

MEMORIAL DESCRITIVO E DE
ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

PROJETO DE FUNDAÇÕES

OBRA: INTERLIGAÇÃO ENTRE BLOCOS

ÁREA TOTAL: 727,05 M²

LOCALIZAÇÃO: CAMPUS LARANJEIRAS DO SUL

1. DADOS DA OBRA

OBRA: Interligação entre Blocos

ENDEREÇO: Rodovia BR 158 – Km 405, S/N, Zona Rural, Laranjeiras do Sul-PR

ÁREA TOTAL CONSTRUÍDA: 727,05 m²



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@ufff.edu.br, www.ufff.edu.br

O presente memorial descritivo tem por objetivo apresentar as diretrizes empregadas na concepção, definição de cargas atuantes e escolha do tipo de fundações adotada para a obra de interligação entre Blocos, de propriedade da Universidade Federal da Fronteira Sul - UFFS.

ESTE MEMORIAL DEVERÁ ESTAR SEMPRE DISPONÍVEL NA OBRA PARA CONSULTA PELO RESPONSÁVEL TÉCNICO PELA EXECUÇÃO E/OU PELA FISCALIZAÇÃO.

O projeto da estrutura obedeceu ao que prescreve as normas técnicas da ABNT, em especial:

- NBR 6118/14 – Projeto de estruturas em concreto armado
- NBR 6122/19 – Projeto e execução de fundações

A escolha do tipo de fundações depende de dois fatores: a ordem de grandeza das cargas atuantes e da capacidade de suporte do terreno.

A metodologia empregada para obtenção esforços atuantes na fundação foi através do processamento da estrutura metálica, em projeto específico, conforme modelo de pórtico espacial em balanço. As fundações foram calculadas com base dos esforços informados pelo projeto de estrutura metálica.

A capacidade de suporte foi avaliada a partir de sondagens à percussão (SPT) existentes realizadas no terreno onde foram edificados o Bloco A, Bloco de Professores e os Blocos Laboratórios Didáticos.

De acordo com os boletins de sondagens e do tipo de estrutura a ser construída (cobertura metálica em balanço), constata-se que o terreno apresenta capacidade de suporte insuficiente para que se adotasse a solução de fundações diretas ou superficiais (sapatas).

A locação e as cargas dos pilares metálicos foram apresentadas pelo autor do projeto de estrutura metálica.

2. ESPECIFICAÇÕES DAS FUNDAÇÕES

A solução adotada para este projeto é através de microestaca escavada em concreto armado, com resistência característica do concreto à compressão (FCK) de 25 Mpa, com 25 cm de diâmetro e



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffis.edu.br, www.uffis.edu.br

comprimento profundidade mínima de 1,75 m da cota de arrasamento, executada por equipamento mecanizado.

No dimensionamento das fundações foram utilizados métodos de Décourt e Quaresma, Aoky Velloso, P.P.C. Veloso, e suas modificações para determinar a capacidade de carga das microestacas, obtendo-se o valor médio de 1.90 tf para o diâmetro de 25 cm e profundidade de 1,750 m.

Sobre a microestaca será feito um bloco de concreto de 25x25x40 cm, com 10 cm embutido na microestaca de modo a permitir a fixação do chumbador e a estrutura metálica.

A cota de arrasamento da microestaca localizar-se-á no nível -30, em relação ao topo do bloco que estará no nível 0, e a cota de ponta (fundo) da microestaca ficará no nível -175. Informações adicionais podem ser verificadas na prancha do projeto de fundações.

O cobrimento mínimo das armaduras do sistema de fundação (microestaca e bloco) deverá ser de 3,0 cm, exceto 5,0 cm da armadura longitudinal da microestaca. Enquanto que, a especificação das armaduras destes elementos podem ser obtidas através do detalhamento na prancha do referido projeto.

