LAJES EM CONCRETO ARMADO MOLDADO IN LOCO: ESFORÇOS



ESTABILIDADE DAS CONSTRUÇÕES III – RESISTÊNCIA DOS MATERIAIS E PROPRIEDADES

ALBERTO ALONSO LÁZARO ALEXANDRE AUGUSTO MARTINS KAREN NICOLLI RAMIREZ RENATO RODRIGUES SASQUIA HIZURU OBATA

[abril.2024]





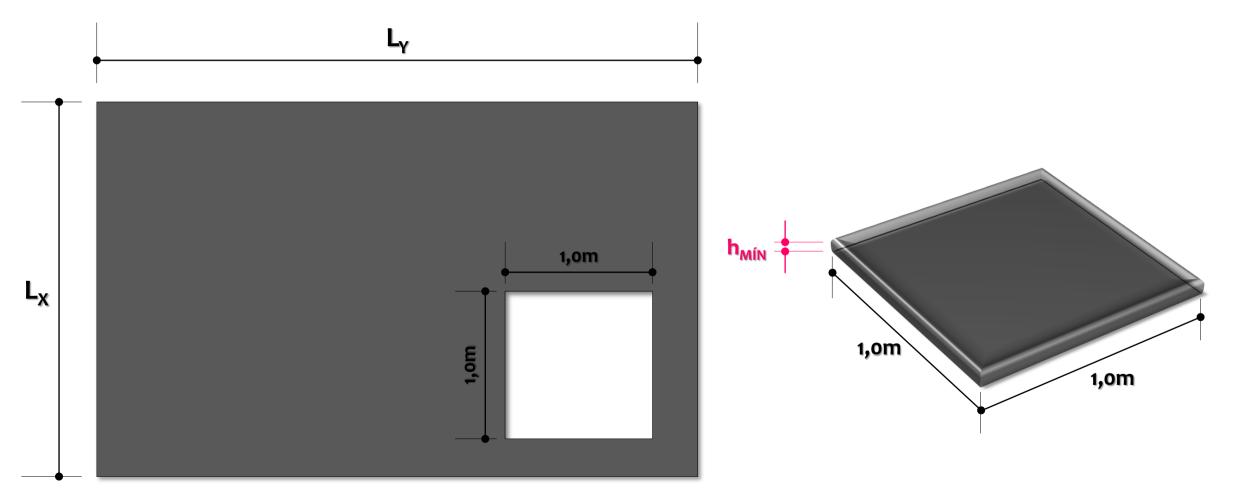




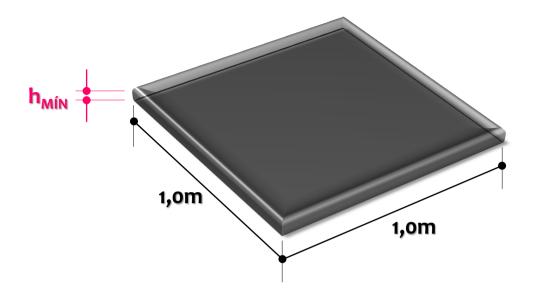
CARGAS FINAIS SOBRE A LAJE (QUADRO-RESUMO)

| ORIGEM DO CARREGAMENTO | VALOR (kN / m²) |
|---|--------------------|
| PESO PRÓPRIO DA LAJE | |
| CONTRAPISO | |
| REVESTIMENTO DE TETO | |
| REVESTIMENTO DE PISO | |
| PAREDES (QUANDO EXISTENTES) | |
| CARGAS VARIÁVEIS | |
| CARREGAMENTO TOTAL (q _{TOTAL LAJE}) | |

- AÇÕES (OU CARREGAMENTOS)
 - NO MAIS DAS VEZES SÃO DEFINIDAS POR UNIDADE DE ÁREA DE LAJE, VARIANDO SOMENTE A ESPESSURA, CONFORME O CASO





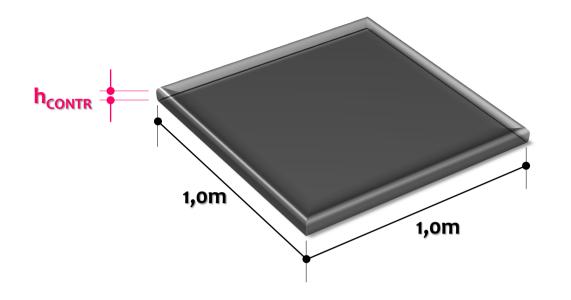


$$g_{PPLJ} = \gamma_{CONCRETO} \cdot h_{MÍN} = 25,0 \cdot h_{MÍN}$$

 $[kN/m^2]$

- g_{PP LJ} = PESO PRÓPRIO DA ESTRUTURA DA LAJE
- YCONCRETO = PESO ESPECÍFICO DO CONCRETO = 25,0 kN/m³
- h_{MÍN} = ESPESSURA MÍNIMA DA LAJE [m]



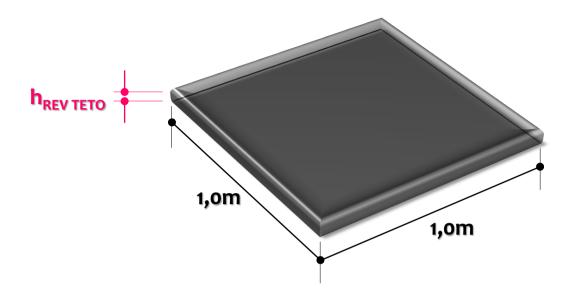


$$g_{PPCONTR} = \gamma_{CONTRAPISO} \cdot h = 21,0 \cdot h$$

 $[kN/m^2]$

- g_{PP CONTR} = PESO PRÓPRIO DO CONTRAPISO
- Υ_{CONTRAPISO} = PESO ESPECÍFICO DO CONTRAPISO = 21,0 kN/m³
- h_{CONTR} = ESPESSURA DO CONTRAPISO [\geq 0,03m]





$g_{PPTETO} = \gamma_{REVESTIMENTOTETO}.h = 19,0.h [kN/m²]$

- g_{PP TETO} = PESO PRÓPRIO DO REVESTIMENTO DE TETO
- Υ_{REVESTIMENTO TETO} = PESO ESPECÍFICO DO REVESTIMENTO DE TETO = 19,0 kN/m³
- $h_{REVTETO}$ = ESPESSURA DO REVESTIMENTO DO TETO $[0,015m \ge x \le 0,02m]$



| MATERIAIS | | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³)* |
|--------------------|--------------------------|--|
| | ARENITO | 26,0 |
| | BASALTO | 30,0 |
| ROCHAS | GNEISS | 30,0 |
| | GRANITO | 28,0 |
| | MÁRMORE E CALCÁREO | 28,0 |
| | BLOCOS DE ARGAMASSA | 22,0 |
| | CIMENTO DE AMIANTO | 20,0 |
| BLOCOS ARTIFICIAIS | LAJOTAS CERÂMICAS | 18,0 |
| BLOCOS ANTIFICIAIS | TIJOLOS FURADOS | 13,0 |
| | TIJOLOS MACIÇOS | 18,0 |
| | TIJOLOS SÍLICO-CALCAREOS | 20,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]

| MATERIAIS | | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³)* |
|------------------------------|-----------------------------------|--|
| | ARGAMASSA DE CAL, CIMENTO E AREIA | 19,0 |
| | ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA | 21,0 |
| REVESTIMENTOS E CONCRETOS | ARGAMASSA DE GESSO | 12,5 |
| | CONCRETO SIMPLES | 24,0 |
| | CONCRETO ARMADO | 25,0 |
| | PINHO; CEDRO | 5,0 |
| MADEIRAS | LOURO; IMBUIA; PAU-ÓLEO | 6,5 |
| | GUAJUVIRÁ; GUATAMBU; GRÁPIA | 8,0 |
| | ANGICO; CABREÚVA; IPÊ RÓSEO | 10,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]

| MATERIAIS | | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³)* |
|-----------|------------------|--|
| | AÇO | 78,5 |
| | ALUMÍNIO E LIGAS | 28,0 |
| | BRONZE | 85,0 |
| | СНИМВО | 114,0 |
| METAIS | COBRE | 89,0 |
| | FERRO FUNDIDO | 72,5 |
| | ESTANHO | 74,0 |
| | LATÃO | 85,0 |
| | ZINCO | 72,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]

| MATERIAIS | | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³)* |
|--------------------|--------------------|--|
| MATERIAIS DIVERSOS | ALCATRÃO | 12,0 |
| | ASFALTO | 13,0 |
| | BORRACHA | 17,0 |
| | PAPEL | 15,0 |
| | PLÁSTICO EM FOLHAS | 21,0 |
| | VIDRO PLANO | 26,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]



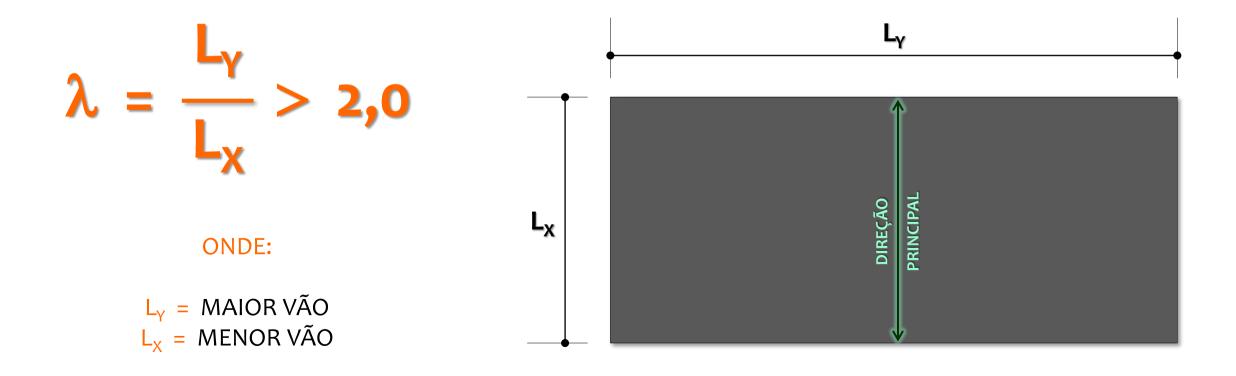
- CARGAS DAS ALVENARIAS SOBRE LAJES DEVEM SER CONSIDERADAS EM SEPARADO:
 - 1. PARA LAJES ARMADAS EM UMA DIREÇÃO
 - 2. PARA LAJES ARMADAS EM DUAS DIREÇÕES

