.70 | 1.58 | 0.00 | 0.00 | 10141.01 |
| Piso | 1187.50 | 7722.50 | 966,30 | 270.00 | 33.84 | 0.93 | 0.70 | 2.25 | 0.00 | 0.00 | 6087.41 |
| Fundação | 642.50 | 7722.50 | 964,30 | 70.00 | 14.12 | 0.88 | 0.70 | 0.84 | 0.00 | 0.00 | 591.35 |

Momento de tombamento total na base (kgf.m) = 16819.77

Força cortante total na base (tf) = 4.68

Vento Y+

|  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| Pavimento | Fachada  (cm) | Fachada  transv.(cm) | Nível  (cm) | Altura relativa  (cm) | Área de influência  (m²) | S2 | Coeficiente de arrasto | Forças  (tf) | Forças transversais  (tf) | Torção  (kgf.m) | Momento tombamento  (kgf.m) |
| Terreo | 7365.00 | 1187.50 | 970.00 | 640.00 | 136.25 | 0.97 | 1.24 | 17.35 | 0.00 | 0.00 | 111068.94 |
| Piso | 7722.50 | 1187.50 | 966,30 | 270.00 | 213.48 | 0.93 | 1.24 | 25.11 | 0.00 | 0.00 | 67807.58 |
| Fundação | 7722.50 | 642.50 | 964,30 | 70.00 | 104.25 | 0.88 | 1.24 | 11.01 | 0.00 | 0.00 | 7708.33 |

Momento de tombamento total na base (kgf.m) = 186584.85

Força cortante total na base (tf) = 53.48

Vento Y-

|  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| Pavimento | Fachada  (cm) | Fachada  transv.(cm) | Nível  (cm) | Altura relativa  (cm) | Área de influência  (m²) | S2 | Coeficiente de arrasto | Forças  (tf) | Forças transversais  (tf) | Torção  (kgf.m) | Momento tombamento  (kgf.m) |
| Terreo | 7365.00 | 1187.50 | 970.00 | 640.00 | 136.25 | 0.97 | 1.24 | 17.35 | 0.00 | 0.00 | 111068.94 |
| Piso | 7722.50 | 1187.50 | 966,30 | 270.00 | 213.48 | 0.93 | 1.24 | 25.11 | 0.00 | 0.00 | 67807.58 |
| Fundação | 7722.50 | 642.50 | 0.00964,30 | 70.00 | 104.25 | 0.88 | 1.24 | 11.01 | 0.00 | 0.00 | 7708.33 |

Momento de tombamento total na base (kgf.m) = 186584.85

Força cortante total na base (tf) = 53.4

1. **IMPERFEIÇÕES GLOBAIS**

Imperfeições geométricas globais devido ao desaprumo dos elementos verticais para verificação do estado limite último da estrutura.

Parâmetros adotados para consideração das imperfeições globais:

|  |  |  |
| --- | --- | --- |
| Parâmetros | Valor adotado | Observações |
| Direções de aplicação | Direção X  Direção Y | Ver combinações de ações. |

1. **MODELO DE ANÁLISE**

A análise da estrutura foi realizada a partir da criação de um modelo de pórtico, sendo a estrutura formada por pilares e vigas admitidos como elementos lineares representados por seus eixos longitudinais. A modelagem das lajes de concreto do pavimento foi realizada pelo processo da analogia de grelha, onde as lajes são discretizadas em faixas substituídas por elementos estruturais de barras, obtendo-se assim uma grelha de barras plana interconectadas.

1. **VERIFICAÇÃO DA ESTABILIDADE GLOBAL**

A análise global da estrutura é um importante instrumento de avaliação da estrutura, permitindo também avaliar a importância dos esforços de segunda ordem globais. Os parâmetros para avaliação de estabilidade global (Gama-Z e P-Delta), quando aplicáveis, poderão ser verificados nos resultados da análise.

1. **NÃO LINEARIDADE FÍSICA**

Para consideração aproximada da não linearidade física considerou-se a rigidez dos elementos estruturais conforme apresentado na tabela a seguir:

Valores adotados para consideração da não-linearidade física:

* Rigidez das vigas: 0.40 Ec.Ic
* Rigidez dos pilares: 0.80 Ec.Ic
* Rigidez das lajes: 0.50 Ec.Ic

1. **ANÁLISE DE 2ª ORDEM**

Os valores do efeito P-Delta para avaliação e determinação dos esforços de 2ª ordem na estrutura, quando aplicável, poderão ser verificados nos resultados da análise.

Processo adotado: P-Delta