A cota superior da microestaca (nível de concretagem) ficará 15 cm acima da cota de fundo do bloco. Posteriormente, deverá ser feito o corte da cabeça da microestaca (no mínimo de 15 cm), deixando-a plana e regular com o fundo do bloco para garantir a transferência dos esforços. Este procedimento se faz necessário, pois ao final da concretagem pode haver subida do excesso de argamassa, ausência de britas e contaminação com solo ou fluidos estabilizantes.

Caso encontrar matacão e/ou rocha, durante a escavação, em profundidade inferior à especificada e não for possível executar as fundações, deve-se consultar o projetista para verificar a possibilidade de viabilizar a execução nessas condições ou ainda, se for necessário efetuar uma readequação do projeto, substituindo-a por outro tipo de fundação.

Naqueles furos que por ventura for encontrada água, a mesma deverá ser removida antes da concretagem das estacas, com utilização de balde ou bomba, se for o caso, também simultaneamente ao lançamento do concreto.

O detalhamento do chumbador, que será inserido no bloco antes da concretagem e servirá para fixar a estrutura metálica, está detalhado no respectivo projeto, não sendo parte de detalhamento do projeto de fundações.

3. MATERIAIS E DURABILIDADE DO CONCRETO ARMADO



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffis.edu.br, www.uffis.edu.br

A classe de agressividade ambiental (CAA) adotada no projeto é a CAA I (Frac), de acordo com exigências da tabela 6.1 da NBR-6118:2014.

“ 1) Pode-se admitir um microclima (meio rural) com uma classe de agressividade mais branda para ambientes internos secos (salas, dormitórios, cozinhas..... e ambientes comerciais ou ambientes com concreto revestido com argamassa e pintura).”

Para esta CAA, segundo tabela 7.1 desta norma, recomenda-se o uso de concreto $\geq C20$ ($f_{ck} = 20$ MPa), sendo que o **adotado para o projeto foi de 25 Mpa, com módulo de elasticidade tangente na origem aos 28 dias ECI – 28 Gpa.**

3.1. Concreto

O concreto a ser usado para execução da estrutura, incluindo fundações e piso armado, deverá ser do tipo usinado para maior controle na dosagem dos materiais e possuir resistência à compressão (f_{ck}) de no mínimo 25 Mpa.

Em casos excepcionais, mediante consulta prévia e aprovação pela fiscalização, poderá ser aceito concreto dosado na obra desde que seja misturado mecanicamente (betoneira) e garantida a resistência requerida em projeto. Para isso, poderá ser utilizado como traço inicial da dosagem as informações descritas a seguir, mas o traço a ser adotado na dosagem em obra, com ajustes ou não, deverá possuir a resistência especificada e comprovada através de ensaios normatizados. Caso não atinja a tal resistência, deve-se ajustar o traço de dosagem até atingir os valores requeridos.

DOSAGEM DO CONCRETO

Para o cálculo desta dosagem do concreto (traço) adotaremos o controle rigoroso: ou seja, os materiais deverão ser pesados e a umidade dos agregados, controlada frequentemente e por métodos precisos.

Resistência do concreto aos 28 dias (f_{c28})

→ $S_d = 5,5$ Mpa (desvio padrão - controle de qualidade bom)

“ $f_{c28} = f_{ck} + 1,65 * S_d$ ” – então:



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffrs.edu.br, www.uffrs.edu.br

$$f_{c28} = 25 + 1,65 \cdot 5,5$$

→ **$f_{c28} = 34,08 \text{ Mpa}$** (resistência do concreto aos 28 dias)

→ Classe do cimento = CP II-P (32 Mpa)

Fator água x cimento (a/c)

A função de resistência de dosagem desejada, para o fator água/cimento (x), utilizando cimento Portland Comum (CP II) é " $x = 1,11 \log (92,8/f_{c28})$ ";

Logo:

$$x = 0,483 \therefore \mathbf{0,48 = \text{fator } a/c}$$

Abatimento (slump test)

Para determinar a consistência do concreto (trabalhabilidade), deverá ser realizado o ensaio de abatimento do concreto, também conhecido como "slump test".