■ IMPORTANTE:

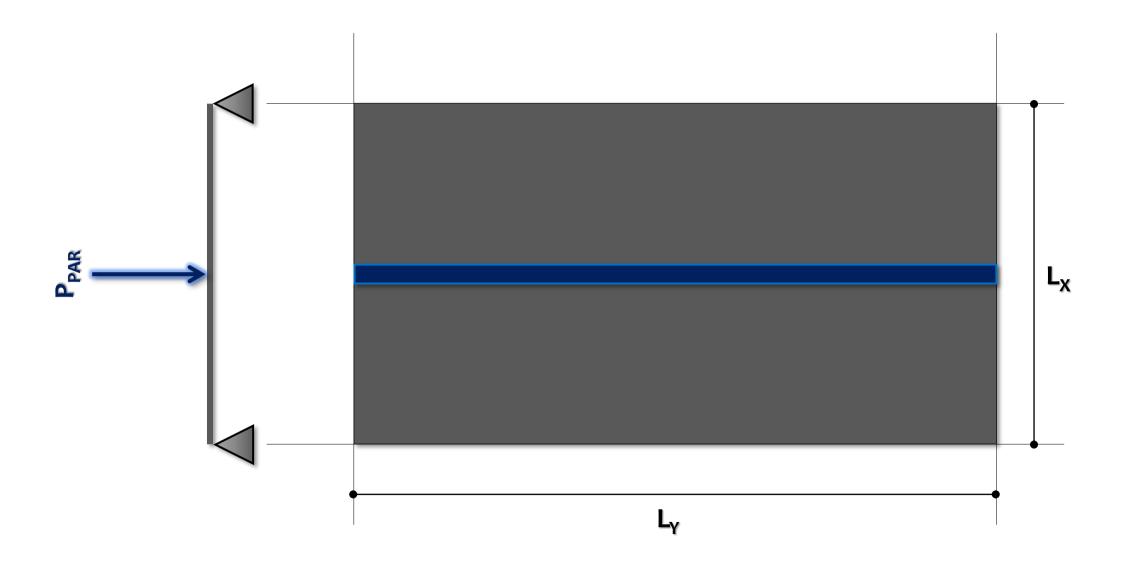
 PAREDES ERGUIDAS DIRETAMENTE SOBRE VIGAS NÃO INTERFEREM NOS CARREGAMENTOS DAS LAJES. POR ISSO, O SEU PESO PRÓPRIO (POR METRO LINEAR) É SOMADO DIRETAMENTE ÀS DEMAIS CARGAS QUE CHEGAM ÀS VIGAS

LAJES ARMADAS <u>EM UMA DIREÇÃO</u>

 NAS LAJES ARMADAS EM UMA ÚNICA DIREÇÃO (NAS QUAIS A RELAÇÃO ENTRE OS LADOS É MAIOR QUE DOIS), OS ESFORÇOS SOLICITANTES SÃO CONSIDERADOS SEGUNDO A DIREÇÃO PRINCIPAL DA ESTRUTURA, TAL QUE:



1.1. PAREDES LONGITUDINAIS SOBRE LAJES ARMADAS EM UMA DIREÇÃO

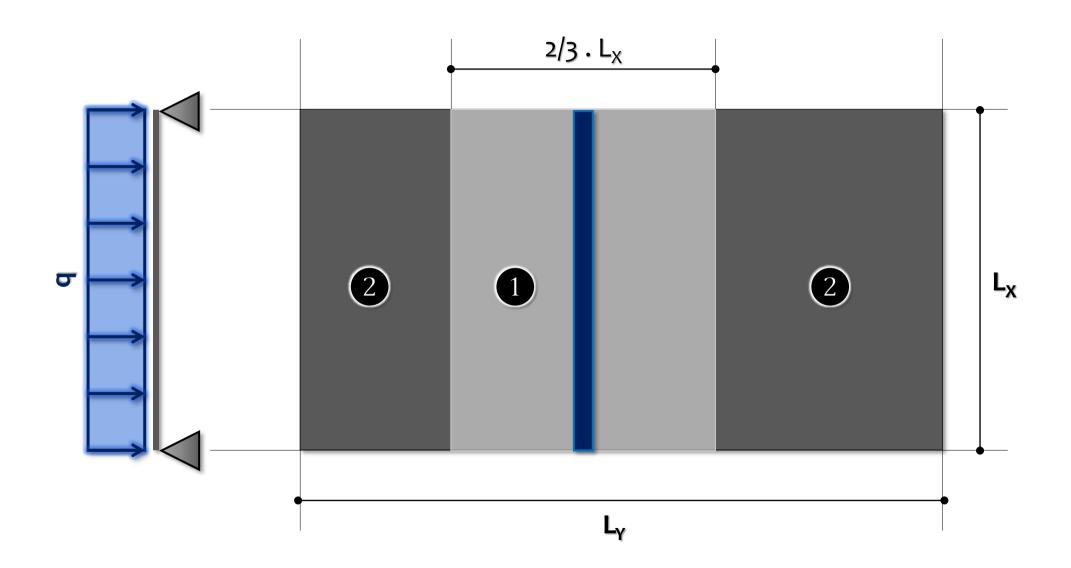


1.1. PAREDES LONGITUDINAIS SOBRE LAJES ARMADAS EM UMA DIREÇÃO

$$P_{PAR} = \gamma_{ALV} \cdot E \cdot H \cdot L$$
 [kN]

- P_{PAR} = FORÇA CONCENTRADA QUE REPRESENTA O PESO TOTAL DA PAREDE
- Υ_{ALV} = PESO ESPECÍFICO APARENTE DO COMPONENTE DA PAREDE [kN/m³]
- E = ESPESSURA DA PAREDE [m]
- H = ALTURA DA PAREDE [m]
- L = COMPRIMENTO LINEAR DA PAREDE [m]

1.2. PAREDES TRANSVERSAIS SOBRE LAJES ARMADAS EM UMA DIREÇÃO

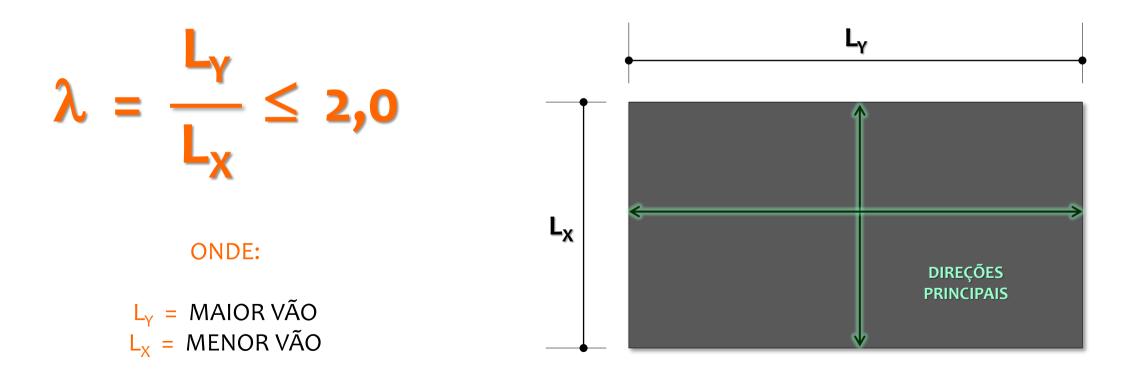


1.2. PAREDES TRANSVERSAIS SOBRE LAJES ARMADAS EM UMA DIREÇÃO

$$g_{PAR} = \frac{P_{PAR}}{(2/3 \cdot L_X) \cdot L_X} = \frac{3 \cdot P_{PAR}}{2 \cdot (L_X^2)}$$
 [kN/m²]

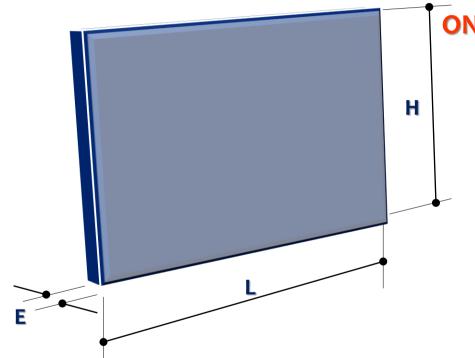
- g_{PAR} = CARGA UNIFORME DA PAREDE SOBRE A LAJE
- P_{PAR} = PESO TOTAL DA PAREDE = γ_{ALV} . E . H . L [kN]
- L_x = MENOR VÃO DA LAJE [m]

- LAJES ARMADAS <u>EM DUAS DIREÇÕES</u> (OU <u>EM CRUZ</u>)
 - NAS LAJES ARMADAS EM DUAS DIREÇÕES (NAS QUAIS A RELAÇÃO ENTRE OS LADOS É MENOR
 OU IGUAL A DOIS), OS ESFORÇOS SOLICITANTES SÃO CONSIDERADOS SEGUNDO AS DUAS
 DIREÇÕES PRINCIPAIS DA LAJE, DE MODO QUE:



2. PAREDES SOBRE LAJES ARMADAS EM DUAS DIREÇÕES





- $g_{PP,ALV}$ = CARGA PERMANENTE DA ALVENARIA SOBRE A LAJE [kN/m^2]
- γ_{ALV} = PESO ESPECÍFICO APARENTE DO COMPONENTE DA PAREDE [kN/m³]
- E = ESPESSURA DA PAREDE [m]
- H = ALTURA DA PAREDE [m]
- L = COMPRIMENTO DA PAREDE [m]
- A_{LAJE} = ÁREA TOTAL DA LAJE CONSIDERADA [m²]



 AS AÇÕES VARIÁVEIS NAS LAJES SÃO TRATADAS PELA NBR 6120:2019 (AÇÕES PARA O CÁLCULO DE ESTRUTURAS DE EDIFICAÇÕES) COMO CARGAS ACIDENTAIS, SENDO ALI DEFINIDAS COMO:

[...] TODA AQUELA QUE PODE ATUAR SOBRE A ESTRUTURA DE EDIFICAÇÕES EM FUNÇÃO DO SEU USO (PESSOAS, MÓVEIS, MATERIAIS DIVERSOS, VEÍCULOS, ETC.). AS CARGAS VERTICAIS QUE SE CONSIDERAM ATUANDO NOS PISOS DE EDIFICAÇÕES, ALÉM DAS QUE SE APLICAM EM CARÁTER ESPECIAL, REFEREM-SE A CARREGAMENTOS DEVIDOS A PESSOAS, MÓVEIS, UTENSÍLIOS MATERIAIS DIVERSOS E VEÍCULOS, E SÃO SUPOSTAS UNIFORMEMENTE DISTRIBUÍDAS, COM OS VALORES MÍNIMOS INDICADOS NA TABELA 2

| LOCAL | | CARGA (kN / m²) |
|---------------|---|--------------------|
| ARQUIBANCADAS | | 4,0 |
| BALCÕES | MESMA CARGA DA PEÇA COM A QUAL SE COMUNICAM E AS PREVISAS EM 2.2.1.5 | O |
| DANCOS | ESCRITÓRIOS E BANHEIROS | 2,0 |
| BANCOS | SALAS DE DIRETORIA E DE GERÊNCIA | 1,5 |
| | SALA DE LEITURA | 2,5 |
| | SALA PARA DEPÓSITO DE LIVROS | 4,0 |
| BIBLIOTECAS | SALA COM ESTANTE DE LIVROS A SER DETERMINADA EM CADA CASO OU 2,5 kN/m² POR METRO DE ALTURA OBSERVADO, PORÉM, O VALOR MÍNIMO DE | 6,0 |

| LOCAL | | CARGA (kN / m²) |
|-------------------|--|--------------------|
| CASAS DE MÁQUINAS | (INCLUINDO O PESO DAS MÁQUINAS) A SER DETERMINADA EM CADA CASO, PORÉM, COM O VALOR MÍNIMO DE | 7,5 |
| | PLATÉIA COM ASSENTOS FIXOS | 3,0 |
| CINEMAS | ESTÚDIO E PLATÉIA COM ASSENTOS MÓVEIS | 4,0 |
| | BANHEIRO | 2,0 |
| | SALA DE REFEIÇÕES E DE ASSEMBLÉIA COM ASSENTOS FIXOS | 3,0 |
| CLUBES | SALA DE ASSEMBLÉIA COM ASSENTOS MÓVEIS | 4,0 |
| | SALÃO DE DANÇAS E SALÃO DE ESPORTES | 5,0 |
| | SALA DE BILHAR E DE BANHEIRO | 2,0 |

| LOCAL | | CARGA (kN / m²) | |
|------------------------------|--|--------------------|-----|
| CORREDORES | COM ACESSO AO PÚBLICO | | 3,0 |
| CORREDORES | SEM ACESSO AO PÚBLICO | | 2,0 |
| COZINHAS NÃO RESIDENCIAIS | A SER DETERMINADA EM CADA CASO, PORÉM, COM O MÍNIMO DE | | 3,0 |
| DEPÓSITOS | A SER DETERMINADA EM CADA CASO E, NA FALTA DE VALORES EXPERIMENTAIS CONFORME O INDICADO EM 2.2.1.3 | | O |
| EDIFÍCIOS | DORMÍTORIOS, SALA, COPA, COZINHA E WC | | 1,5 |
| RESIDENCIAIS | DESPENSA, ÁREA DE SERVIÇO E LAVANDERIA | | 2,0 |
| FECADAC | COM ACESSO AO PÚBLICO | (VER 2.2.1.7) | 3,0 |
| ESCADAS | SEM ACESSO AO PÚBLICO | | 2,5 |

| LOCAL | | CARGA (kN / m²) |
|-------------------------------|--|--------------------|
| | ANFITEATRO COM ASSENTOS FIXOS | 5,0 |
| ESCOLAS | CORREDOR E SALA DE AULA | 3,0 |
| | OUTRAS SALAS | 2,0 |
| ESCRITÓRIOS | SALAS DE USO GERAL E BANHEIRO | 2,0 |
| FORROS | SEM ACESSO A PESSOAS | 0,5 |
| GALERIA DE ARTE | A SER DETERMINADA EM CADA CASO, PORÉM, COM O MÍNIMO | 3,0 |
| GARAGENS E ESTACIONAMENTOS | PARA VEÍCULOS DE PASSAGEIROS OU SEMELHANTES, COM CARGA MÁXIMA DE 25 kN POR VEÍCULO. VALORES DE Φ INDICADOS EM 2.2.1.6 | 3,0 |

| LOCAL | | CARGA (kN / m²) |
|-------------------------|---|--------------------|
| GINÁSIOS DE ESPORTES | | 5,0 |
| HOSPITAIS | DORMITÓRIOS, ENFERMARIAS, SALAS DE RECUPERAÇÃO, SALAS DE CIRURGIA, SALAS DE RAIO X E BANHEIRO | 2,0 |
| | CORREDOR | 3,0 |
| LABORATÓRIOS | INCLUINDO EQUIPAMENTOS, A SER DETERMINADO EM CADA CASO, PORÉM, COM O MÍNIMO | 3,0 |
| LAVANDERIAS | INCLUINDO EQUIPAMENTOS | 3,0 |
| LOJAS | | 4,0 |
| RESTAURANTES | | 3,0 |

| LOCAL | | CARGA (kN / m²) |
|------------|---|--------------------|
| | PALCO | 5,0 |
| TEATROS | DEMAIS DEPENDÊNCIAS: CARGAS IGUAIS ÀS ESPECÍFICAS PARA CINEMAS | O |
| | SEM ACESSO AO PÚBLICO | 2,0 |
| TERRAÇOS | COM ACESSO AO PÚBLICO | 3,0 |
| | INACESSÍVEL A PESSOAS | 0,5 |
| | DESTINADOS A HELIPORTOS ELEVADOS: AS CARGAS DEVERÃO SER FORNECIDAS PELO ÓRGÃO COMPETENTE DO MINISTÉRIO DA AERONÁUTICA | O |
| VESTÍBULOS | SEM ACESSO AO PÚBLICO | 1,5 |
| VESTIBULUS | COM ACESSO AO PÚBLICO | 3,0 |

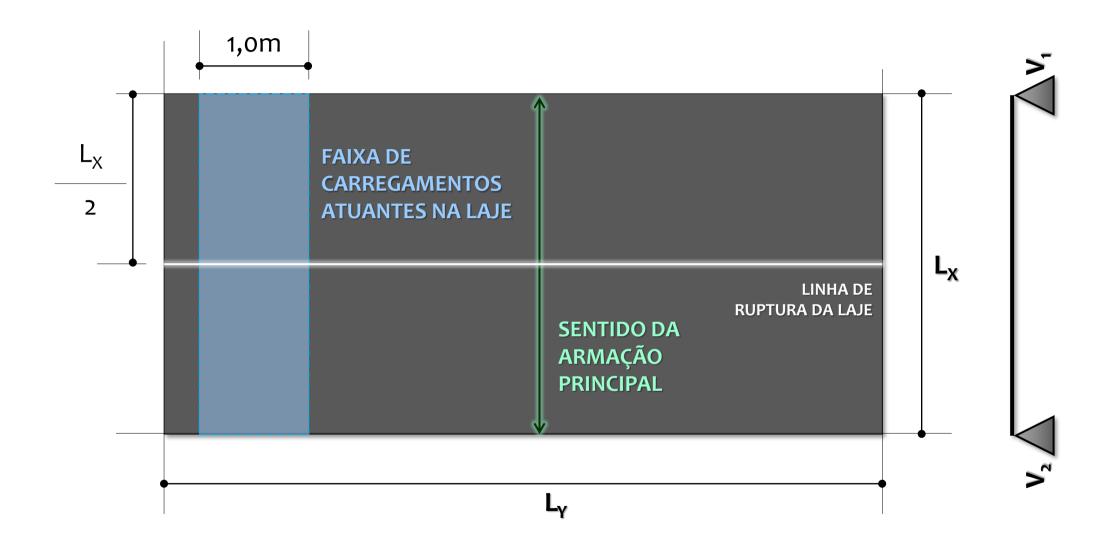


CARGAS FINAIS SOBRE A LAJE (QUADRO-RESUMO)

| ORIGEM DO CARREGAMENTO | VALOR (kN / m²) |
|---|--------------------|
| PESO PRÓPRIO DA LAJE | |
| CONTRAPISO | |
| REVESTIMENTO DE TETO | |
| REVESTIMENTO DE PISO | |
| PAREDES (QUANDO EXISTENTES) | |
| CARGAS VARIÁVEIS | |
| CARREGAMENTO TOTAL (q _{TOTAL LAJE}) | |







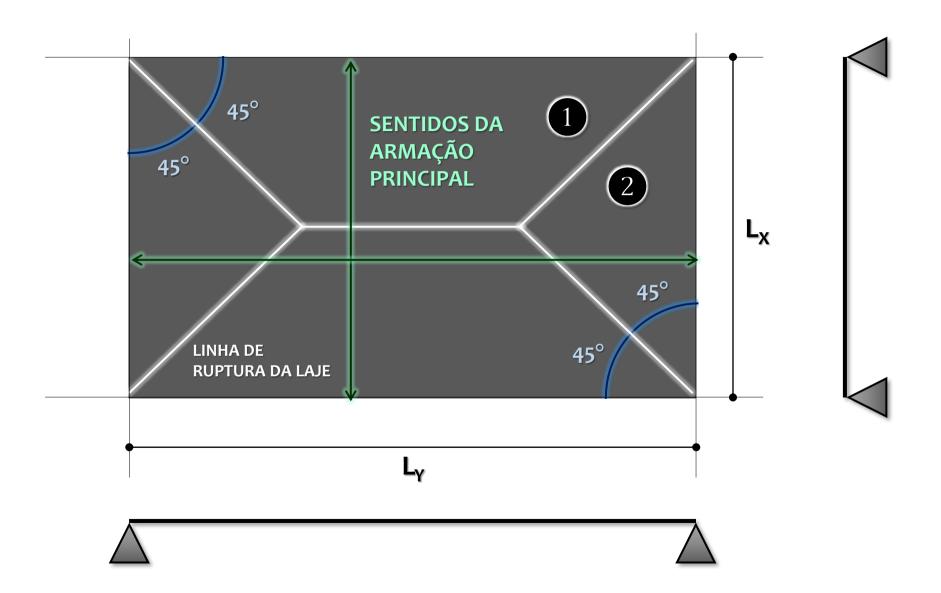
COMO METADE DA CARGA É DISTRIBUÍDA IGUALMENTE ENTRE CADA UMA DAS VIGAS LONGITUDINAIS V1 E V2, TEM-SE:

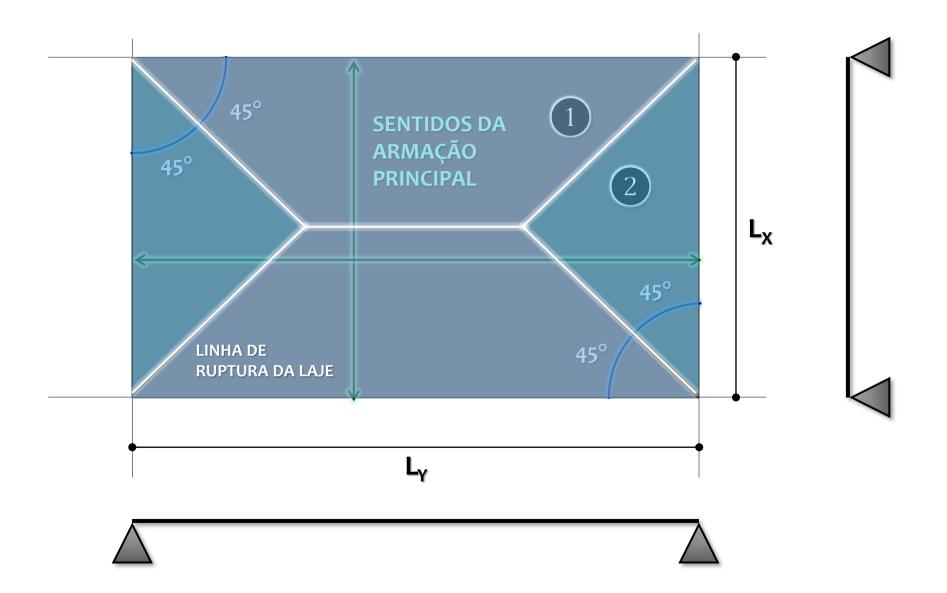
$$q_{v_1} = q_{v_2} = \frac{(q_{TOTAL LAJE} \cdot 1.0 \cdot L_x)}{2}$$
 [kN/m]

LOGO...

$$\mathbf{q_{v_1}} = \mathbf{q_{v_2}} = \frac{(\mathbf{q_{TOTAL \, LAJE} \cdot L_X})}{2} \quad [kN/m]$$







CHEGA-SE ENTÃO A:

CARGA NA VIGA DE MENOR VÃO:

$$q_{VIGA.MENOR} = q_{TOTAL LAJE} \cdot (L_X / 4)$$

[kN/m]

CARGA NA VIGA DE MAIOR VÃO:

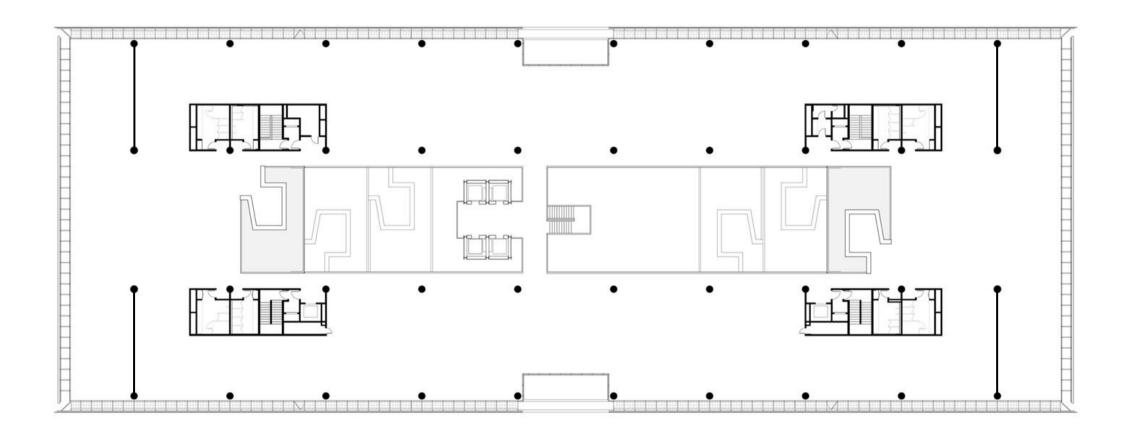
$$q_{VIGA.MAIOR} = q_{TOTAL LAJE} \cdot (L_X / 4) \cdot [2 - (L_X / L_Y)]$$
 [kN/m]

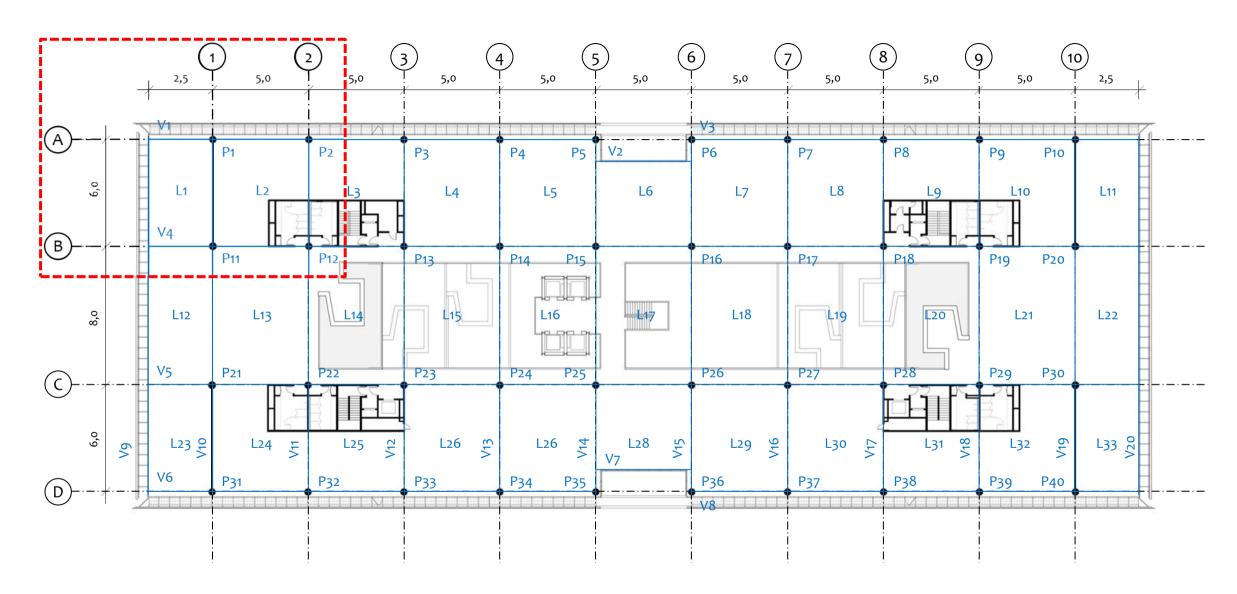


DETERMINAR O CARREGAMENTO QUE CHEGA AO TRECHO INDICADO DA VIGA V10 A SEGUIR, PERTENCENTE AO PAVIMENTO-TIPO DE UM EDIFÍCIO INSTITUCIONAL EM SÃO PAULO PROJETADO EM 2017 PELO ESCRITÓRIO DAL PIAN ARQUITETOS ASSOCIADOS

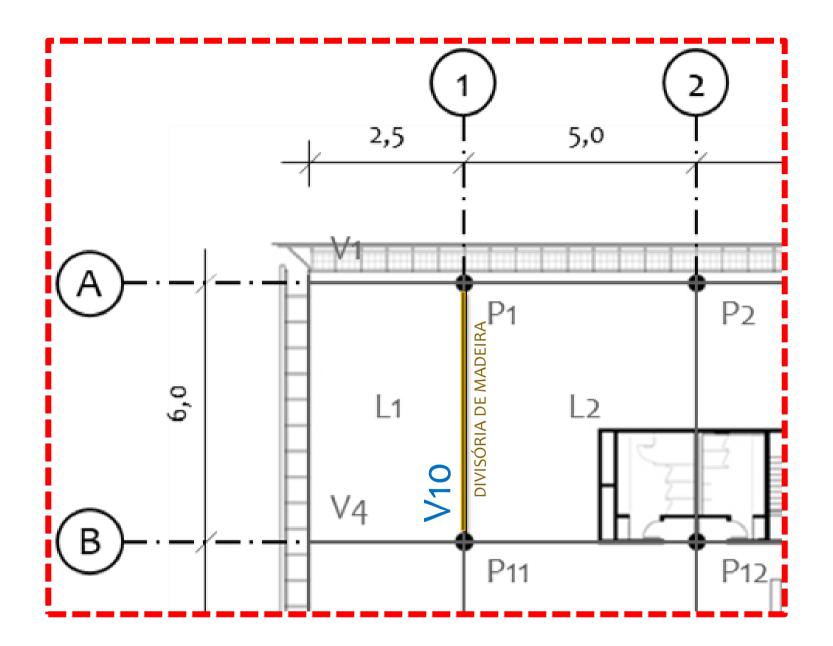
CONSIDERAR:

- A INFLUÊNCIA NA VIGA V10 TRAZIDA PELAS LAJES VIZINHAS L1 E L2;
- QUE DIRETAMENTE SOBRE ESSA MESMA VIGA ESTÁ CONSTRUÍDA UMA DIVISÓRIA DE MADEIRA (PINHO); E
- QUE, PARA FINS DIDÁTICOS, O PESO PRÓPRIO DA VIGA V10 PODE SER DESPREZADO





OBS:



DADOS:

- PAVIMENTO-TIPO DE USO CORPORATIVO (ESCRITÓRIOS)
- PARA AS LAJES DE PISO L1 E L2:
 - CONTRAPISO: $h_{CONTR} = 0.03 m$
 - REVESTIMENTO DE TETO: $h_{REV TETO} = 0.01 \text{m}$
 - REVESTIMENTO DE PISO: PLACAS DE MÁRMORE: h_{REV PISO} = 0,015m

- PARA A DIVISÓRIA SOBRE A VIGA V10:
 - PÉ-DIREITO INTERNO: 4,2m
 - COMPOSIÇÃO: ESTRUTURA + PAINÉIS DE MADEIRA (PINHO)
 - ESPESSURA FINAL, ACABADA: E = 0,05m

- PARA AS ALVENARIAS DE VEDAÇÃO SOBRE A LAJE L2 (SANITÁRIOS):
 - COMPOSIÇÃO: TIJOLOS FURADOS
 - ALTURA: H = 4,2m
 - ESPESSURA FINAL, ACABADA: E = 0,11m
 - COMPRIMENTO LINEAR TOTAL: C = 15,7m

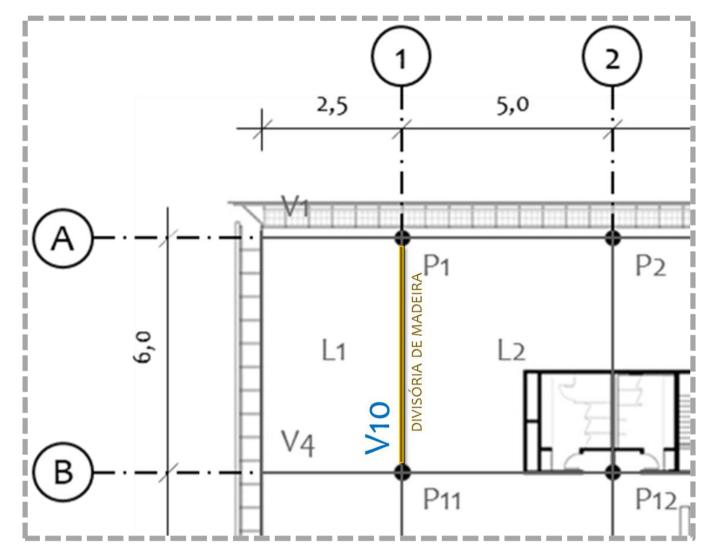
CARGAS FINAIS SOBRE AS LAJES L1 E L2 (QUADRO-RESUMO)

| ORIGEM DO CARREGAMENTO | VALOR (kN / m²) |
|---|--------------------|
| PESO PRÓPRIO DA LAJE | |
| CONTRAPISO | |
| REVESTIMENTO DE TETO | |
| REVESTIMENTO DE PISO | |
| ALVENARIAS SOBRE A LAJE L2 | |
| CARGAS VARIÁVEIS | |
| CARREGAMENTO TOTAL (q _{TOTAL LAJE}) | |

DIREÇÃO DA ARMADURA – LAJE L1:

$$\lambda = \frac{L_{Y}}{L_{X}}$$

$$\lambda = \frac{600,0}{250,0}$$



$$\lambda = 2,4 > 2,0$$

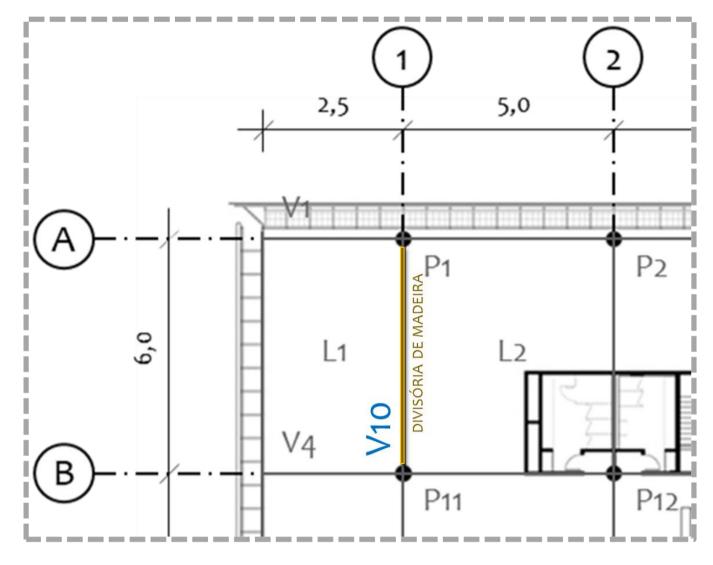


L1 ARMADA EM UMA DIREÇÃO

DIREÇÃO DA ARMADURA – LAJE L2:

$$\lambda = \frac{L_{Y}}{L_{X}}$$

$$\lambda = \frac{600,0}{500,0}$$



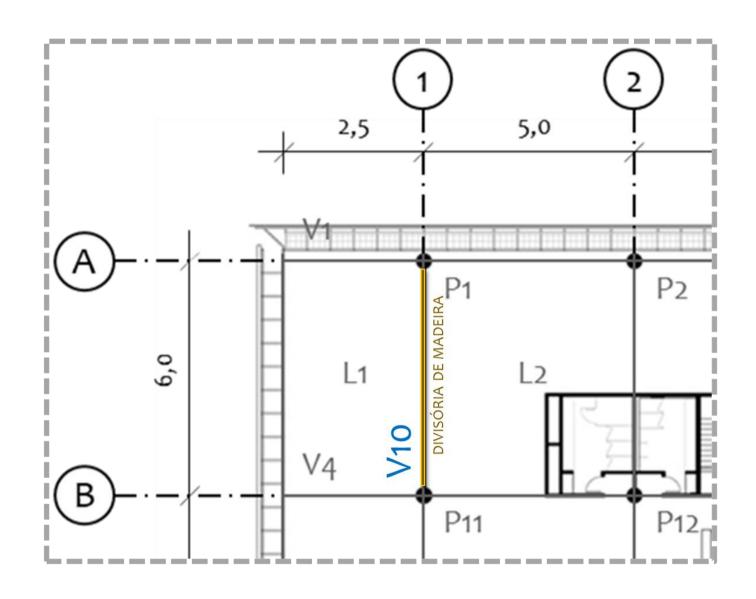
$$\lambda = 1,2 \leq 2,0$$



L2 ARMADA EM DUAS DIREÇÕES



ESPESSURA MÍNIMA (h_{MÍN}) DA LAJE L1 (ARMADA EM UMA DIREÇÃO)



ESPESSURA MÍNIMA (h_{MÍN}) DA LAJE L1 (ARMADA EM UMA DIREÇÃO)

$$\frac{L_X}{45} \le h_{MIN} \le \frac{L_X}{25} \qquad \frac{250}{45} \le h_{MIN} \le \frac{250}{25}$$

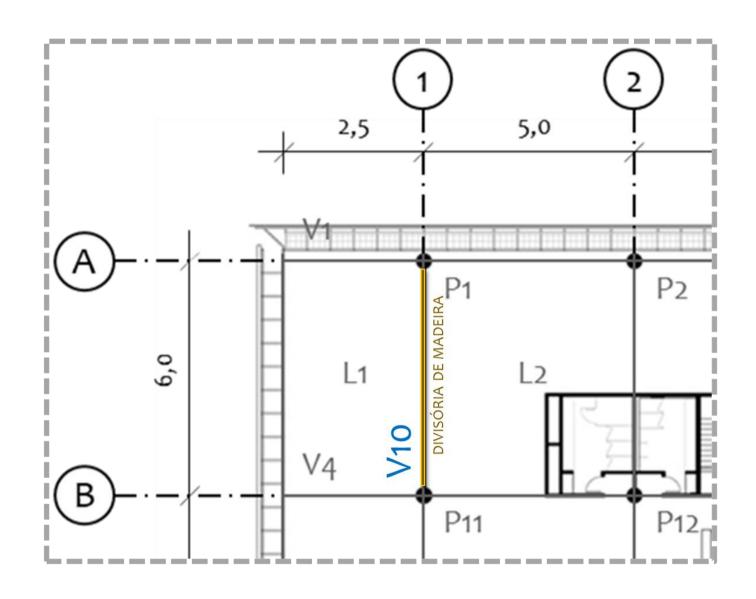
$$5,56 \le h_{MIN} \le 10,0$$

OBS:

NBR 6118:2014 – TABELA 13.2.4.1: ESPESSURAS MÍNIMAS DE LAJES MACIÇAS PARA CONCRETO ARMADO

| | TIPO DE LAJE | ESPESSURA MÍNIMA (cm) |
|------------|---|-----------------------|
| DE COBER | ΓURA (NÃO EM BALANÇO) | 7,0 |
| DE PISO (N | IÃO EM BALANÇO) | 8,0 |
| EM BALAN | ÇO | 10,0 |
| QUE SUPO | RTAM VEÍCULOS DE PESO TOTAL ABAIXO DE 30,0 kN | 10,0 |
| QUE SUPO | RTAM VEÍCULOS DE PESO TOTAL ACIMA DE 30,0 kN | 12,0 |
| | TENSÃO APOIADA EM VIGAS, COM O MÍNIMO DE L/42 PARA PISO BIAPOIADAS E L/50 PARA LAJES DE PISO CONTÍNUAS | 15,0 |
| LISAS | COM COGUMELO EMBUTIDO | 16,0 |
| | COM COGUMELO APARENTE | 14,0 |

■ ESPESSURA MÍNIMA (h_{MÍN}) DA LAJE L2 (ARMADA EM DUAS DIREÇÕES)



ESPESSURA MÍNIMA (h_{MÍN}) DA LAJE L2 (ARMADA EM DUAS DIREÇÕES)

$$\frac{L_X}{50} \le h_{MIN} \le \frac{L_X}{40} \qquad \frac{500}{50} \le h_{MIN} \le \frac{500}{40}$$

$$10,0 \le h_{MIN} \le 12,5$$

OBS:
MEDIDAS EM CENTÍMETROS (cm)

