DE BRASÍLIA FACULDADE DE TECNOLOGIA DEPARTAMENTO DE ENGENHARIA CIVIL E AMBIENTAL

DISCUSSÕES SOBRE IMPACTOS EM PRODUTIVIDADE E CONSUMO DE MATERIAIS A PARTIR DO PROCESSO DE AFERIÇÃO DO SINAPI

MICHELLE KEMPER CAMPOS DE MELO

ORIENTADOR: DSC. MICHELE TEREZA MARQUES DE CARVALHO

DISSERTAÇÃO DE MESTRADO EM ESTRUTURAS E CONSTRUÇÃO CIVIL

PUBLICAÇÃO: E.DM - 24A/16 BRASÍLIA / DF - DEZEMBRO / 2016

UNIVERSIDADE DE BRASÍLIA FACULDADE DE TECNOLOGIA DEPARTAMENTO DE ENGENHARIA CIVIL E AMBIENTAL

DISCUSSÕES SOBRE IMPACTOS EM PRODUTIVIDADE E CONSUMO DE MATERIAIS A PARTIR DO PROCESSO DE AFERIÇÃO DO SINAPI

MICHELLE KEMPER CAMPOS DE MELO

DISSERTAÇÃO SUBMETIDA AO DEPARTAMENTO DE ENGENHARIA CIVIL E AMBIENTAL DA FACULDADE DE TECNOLOGIA DA UNIVERSIDADE DE BRASÍLIA COMO REQUISITO PARCIAL A OBTENÇÃO DO GRAU DE MESTRE EM CONSTRUÇÃO CIVIL.

APROVADA POR:
Prof ^a . Michele Tereza Marques Carvalho, DSc. (UnB)
(Orientador)
Prof ^a . Maria Carolina Gomes de Oliveira Brandstetter, DSc. (UFG) (Examinador externo)
Prof . Andre Luiz Aquere de Cerqueira e Souza , DSc (UnB)
(Examinador Interno)

BRASÍLIA/DF, 09 DE DEZEMBRO DE 2016

FICHA CATALOGRÁFICA

MELO, MICHELLE KEMPER CAMPOS

Discussões sobre impactos em produtividade e consumo de materiais a partir do processo de aferição do SINAPI [Distrito Federal] 2016.

XV,187 p 210 x 297 mm (ENC/FT/UnB, Mestre, Estruturas e Construção Civil, 2016).

Dissertação de Mestrado – Universidade de Brasília. Faculdade de Tecnologia.

Departamento de Engenharia Civil e Ambiental.

1. SINAPI 2. Produtividade

3. Orçamentação

I-ENC/FT/Unb II.TÍTULO (mestre)

REFERÊNCIA BIBLIOGRÁFICA

MELO, M. K. C. (2016). Discussões sobre impactos em produtividade e consumo de materiais a partir do processo de aferição do SINAPI, Publicação E.DM-24A/16, Departamento de Engenharia Civil e Ambiental, Universidade de Brasília, Brasília, DF,187p.

CESSÃO DE DIREITOS

AUTOR: Michelle Kemper Campos de Melo

TÍTULO: Discussões sobre impactos em produtividade e consumo de materiais a partir

do processo de aferição do SINAPI.

GRAU: Mestre ANO: 2016

É concedida à Universidade de Brasília permissão para reproduzir cópias desta dissertação de mestrado e para emprestar ou vender tais cópias somente para propósitos acadêmicos e científicos. O autor reserva outros direitos de publicação e nenhuma parte dessa dissertação de mestrado pode ser reproduzida sem autorização por escrito do autor.

Michelle Kemper Campos de Melo

aggilla 11 Pl

SGCV Lote 11, Bloco D, apto. 219, Guará. CEP 71.215-610 Brasília/DF

E-mail: mkcampos@yahoo.com.br

Dedico este trabalho aos meus amores, meu marido, Marcus, pelo companheirismo, apoio e incentivo incondicional e aos meus pais Márcio e Sandra, pelo carinho e dedicação de sempre.

AGRADECIMENTOS

Agradeço primeiro a Deus...Por ter me dado vida e me proporcionado realizar meus sonhos. Por ter colocado no meu caminho pessoas maravilhosas que me ajudaram a vencer as dificuldades dessa caminhada. Obrigada, Senhor por ter colocado no meu coração a convicção de que tudo é possível! Tu és meu braço forte, minha alegria, minha paz e meu sustento! Obrigada por estar sempre comigo, me ajudando e me guardando!

Ao presente de Deus na minha vida... Marcus, Lindo da minha vida, meu amor, meu amigo, companheiro, cúmplice. Muito obrigada pela paciência, ajuda, disposição e carinho. Sem você eu não teria chegado aqui! Seu amor e palavras de incentivo foram os combustíveis que me impulsionaram e me deram forças. Obrigada por ter acreditado em mim e me mostrado que eu sou capaz. Obrigada por sonhar comigo!