O ensaio é executado com uma forma tronco-cônica, onde se despeja uma massa de concreto, em três camadas igualmente adensadas com 25 golpes cada, com soquete com diâmetro 16 mm.

Retira-se o molde lentamente, levantando-o verticalmente, então se mede a diferença entre a altura do molde e a altura da massa de concreto depois de assentada.



Na concretagem de fundações, vigas, contrapiso e/ou piso, pilares e lajes, deve ser efetuado adensamento com vibrador de agulha, e utilizado concreto com agregados graúdos tendo dimensão máxima de 19 mm e abatimento para o ensaio de tronco de cone igual a 80 mm.



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffis.edu.br, www.uffis.edu.br

Características da Dosagem de Concreto

- Cimento:

CP II E-32

$$\gamma = 3100 \text{ kg/m}^3$$

- Areia:

Módulo de Finura (MF) = 2,60

Inchamento 30% com 6% de umidade

$$\gamma = 2650 \text{ kg/m}^3$$

$$\delta = 1470 \text{ kg/m}^3 \text{ (solta)}$$

- Brita:

$$\gamma = 2700 \text{ kg/m}^3$$

$$\delta = 1500 \text{ kg/m}^3 \text{ (compac.)}$$

$$\delta = 1410 \text{ kg/m}^3 \text{ (B0 solta)}$$

$$\delta = 1480 \text{ kg/m}^3 \text{ (B1 solta)}$$

Dmax = 19 mm

Proporção das britas: B0 = 30% e B1 = 70%

- Concreto:

$$F_{ck} = 25,0 \text{ Mpa}$$

$$\text{Abat.} = 80 \pm 10 \text{ mm}$$

$$S_d = 5,5 \text{ MPa}$$

Cálculo do Traço (Método ABCP)

Para o abatimento especificado, 80 mm, e diâmetro máximo dos agregados = 19 mm, sem utilizar aditivo incorporador de ar, o consumo de água (a) aproximado será de 200 litros de água/m³ de concreto.

a) Determinação do Consumo de Cimento(C):

$$C = Ca/(a/c) \text{ (kg/m}^3\text{)}$$

$$C = 200 / 0,48 = 416,67 \therefore 417 \text{ kg/m}^3$$



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffis.edu.br, www.uffis.edu.br

b) Determinação do Consumo de Agregados

b.1) Agregado Graúdo (Cb)

Considerando que o módulo de finura (MF) da areia é 2,6 e a dimensão máxima do agregado graúdo é 19,0 mm tem-se um consumo de agregado graúdo de 0,69 m³.

$$C_b = V_c \times M_c \text{ (kg/m}^3\text{)}$$

Onde;

V_c = Volume do agregado seco por m³ de concreto

M_c = Massa unitária compactada do agregado graúdo

$$C_b = 1500 \times 0,69$$

$$C_b = 1035 \text{ Kg/m}^3$$

$$C_{b0} = 1035 \times 0,3 = 310,5 \text{ Kg/m}^3$$

$$C_{b1} = 1035 \times 0,7 = 724,5 \text{ Kg/m}^3$$

b.2) Agregado Miúdo (Cm)

$$V_m = 1 - \left(\frac{C}{\gamma_c} + \frac{C}{\gamma_b} + \frac{C}{\gamma_a} \right)$$
$$V_m = 1 - \left(\frac{417}{3100} + \frac{1035}{2700} + \frac{200}{1000} \right) = 0,282 \text{ m}^3$$

$$C_m = V_m \times M_m \text{ (kg/m}^3\text{)}$$

$$C_m = 0,282 \times 2650 = 747 \text{ Kg/m}^3$$

c) Apresentação do traço:

Cimento : areia : brita 0 : brita1: a/c

$$\frac{C_c}{C_c} : \frac{C_m}{C_c} : \frac{C_{b0}}{C_c} : \frac{C_{b1}}{C_c} : \frac{C_a}{C_c}$$
$$\frac{417}{417} : \frac{747}{417} : \frac{310,5}{417} : \frac{724,5}{417} : \frac{200}{417}$$

$$1 : 1,79 : 0,74 : 1,74 : 0,48$$

Consumo de cimento: 417 Kg/m³



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffs.edu.br, www.uffs.edu.br

d) Conversão do Traço:

MATERIAIS	1,0 m ³	Unit. (Kg)	1 saco (kg)	Volume (L)	Areia Umid. 6% Inc. 30%	Padiolas (cm)
Cimento	417	1	50	50 kg	50 kg	1 saco
Areia	747	1,79	89,5	61	47 ^(A)	1 x (45x35x30)
Brita 0	310,5	0,74	37	26 ^(B)	26	1 x (45x35x17)
Brita 1	724,5	1,74	87	59 ^(C)	59	1 x (45x35x38)
Água	0,48	0,48	24	24	19 ^(D)	19 L

$$(A) = 89,5/1,47 \times 1,30 = 47$$

$$(B) = 37/1,41 = 26$$

$$(C) = 87/1,48 = 59$$

$$(D) = 24 - [(89,5 \times 1,06) - 89,5] = 19$$

e) Dimensionamento de Padiolas

Considerando a base da padiola com (35 x 45) cm, têm-se as seguintes alturas para:

Areia= 30 cm; Brita 0= 17 cm; Brita 1= 38 cm

3.2. Cimento

O cimento recebido em obra deve ser acompanhado de documento que comprove o atendimento às especificações das normas vigentes correspondentes ao período de produção do lote entregue.

Não deverá ser aceito se tiver sua embalagem original danificada no transporte, só podendo ser aberto quando de sua aplicação.

Deverá ser refugado cimento que apresentar sinais de início de hidratação (empedramento) e também com prazo de validade vencido.

Em caso de dúvida quanto à adequação do material, o mesmo deverá ser submetido a ensaios de verificação previstos na NBR-5741.

O armazenamento será em local coberto e ventilado (mas ao abrigo de correntes de ar, principalmente em dias úmidos). Os sacos deverão ser estocados sobre estrado de madeira distante



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffrs.edu.br, www.uffrs.edu.br

cerca de 30 cm do piso e paredes, e 50 cm do teto. O empilhamento deverá ser feito com no máximo 10 sacos ou, caso o período de armazenagem seja inferior a 15 dias, 15 sacos. Na impossibilidade de estocar em local coberto, os sacos deverão ser protegidos com lona plástica impermeável e de cor clara, por período inferior a 5 dias. A ordem de disposição no depósito deve ser tal que permita sempre o consumo do cimento recebido anteriormente.

3.3. Aços para as armaduras

Para as armaduras de fundações, vigas, pilares e lajes, da edificação **adotou-se aço CA-50 ($f_yk = 50 \text{ kN/cm}^2$ ou 500 MPa).**

Nos estribos e na malha constituída por barras de aço empregada para fins de fissuração e de retração, junto ao capeamento das lajes, **adotou-se o uso de aço CA-60 ($f_yk = 60 \text{ kN/cm}^2$ ou 600 MPa).**

PROTEÇÃO DAS ARMADURAS - COBRIMENTO

A tabela 7.2 da norma NBR 6118:2014 recomenda para CAA I, cobrimento nominal de 20 mm para lajes e 25 mm para vigas e pilares e 30 mm para elementos estruturais em contato com o solo.

Neste projeto foram adotados cobrimento de armadura de 30 mm para as micro estacas e blocos.

De acordo com a NBR 6118:2014, item 7.4.7.4 “Quando houver um adequado controle de qualidade e rígidos limites de tolerância da variabilidade das medidas durante a execução, pode ser adotado o valor de (variação de cobrimento = 5 mm). Permite-se, então, a redução dos cobrimentos nominais em 5 mm, mas não recomenda-se para ser aplicado nesta obra.