NBR 6118:2014 – TABELA 13.2.4.1: ESPESSURAS MÍNIMAS DE LAJES MACIÇAS PARA CONCRETO ARMADO

| | TIPO DE LAJE | ESPESSURA MÍNIMA (cm) |
|------------|---|-----------------------|
| DE COBER | ΓURA (NÃO EM BALANÇO) | 7,0 |
| DE PISO (N | IÃO EM BALANÇO) | 8,0 |
| EM BALAN | ÇO | 10,0 |
| QUE SUPO | RTAM VEÍCULOS DE PESO TOTAL ABAIXO DE 30,0 kN | 10,0 |
| QUE SUPO | RTAM VEÍCULOS DE PESO TOTAL ACIMA DE 30,0 kN | 12,0 |
| | TENSÃO APOIADA EM VIGAS, COM O MÍNIMO DE L/42 PARA PISO BIAPOIADAS E L/50 PARA LAJES DE PISO CONTÍNUAS | 15,0 |
| LISAS | COM COGUMELO EMBUTIDO | 16,0 |
| | COM COGUMELO APARENTE | 14,0 |

ESPESSURA MÍNIMA (h_{MÍN}) PARA L1 (ARMADA EM UMA DIREÇÃO):

$$5,56 \le h_{MIN} \le 10,0$$

ESPESSURA MÍNIMA (h_{MÍN}) PARA L2 (ARMADA EM DUAS DIREÇÕES):

$$10,0 \le h_{MIN} \le 12,5$$

PORTANTO, A ESPESSURA MÍNIMA ($h_{MÍN}$) QUE ATENDE SIMULTANEAMENTE L1 E L2, É:

$$h_{MIN} = 10,0$$

OBS:
MEDIDAS EM CENTÍMETROS (cm)



a. PESO PRÓPRIO LAJES (L1 E L2)

$$g_{PPLJ} = \gamma_{CONCRETO} \cdot h_{MÍN}$$

$$g_{PPLJ} = 25,0.0,10$$

$$g_{PPLJ} = 2.5 \text{ kN}/\text{m}^2$$

b. PESO PRÓPRIO CONTRAPISO (L1 E L2)

$$g_{PPCONTR} = \gamma_{CONTRAPISO} \cdot h_{CONTR}$$

$$g_{PPCONTR} = 21,0.0,03$$

$$g_{PPCONTR} = 0.63 \text{ kN}/\text{m}^2$$

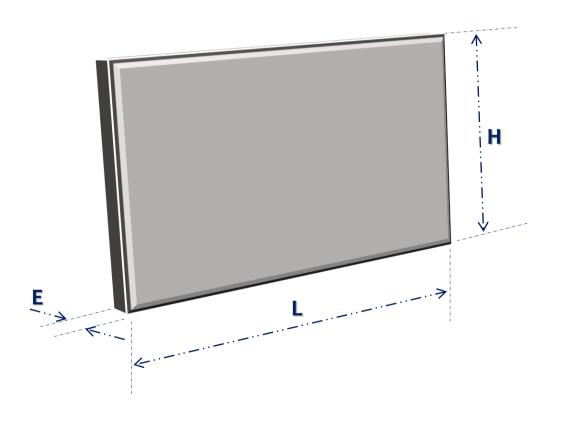
c. PESO PRÓPRIO REVESTIMENTO DE TETO (L1 E L2)

$$g_{PP TETO} = \gamma_{REVESTIMENTO TETO} \cdot h_{REV TETO}$$

$$g_{PP TETO} = 19,0.0,01$$

$$g_{PP TETO} = 0.19 kN/m^2$$

d. ALVENARIAS DE VEDAÇÃO DOS SANITÁRIOS APENAS SOBRE A LAJE L2



$$g_{PP.ALV} = \frac{\gamma_{ALV}.E.H.L}{A_{LAJE}}$$

NBR 6120 / 1980, TABELA 1: PESO FINAL SOBRE A LAJE [PESO ESPECÍFICO APARENTE DOS PRINCIPAIS MATERIAIS DE CONSTRUÇÃO]

| MATERIAIS | | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³) |
|--------------------|--------------------------|---------------------------------------|
| | ARENITO | 26,0 |
| | BASALTO | 30,0 |
| ROCHAS | GNEISS | 30,0 |
| | GRANITO | 28,0 |
| | MÁRMORE E CALCÁREO | 28,0 |
| | BLOCOS DE ARGAMASSA | 22,0 |
| | CIMENTO DE AMIANTO | 20,0 |
| BLOCOS ARTIFICIAIS | LAJOTAS CERÂMICAS | 18,0 |
| BLOCOS ANTIFICIAIS | TIJOLOS FURADOS | 13,0 |
| | TIJOLOS MACIÇOS | 18,0 |
| | TIJOLOS SÍLICO-CALCAREOS | 20,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]

NBR 6120 / 1980, TABELA 1: PESO FINAL SOBRE A LAJE [PESO ESPECÍFICO APARENTE DOS PRINCIPAIS MATERIAIS DE CONSTRUÇÃO]

| MATERIAIS | | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³) |
|---------------------|--------------------------|---------------------------------------|
| | ARENITO | 26,0 |
| | BASALTO | 30,0 |
| ROCHAS | GNEISS | 30,0 |
| | GRANITO | 28,0 |
| | MÁRMORE E CALCÁREO | 28,0 |
| | BLOCOS DE ARGAMASSA | 22,0 |
| | CIMENTO DE AMIANTO | 20,0 |
| DI OCOS ADTIFICIAIS | LAJOTAS CERÂMICAS | 18,0 |
| BLOCOS ARTIFICIAIS | TIJOLOS FURADOS | 13,0 |
| | TIJOLOS MACIÇOS | 18,0 |
| | TIJOLOS SÍLICO-CALCAREOS | 20,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]

ENTÃO ...

$$g_{PP ALV} = \frac{\gamma_{ALV} \cdot E \cdot H \cdot L}{A_{LAJE}}$$

$$g_{PP ALV} = \frac{13,0.0,11.4,20.15,7}{(5,0.6,0)}$$

 $g_{PPALV} = 3,14 \text{ kN}/\text{m}^2$

e. REVESTIMENTO DE PISO (L1 E L2)

NBR 6120 / 1980, TABELA 1: PISO FINAL SOBRE A LAJE [PESO ESPECÍFICO DOS PRINCIPAIS MATERIAIS DE CONSTRUÇÃO]

| | MATERIAIS | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³) |
|--------------------|--------------------------|---------------------------------------|
| | ARENITO | 26,0 |
| | BASALTO | 30,0 |
| ROCHAS | GNEISS | 30,0 |
| | GRANITO | 28,0 |
| | MÁRMORE E CALCÁREO | 28,0 |
| | BLOCOS DE ARGAMASSA | 22,0 |
| | CIMENTO DE AMIANTO | 20,0 |
| BLOCOS ARTIFICIAIS | LAJOTAS CERÂMICAS | 18,0 |
| BLOCOS ARTIFICIAIS | TIJOLOS FURADOS | 13,0 |
| | TIJOLOS MACIÇOS | 18,0 |
| | TIJOLOS SÍLICO-CALCAREOS | 20,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]

e. REVESTIMENTO DE PISO (L1 E L2)

NBR 6120 / 1980, TABELA 1: PISO FINAL SOBRE A LAJE [PESO ESPECÍFICO DOS PRINCIPAIS MATERIAIS DE CONSTRUÇÃO]

| MATERIAIS | | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³) |
|--------------------|--------------------------|---------------------------------------|
| ROCHAS | ARENITO | 26,0 |
| | BASALTO | 30,0 |
| | GNEISS | 30,0 |
| | GRANITO | 28,0 |
| | MÁRMORE E CALCÁREO | 28,0 |
| BLOCOS ARTIFICIAIS | BLOCOS DE ARGAMASSA | 22,0 |
| | CIMENTO DE AMIANTO | 20,0 |
| | LAJOTAS CERÂMICAS | 18,0 |
| | TIJOLOS FURADOS | 13,0 |
| | TIJOLOS MACIÇOS | 18,0 |
| | TIJOLOS SÍLICO-CALCAREOS | 20,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]

e. REVESTIMENTO DE PISO (L1 E L2)

$$\gamma_{ALV}$$
 = PESO ESPECÍFICO APARENTE. $h_{MATERIAL}$

$$\gamma_{ALV} = 28,0.0,015$$

$$\gamma_{ALV} = 0.42 \text{ kN}/\text{m}^2$$

f. AÇÕES VARIÁVEIS (L1 E L2)

NBR 6120 / 1980, TABELA 2: USO DO AMBIENTE [VALORES MÍNIMOS DAS CARGAS VERTICAIS VARIÁVEIS]

| LOCAL | | CARGA (kN / m²) |
|-------------------------------|--|--------------------|
| ESCOLAS | ANFITEATRO COM ASSENTOS FIXOS | 5,0 |
| | CORREDOR E SALA DE AULA | 3,0 |
| | OUTRAS SALAS | 2,0 |
| ESCRITÓRIOS | SALAS DE USO GERAL E BANHEIROS | 2,0 |
| FORROS | SEM ACESSO A PESSOAS | 0,5 |
| GALERIA DE ARTE | A SER DETERMINADA EM CADA CASO, PORÉM, COM O MÍNIMO | 3,0 |
| GARAGENS E ESTACIONAMENTOS | PARA VEÍCULOS DE PASSAGEIROS OU SEMELHANTES, COM CARGA MÁXIMA DE 25 kN POR VEÍCULO. VALORES DE Φ INDICADOS EM 2.2.1.6 | 3,0 |

f. AÇÕES VARIÁVEIS (L1 E L2)

NBR 6120 / 1980, TABELA 2: USO DO AMBIENTE [VALORES MÍNIMOS DAS CARGAS VERTICAIS VARIÁVEIS]

| LOCAL | | CARGA (kN / m²) |
|-------------------------------|--|--------------------|
| ESCOLAS | ANFITEATRO COM ASSENTOS FIXOS | 5,0 |
| | CORREDOR E SALA DE AULA | 3,0 |
| | OUTRAS SALAS | 2,0 |
| ESCRITÓRIOS | SALAS DE USO GERAL E BANHEIROS | 2,0 |
| FORROS | SEM ACESSO A PESSOAS | 0,5 |
| GALERIA DE ARTE | A SER DETERMINADA EM CADA CASO, PORÉM, COM O MÍNIMO | 3,0 |
| GARAGENS E ESTACIONAMENTOS | PARA VEÍCULOS DE PASSAGEIROS OU SEMELHANTES, COM CARGA MÁXIMA DE 25 kN POR VEÍCULO. VALORES DE Φ INDICADOS EM 2.2.1.6 | 3,0 |