Aos meus pais, Márcio e Sandra, que sempre me apoiaram e estiveram ao meu lado em todos os momentos, muitas vezes se sacrificando para que eu pudesse atingir meus objetivos. Se estou aqui hoje foi porque vocês acreditaram e investiram em mim lá atrás...

À Professora Michele, pela orientação e amizade que sempre teve para comigo. Obrigada, pela dedicação, paciência, explicações e palavras de incentivo. Seu exemplo de compromisso e consideração ficará marcado para sempre em mim.

À minha sogra, Maria do Carmo, pelas orações e pelo carinho que sempre teve comigo, obrigada por acreditar em mim e torcer pela minha vitória!

À querida amiga, Thaís, minha irmã de coração, que nos momentos que mais precisei esteve comigo ouvindo minhas angústias e orando por mim. Sou grata a tudo que fez e ainda faz por mim!

Ao meu irmão, Jansen, por acreditar nas minhas ideias e me ajudar a colocá-las em um programa computacional. Obrigada pelo carinho e dedicação.

Ao meu irmão, Samuel, que sempre torceu por mim e vibrou com minhas conquistas.

A todos os meus parentes de Juiz de Fora, minha querida Vó Dê, que mesmo de longe sempre esteve presente; às minhas tias queridas: Sônia, Sandra e Ana, que sempre

torceram por mim! Minhas primas, Fernanda e Luciana que muitas vezes ouviram meus sonhos e torceram por mim!

A todos os amigos e professores da PECC-UNB, em especial à Mirellen, Matheus, Lucas, Divino, Pablo, Thiago, Francielle, Professora Rosa, Professora Eugênia, Professor Cláudio e Professor Bauer, que sempre me ajudaram e incentivaram. Muito obrigada por me introduzirem no mundo da engenharia, onde além de aprender sobre concreto e ciências dos materiais aprendi sobre amizade e colaboração.

À Diretoria de Obras da UNB, em especial à Elaine e Henrique Ewerton Pires pela disponibilização dos projetos e documentos técnicos que foram extremamente importantes para o desenvolvimento dos estudos.

À equipe da Secretaria de Estado de Fazenda, que permitiu que eu muitas vezes me ausentasse para estudar. Minha eterna gratidão!

À Universidade de Brasília, em especial ao Programa de Programa de Pós-Graduação em Estruturas e Construção Civil (PECC), por proverem toda a estrutura necessária para o meu desenvolvimento como estudante e pesquisadora.

Ebenézer! Até aqui me ajudou o senhor!!!

I Samuel 7:12

RESUMO

DISCUSSÕES SOBRE IMPACTOS EM PRODUTIVIDADE E CONSUMO DE MATERIAIS A PARTIR DO PROCESSO DE AFERIÇÃO DO SINAPI

Autor: Michelle Kemper Campos de Melo

Orientadora: Michele Tereza Marques Carvalho

Programa de Pós-graduação em Estruturas e Construção Civil

Brasília, dezembro de 2016.

O setor de construção civil é responsável por movimentar significativa parcela da economia nacional, sendo que grande parte do total das construções é proveniente de entidades públicas. Todavia, a administração pública possui peculiaridades que necessitam ser atendidas antes de se iniciar a obra, dentre elas o orçamento detalhado do projeto. Assim, visando unificar e facilitar o desenvolvimento do orçamento o Tribunal de Contas da União-TCU fixou em 2013, o Sistema Nacional de Pesquisa de Custos e Índices da Construção Civil (SINAPI) como o sistema de referência de custos oficial para a orçamentação de obras com recursos federais. Nesse contexto, este trabalho objetiva levantar discussões acerca dos impactos gerados na produtividade da mão de obra e consumo de materiais no desenvolvimento de orçamentos utilizando o SINAPI após processo de aferição. No decorrer do estudo foi desenvolvido um Processo de Apoio ao Orçamento - PAO que visa orientar e facilitar a escolha dos itens de composição oferecidos na base SINAPI. Nota-se que muitas vezes o orçamento não condiz com a realidade das obras, com isso, a partir da utilização do método desenvolvido o profissional poderá escolher o serviço mais adequado de acordo com a produtividade e consumo de materiais. Para validação do método o PAO foi aplicado em um estudo de caso e suas análises foram realizadas considerando-se o tempo de duração das atividades de todos os serviços estudados. Após aplicação do método os dados foram interpretados e analisados por meio de inferências estatísticas para estabelecer se os resultados obtidos têm significância estatística, de acordo com limites pré-estabelecidos. Os resultados obtidos no presente trabalho contribuíram para alertar sobre a influência que os fatores de serviços exercem nos coeficientes de produtividade e consumo de material, ressaltando a importância de se realizar levantamentos de quantitativos de acordo com as características de produto, projeto e processo que afetam a execução.

Palavras Chave: SINAPI. Produtividade. Orçamentação.

ABSTRACT

DISCUSSIONS ON IMPACTS ON PRODUCTIVITY AND CONSUMPTION OF

MATERIALS FROM THE SINAPI ASSOCIATION PROCESS

Author: Michelle Kemper Campos de Melo

Advisor: Michele Tereza Marques Carvalho

Postgraduate Program in Structures and Civil Construction

Brasília, December, 2016.