Os aços estocados e as barras de espera deverão ser protegidos de modo eficiente contra a oxidação. Eventuais impurezas deverão ser removidas com escova de aço.

O armazenamento das barras de aço far-se-á tomando o cuidado de deixar as barras afastadas cerca de 30 cm do solo, que deverá estar coberto por uma camada de brita, a fim de evitar danos oriundos do excesso de umidade e agentes biológicos. Além disso, a proteção com filme de poliestireno (lona preta) também é recomendada.

As armaduras deverão ser executadas de acordo com o projeto, observando-se rigorosamente as características do aço, número de camadas, dobramento de estribos e das barras retas ou dobradas.



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffrs.edu.br, www.uffrs.edu.br

O aparelhamento das barras deverá atentar para os diâmetros de dobramento de cada bitola, preconizados pela NBR-6118, para evitar escoamento e fragilização antes da introdução dos carregamentos de serviço.

Depois de montadas as armaduras deverão manter suas posições de projeto sem deformações até e durante a concretagem, de maneira a desempenhar suas funções nas seções de concreto.

Cuidados especiais deverão ser tomados para providenciar o cobrimento protetor especificado no projeto, de estribos, armaduras principais e de pele, e extremidade das barras retas, a fim de garantir vida útil compatível com os níveis de agressão do ambiente em que a peça está inserida, e principalmente das faces do concreto estrutural arquitetônico com acabamento “a vista”.

3.4. Agregados

Os agregados a serem utilizados na execução do concreto deverão ser inertes, de granulometria adequada, isentos de impurezas, tais como torrões de argila, gravetos, micas, impurezas inorgânicas, cloreto de sódio e outros sais deliquescentes.

Devem ser estocada em local devidamente drenado e de modo a não permitir a mistura de tipos diferentes de agregados ou a contaminação por impurezas nocivas.

De acordo com a NBR-7211, agregados miúdos são areias de origem natural ou resultante da britagem de rochas estáveis, ou a mistura de ambos; cujos grãos passam pela peneira #4,8mm; e ficam retidos na peneira #0,075 mm. A carência de finos no lote de agregados miúdos pode gerar coesão deficiente do concreto fresco, permitindo a ocorrência de segregação e fuga de nata de cimento, além de dificultar as operações de lançamento e acabamento do concreto (a mistura apresenta-se “áspera”). Por outro lado, um excesso de finos pode resultar na necessidade de adição de mais água para manutenção de trabalhabilidade. Com isso, se não for aumentado o teor de cimento da mistura, haverá redução da resistência mecânica do concreto e da sua durabilidade.

Segundo a NBR-7211, os agregados graúdos são pedregulhos de origem natural ou britas obtidas de rochas estáveis, ou a mistura de ambos; cujos grãos passam por uma peneira com abertura nominal de 152 mm e ficam retidos na peneira #4,8 mm. A utilização de agregados graúdos de maiores dimensões gera concretos mais resistentes, devido tanto à menor quantidade de pasta de cimento para uma mesma trabalhabilidade, quanto pelo maior volume de partículas mais resistentes no concreto.



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffs.edu.br, www.uffs.edu.br

3.5. Água

A água de amassamento do concreto deverá ser limpa, isenta de substâncias estranhas e nocivas, tais como siltes, óleo, álcalis, sais ou matéria orgânica.

A utilização de água inadequada pode gerar alterações nos tempos de início e fim de pega, redução da resistência mecânica, corrosão das armaduras, eflorescências e ações negativas sobre a durabilidade do concreto.

Devido à alta concentração de sais de cloro nas águas do mar, e as águas com elevado “ph”, as mesmas jamais podem ser utilizadas para amassamento de concreto estrutural.

4. EXECUÇÃO DA ESTRUTURA EM CONCRETO ARMADO

4.1. Mistura e Amassamento

A mistura e o amassamento somente poderão ser efetuados por meios mecânicos. O tempo de mistura, contado após o lançamento de todos os componentes será de, no mínimo dois minutos e meio, devendo tempo este se aumentado caso o concreto não mostre homogeneização adequada.