CARGAS FINAIS SOBRE A LAJE L1 (QUADRO-RESUMO)

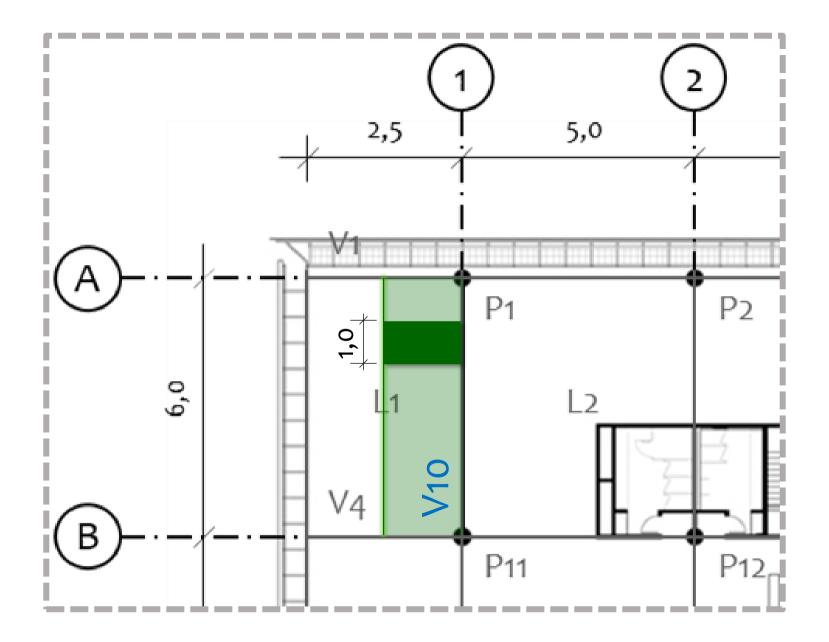
| ORIGEM DO CARREGAMENTO | VALOR (kN / m²) |
|---|--------------------|
| PESO PRÓPRIO | 2,50 |
| CONTRAPISO | 0,63 |
| REVESTIMENTO DE TETO | 0,19 |
| REVESTIMENTO DE PISO | 0,42 |
| ALVENARIAS | |
| CARGAS VARIÁVEIS | 2,0 |
| CARREGAMENTO TOTAL (q _{TOTAL LAJE}) | 5,74 |

CARGAS FINAIS SOBRE A LAJE L2 (QUADRO-RESUMO)

| ORIGEM DO CARREGAMENTO | VALOR (kN / m²) |
|---|--------------------|
| PESO PRÓPRIO | 2,50 |
| CONTRAPISO | 0,63 |
| REVESTIMENTO DE TETO | 0,19 |
| REVESTIMENTO DE PISO | 0,42 |
| ALVENARIAS | 3,14 |
| CARGAS VARIÁVEIS | 2,0 |
| CARREGAMENTO TOTAL (q _{TOTAL LAJE}) | 8,88 |







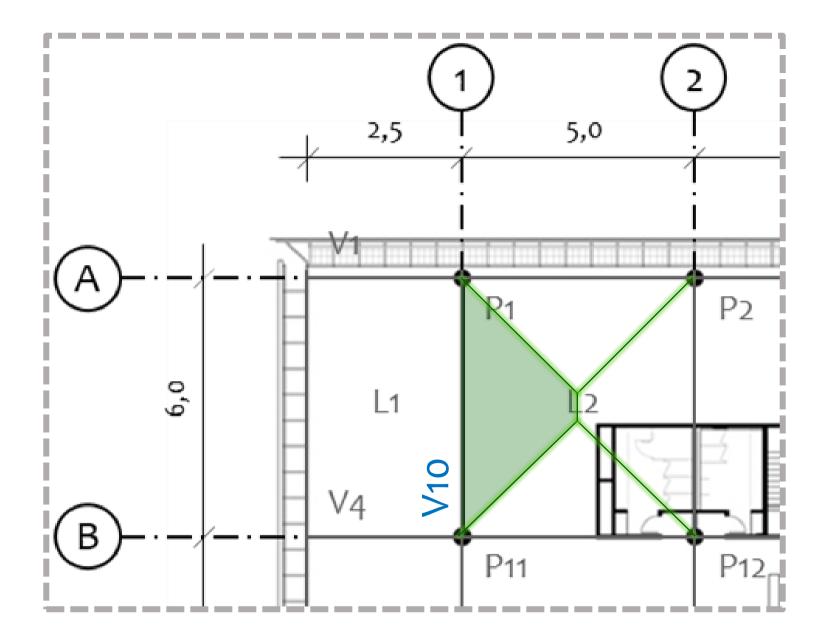
CARGA TOTAL NA VIGA V10 GERADA PELA LAJE L1 (ARMADA EM UMA DIREÇÃO)

$$q_{TOT V_{10} L_{1}} = \frac{(q_{TOT LAJE L_{1}}, L_{X})}{2}$$

$$q_{TOT V_{10} L_{1}} = \frac{(5,74 \cdot 2,5)}{(5,74 \cdot 2,5)}$$

$$q_{TOT V_{10} L_1} = 7,18 \text{ kN/m}$$





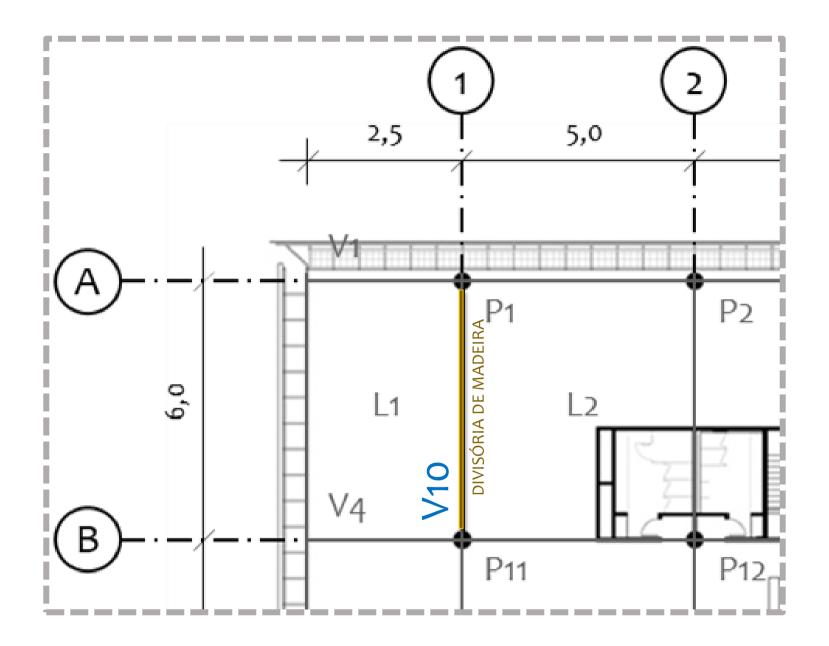
CARGA TOTAL NA VIGA V10 GERADA PELA LAJE L2 (ARMADA EM DUAS DIREÇÕES)

$$q_{\text{TOT V10 L2}} = q_{\text{TOT LAJE L2}} \cdot (L_X / 4) \cdot [2 - (L_X / L_Y)]$$

$$q_{TOT V_{10} L_2} = 8,88.(5,0/4).[2-(5,0/6,0)]$$

$$q_{TOT V_{10} L_2} = 12,95 \text{ kN/m}$$





CARGA, POR METRO, VINDA DA DIVISÓRIA DE MADEIRA APOIADA DIRETAMENTE SOBRE A VIGA V10

$$q_{DIV} = \gamma_{DIV} \cdot E \cdot H \cdot L$$
 [kN/m]

ONDE:

- γ_{DIV} = PESO ESPECÍFICO DO MATERIAL QUE CONSTITUI A DIVISÓRIA (PINHO) = 5,0 kN/m³
- E = ESPESSURA FINAL DA DIVISÓRIA ACABADA = 0,05m
- H = ALTURA DA DIVISÓRIA DE MADEIRA = 4,2m
- L = COMPRIMENTO DA DIVISÓRIA [m] = 1,0m (SEMPRE, SE DIRETAMENTE SOBRE A VIGA!)

NBR 6120 / 1980, TABELA 1: PISO FINAL SOBRE A LAJE [PESO ESPECÍFICO DOS PRINCIPAIS MATERIAIS DE CONSTRUÇÃO / m² DE LAJE]

| MATERIAIS | | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³) |
|---------------------------|-----------------------------------|---------------------------------------|
| REVESTIMENTOS E CONCRETOS | ARGAMASSA DE CAL, CIMENTO E AREIA | 19,0 |
| | ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA | 21,0 |
| | ARGAMASSA DE GESSO | 12,5 |
| | CONCRETO SIMPLES | 24,0 |
| | CONCRETO ARMADO | 25,0 |
| MADEIRAS | PINHO; CEDRO | 5,0 |
| | LOURO; IMBUIA; PAU-ÓLEO | 6,5 |
| | GUAJUVIRÁ; GUATAMBU; GRÁPIA | 8,0 |
| | ANGICO; CABREÚVA; IPÊ RÓSEO | 10,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]

NBR 6120 / 1980, TABELA 1: PISO FINAL SOBRE A LAJE [PESO ESPECÍFICO DOS PRINCIPAIS MATERIAIS DE CONSTRUÇÃO / m² DE LAJE]

| MATERIAIS | | PESO ESPECÍFICO APARENTE (kN / m³) |
|---------------------------|-----------------------------------|---------------------------------------|
| REVESTIMENTOS E CONCRETOS | ARGAMASSA DE CAL, CIMENTO E AREIA | 19,0 |
| | ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA | 21,0 |
| | ARGAMASSA DE GESSO | 12,5 |
| | CONCRETO SIMPLES | 24,0 |
| | CONCRETO ARMADO | 25,0 |
| MADEIRAS | PINHO; CEDRO | 5,0 |
| | LOURO; IMBUIA; PAU-ÓLEO | 6,5 |
| | GUAJUVIRÁ; GUATAMBU; GRÁPIA | 8,0 |
| | ANGICO; CABREÚVA; IPÊ RÓSEO | 10,0 |