O concreto descarregado da betoneira deverá ser de consistência uniforme em todas as suas partes e nas diversas descargas.

Não poderá ser usado concreto remisturado e/ou quando já houver iniciado a pega. Como parâmetro, estipula-se, no geral, como sendo de 90 minutos após a adição do cimento.

4.2. Transporte e Lançamento

Com a finalidade de evitar segregação no transporte e lançamento do concreto, deverão ser adotadas medidas e/ou equipamentos especiais.

A altura de queda livre não deverá ultrapassar a dois metros. Neste caso deverão ser usadas calhas ou funis, para evitar a segregação.

Se o concreto for lançado contra superfície de terra, estas devem ser compactadas e livres de água empoçada, lama ou detritos. Solos com pouca resistência devem ser removidos e substituídos por concreto magro, ou por outros solos devidamente selecionados e compactados. Os solos devem ter sua superfície devidamente umedecida antes do lançamento do concreto.

Lançamento de concreto em rochas, verificar se as mesmas estão limpas, isentas de graxas, óleos, água parada ou corrente, lama e detritos.



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffis.edu.br, www.uffis.edu.br

Tomar ainda precauções para prevenir contra a ação das intempéries, sobre o concreto fresco.

4.3. Adensamento

O concreto lançado deverá ser vibrado mecanicamente por meio de vibradores de imersão ou vibradores de parede para que seja atingida sua máxima compacidade.

Deverão ser tomadas as providências necessárias para que não se formem ninhos e também não se alterem a posição das armaduras nas formas, nem que se provoque quantidade excessiva de nata de cimento na superfície ou que ocorra a segregação do concreto.

O vibrador de imersão deve operar verticalmente, devendo ser evitado o contato com a armadura ou a forma. A retirada deverá ser lenta, de modo a não provocar vazios.

Deverá ser vibrada a camada recém-lançada e também a anterior, enquanto esta não tiver iniciada a pega, assegurando assim uma boa união e homogeneidade entre camadas. Concreto em que já tenha sido vibrado e iniciado a pega (média de 1,5 hora) não poderá ser mais vibrado.

4.4. Cura e proteção do concreto

Enquanto não atingir endurecimento satisfatório, o concreto deverá ser protegido contra agentes prejudiciais, como por exemplo, águas torrenciais e agentes químicos, bem como contra choques e vibrações.

A cura deverá ser contra a secagem prematura durante os sete primeiros dias, devendo ser mantida úmida a superfície, seja exposta ou as suas formas.

4.5. Formas e escoramento

Os moldes e escoramentos compõem uma estrutura auxiliar para execução da estrutura permanente e definitiva, objeto deste projeto, e é responsabilidade do engenheiro responsável pela execução da estrutura definitiva. A quem cabe providenciar sua estabilidade antes, durante e, pelo prazo necessário, após as concretagens, sem permitir deformações laterais ou verticais ou ainda, a introdução de quaisquer más formações na estrutura permanente de concreto.

Além disso, deverão ser capazes de auxiliar a manutenção das armaduras em suas corretas posições, sem deslocamentos que alterem seus desempenhos no interior das peças de concreto.

Antes do lançamento do concreto as juntas dos moldes deverão ser vedadas e as superfícies que ficarão em contato com o concreto deverão estar isentas de gorduras e impurezas prejudiciais à qualidade do acabamento.



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffrs.edu.br, www.uffrs.edu.br

Recomenda-se para a execução das formas o emprego de chapas compensadas resinadas com 12 cm de espessura ou tábuas de pinus de 2,5 cm de espessura, no mínimo.

A fixação das formas deverá suportar a ação das cargas atuantes durante a concretagem, de modo que seja garantido a estabilidade das formas e não permitir deformações.

4.6. Desforma

Deverão ser tomados todos os cuidados necessários quanto a retirada das formas e do escoramento (cura e proteção do concreto fresco, prazos de retirada das formas e do escoramento), observando-se, no mínimo:

- Faces laterais: 03 dias;
- Fixação das Faces inferiores, sem pontaletes: 21 dias.

RECUPERAÇÃO DO CONCRETO

No caso de serem verificados falhas e ninhos na concretagem, após a desforma, estas, quando pequenas, deverão ser preenchidas com argamassa de cimento e areia com traço 1:3 em massa, com aditivo expensor quando for o caso.

Em médios reparos, os locais defeituosos devem ser cortados, eliminando as partes soltas, umedecer as superfícies, continuamente por algumas horas, até efetuar o reparo, e colocar concreto, no mesmo traço do original. Lembrar de que como se trata de nova concretagem, obedecer todas as fases do concreto normal.

Em casos graves, deverá ser consultado o calculista para verificar-se como efetuar a reparação e se necessário reforço estrutural.

JUNTAS DE CONCRETAGEM - EMENDA CONCRETO NOVO/CURADO

Quando houver interrupção de concretagem deverão ser tomadas as providências necessárias para que ao reiniciar o novo lançamento, exista uma perfeita ligação do trecho endurecido com o concreto fresco. Esta ligação será garantida com a instrução de pontas de ferro cravadas no concreto endurecido, dentes, picoteamento, etc.

São seguintes as precauções em caso de junta de concretagem:

- Impermeabilização total das formas no local da junta;



SERVIÇO PÚBLICO FEDERAL
UNIVERSIDADE FEDERAL DA FRONTEIRA SUL
SECRETARIA ESPECIAL DE OBRAS

Avenida Fernando Machado, 108-E, Centro, Chapecó-SC, CEP 89802-112, Telefone: (49) 2049-3113
seobras@uffrs.edu.br, www.uffrs.edu.br

- Limpeza e escovagem do concreto endurecido para retirada da nata vitrificada da superfície;
- Caso necessário, prever material que aumente a ligação entre concreto fresco e endurecido.

Quando da interrupção da obra da estrutura de concreto armado por um período prolongado, deverá a estrutura ser protegida das intempéries, em especial as lajes.

6. RESPONSABILIDADES E ENSAIOS

Os responsáveis técnico pela execução e pela fiscalização deverão estar ciente de suas responsabilidades em relação ao controle do concreto da qualidade do concreto e materiais empregados, conforme preconiza a norma NBR 12654/15.

Deverão ser efetuados em relação ao concreto empregado na obra todos os ensaios referentes ao concreto fresco e concreto endurecido, sendo principalmente o ensaio de abatimento (slump) conforme norma NBR 7223/98, moldagem e cura de corpos de prova (NBR 5738/15), ensaio de compressão de corpos de prova (NBR 5739/18) e as orientações constantes da NBR 6118/14.

Chapecó, 29 de jul de 2022.

Eng. Civil Rodrigo Emmer

CREA-SC: 109826-8 e SIAPE: 1770862



Emitido em 29/07/2022

**MEMORIAL DESCRITIVO E DE ESPECIFICAÇÕES Nº DOC (30) MEMORIAL DESCRITIVO DO
PROJETO FUN/2022 - DGCT (10.55.01.01)**
(Nº do Documento: 78)

(Nº do Protocolo: NÃO PROTOCOLADO)

(Assinado digitalmente em 12/08/2022 16:41)

FABIO CORREA GASPARETTO

SECRETARIO - TITULAR

SEO (10.55)

Matrícula: 2015260

(Assinado digitalmente em 12/08/2022 17:35)

RODRIGO EMMER

ENGENHEIRO-AREA

DPA (10.55.04)

Matrícula: 1770862

Para verificar a autenticidade deste documento entre em <https://sipac.uffs.edu.br/documentos/> informando seu número: **78**, ano: **2022**, tipo: **MEMORIAL DESCRITIVO E DE ESPECIFICAÇÕES**, data de emissão: **12/08/2022** e o código de verificação: **c57c20ca58**