^{*} OS VALORES DEVEM CONSIDERAR AS RESPECTIVAS ESPESSURAS DOS MATERIAIS (OU DAS PEÇAS), SEGUNDO A ESPECIFICAÇÃO DO PROJETO [EM METROS]

LOGO ...

$$q_{DIV} = \gamma_{DIV} \cdot E \cdot H$$

$$q_{DIV} = 5,0.0,05.4,2$$

$$q_{DIV} = 1,05 \text{ kN/m}$$

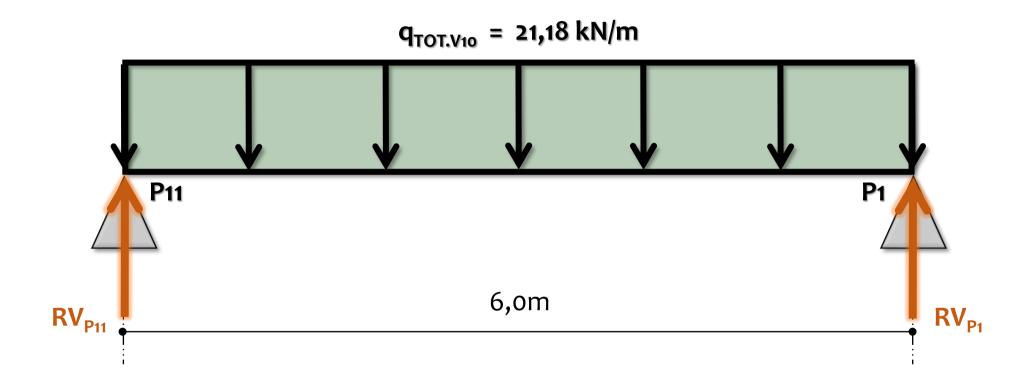


$q_{TOT V_{10}} = q_{TOT V_{10} L_1} + q_{TOT V_{10} L_2} + q_{DIV}$

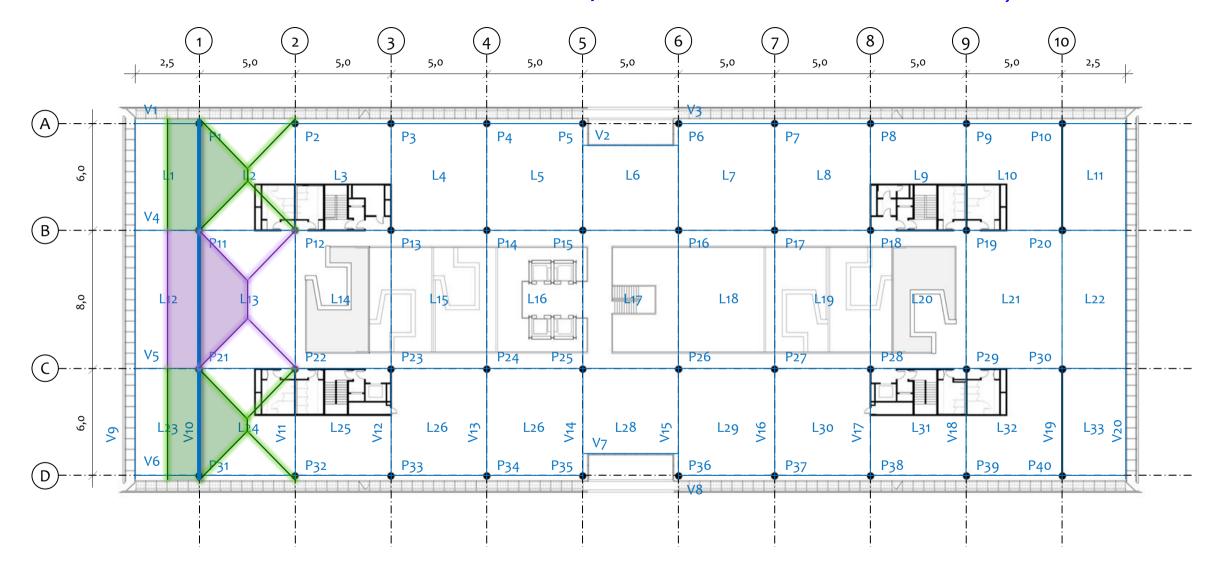
$$q_{TOT V10} = 7,18 + 12,95 + 1,05$$

$$q_{TOT V_{10}} = 21,18 \text{ kN/m}$$

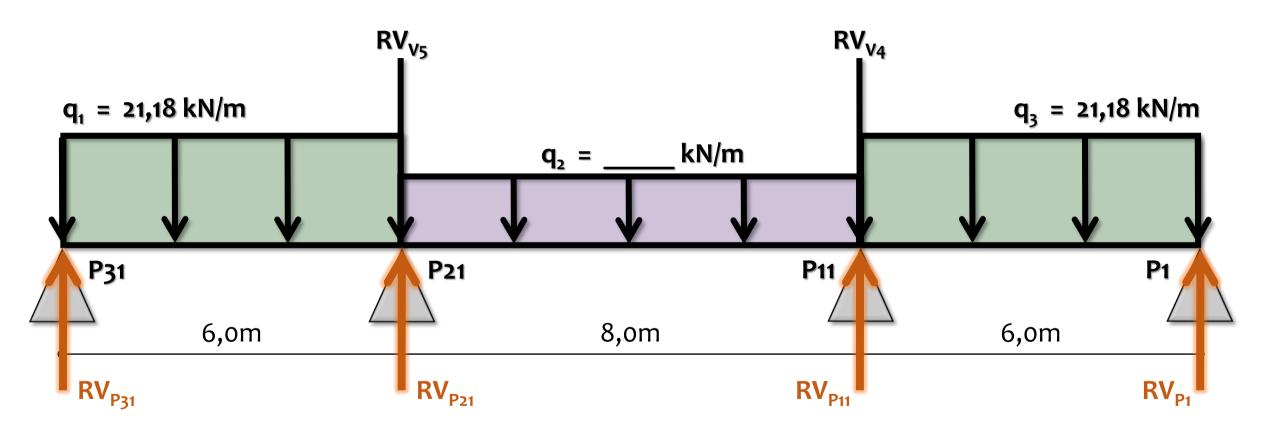
ENTÃO ...



CONSIDERANDO TODOS OS CARREGAMENTOS QUE CHEGAM À VIGA V10 DO COMEÇO AO FIM



PORTANTO ...



COMO CITAR ESTE MATERIAL

MARTINS, A. A.

LAJES EM CONCRETO ARMADO MOLDADO IN LOCO: ESFORÇOS

MATERIAL DIDÁTICO. SÃO PAULO: FACULDADE DE ARQUITETURA E URBANISMO DA UNIVERSIDADE PRESBITERIANA MACKENZIE, ABRIL DE 2024.

DISPONÍVEL POR MEIO DIGITAL DURANTE A AULA DE ESTABILIDADE DAS CONSTRUÇÕES III – RESISTÊNCIA DOS MATERIAIS E PROPRIEDADES, MINISTRADA PELOS PROFESSORES: SASQUIA HIZURU OBATA, KAREN NICOLLI RAMIREZ, ALBERTO ALONSO LÁZARO, RENATO RODRIGUES E ALEXANDRE AUGUSTO MARTINS, EM ABRIL.2024.

REFERÊNCIAS TEXTUAIS

BASTOS, PAULO SÉRGIO. LAJES DE CONCRETO ARMADO. UNIVERSIDADE ESTADUAL PAULISTA – DEPARTAMENTO DE ENGENHARIA CIVIL. BAURU, 2021. DISPONÍVEL EM: https://wwwp.feb.unesp.br/pbastos/concreto1/Lajes.pdf. ACESSO EM: 17.ago.2023.

BOTELHO, MANOEL H. CAMPOS; MARCHETTI, OSVALDEMAR. CONCRETO ARMADO EU TE AMO. SÃO PAULO: EDGARD BLUCHER, 2006.

MEIRELLES, CÉLIA R. M. SISTEMAS ESTRUTURAIS – PRÉ-DIMENSIONAMENTO (NOTAS DE AULA). FACULDADE DE ARQUITETURA E URBANISMO DA UNIVERSIDADE PRESBITERIANA MACKENZIE, 2008.

NBR 6118:2014 - PROJETO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO - PROCEDIMENTO. DISPONÍVEL EM: https://www.abntcatalogo.com.br/norma.aspx?ID=317027. ACESSO EM: 28.mar.2021.

NBR 6120:2019 – AÇÕES PARA O CÁLCULO DE ESTRUTURAS DE EDIFICAÇÕES. DISPONÍVEL EM: https://www.abntcatalogo.com.br/norma.aspx?ID=426721. ACESSO EM: 28.mar.2021.

NBR 8681:2004 - AÇÕES E SEGURANÇA NAS ESTRUTURAS - PROCEDIMENTO. DISPONÍVEL EM: https://www.abntcatalogo.com.br/norma.aspx?ID=991. ACESSO EM: 28.mar.2021

REBELLO, YOPANAN CONRADO. A CONCEPÇÃO ESTRUTURAL E A ARQUITETURA. SÃO PAULO: EDITORA ZIGURATE, 2011.a.

REBELLO, YOPANAN CONRADO. BASES PARA PROJETO ESTRUTURAL NA ARQUITETURA. SÃO PAULO: EDITORA ZIGURATE, 2011.b.

REBELLO, YOPANAN CONRADO. **ESTRUTURAS DE AÇO, CONCRETO E MADEIRA – ATENDIMENTO DA EXPECTATIVA DIMENSIONAL.** SÃO PAULO: EDITORA ZIGURATE, 2011.c.

LAJES EM CONCRETO ARMADO MOLDADO IN LOCO: ESFORÇOS



ESTABILIDADE DAS CONSTRUÇÕES III – RESISTÊNCIA DOS MATERIAIS E PROPRIEDADES

ALBERTO ALONSO LÁZARO ALEXANDRE AUGUSTO MARTINS KAREN NICOLLI RAMIREZ RENATO RODRIGUES SASQUIA HIZURU OBATA

[abril.2024]