The construction sector is responsible for moving much of the national economy, and

much of the total construction is from public entities. However, the government has

peculiarities that need to be met before starting the work, among them the detailed

project budget. Thus, aiming to unify and facilitate the development of the budget the

Court of Auditors of the Union TCU set in 2013, the National System of Costs Survey

and Indexes of Construction (SINAPI) as the official cost reference system for

budgeting works with federal funds. In this context, this paper aims to raise discussions

about the impacts generated in labor productivity and material consumption in the

development of budgets using SINAPI after a verification process. During the study, a

Budget Support Process (PAO) was developed to guide and facilitate the selection of

the composition items offered in the SINAPI database. Note that often the budget does

not match the reality of the works, with this, from the use of the developed method the

professional can choose the most appropriate service according to the productivity and

consumption of materials. To validate the method, the PAO was applied in a case study

and its analyzes were performed considering the duration of the activities of all the

services studied. After applying the method, the data were interpreted and analyzed by

means of statistical inferences to establish if the obtained results have statistical

significance, according to pre-established limits. The results obtained in the present

study contributed to raise awareness about the influence that service factors exert on the

productivity and material consumption coefficients, emphasizing the importance of

performing quantitative surveys according to product, project and process

characteristics that affect the execution.

Keywords: SINAPI. Productivity.Budget.

ix

SUMÁRIO

1 INTRODUÇÃO	1
1.1 CONTEXTO	2
1.1.1 Obras Públicas - Regimes de Contratação	3
1.2 JUSTIFICATIVAS	6
1.3 OBJETIVOS	10
1.3.1 Objetivo principal	10
1.3.2 Objetivos específicos	10
1.4 DELIMITAÇÃO DO TRABALHO	11
1.5 ESTRUTURAÇÃO DO TRABALHO	13
2 FUNDAMENTAÇÃO TEÓRICA	14
2.1 PRODUTIVIDADE NA CONSTRUÇÃO CIVIL	14
2.1.1 Mensuração da produtividade	17
2.1.2 Produtividade x Custos	24
2.2 ORÇAMENTO	27
2.2.1 Classificação dos Orçamentos	30
2.3 SINAPI	33
2.3.1 Metodologias e conceitos do SINAPI	34
2.4 CONSIDERAÇÕES FINAIS	38
3 METODOLOGIA DO ESTUDO – MÉTODO PARA O DESENVOLVIMI APLICAÇÃO E REPLICAÇÃO DO PROCESSO DE APOIO AO ORÇAMI	ENTO, ENTO -
PAO	
3.1 DELINEAMENTO DA PESQUISA	39
3.2 ETAPAS DE PESQUISA	
3.2.1 Etapa 1 – Definição dos serviços estudados	40
3.2 .2 Etapa 2 – Desenvolvimento do método de Processo de Apoio ao C	=
3.2.2.1 Análise do SINAPI – Fase 1	
3.2.2.2 Desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento –PAO – F	Fase 244
3.2.3 Etapa 3 – Validação: Estudo de Caso	48
3.2.3.1 Caracterização do projeto	50
3.2.3.2 Aplicação do PAO ao estudo de caso	50
3.2.3.3 Critérios para análise dos dados	55
4 ANÁLISES E DISCUSSÕES	62

4.1 DELINEAMENTO DAS ANÁLISES	62
4.2 ETAPAS DA PESQUISA	62
4.2.1 Análises Etapa 1 – Definição dos serviços estudados	62
4.2.2 Análises Etapa 2 – Desenvolvimento do método PAO	65
4.2.2.1 Análise do SINAPI – Fase 1	65
4.2.2.2 Análise das matrizes de comparação – Fase 2	67
4.2.3 Análises Etapa 3 – Validação: Estudo de Caso	68
4.2.3.1 Análise individual dos serviços	68
4.2.3.2 Análise estatística	107
4.2.3.2.1 Análise dos fatores de projeto – Opções A x B e C x D	109
4.2.3.2.2 Análise dos fatores de produto – Opções A x C e B x D	115
4.2.3.2.3 Análise do fator transporte de material – Opções A x C e B x D	121
4.2.3.2.4 Análise composição representativa.	123
5 CONSIDERAÇÕES FINAIS	129
5.1 CONCLUSÕES QUANTO AO CUMPRIMENTO DOS OBJETIVOS	120
PROPOSTOS	
5.2 SUGESTÕES PARA TRABALHOS FUTUROS	
REFERÊNCIAS BIBLIOGRÁFICAS	136
ANEXO I – Princípio de Pareto para todos os serviços	145
ANEXO II – Princípio de Pareto para os serviços de Arquitetura e Urbanismo	148
ANEXO III – PLANTAS BAIXAS – ESTUDO DE CASO	151
ANEXO IV – Planilhas de comparação de composições	153
ANEXO V – Planilhas de comparação de composições	155
ANEXO VI – Composições Principais dos serviços estudados	163

LISTA DE TABELAS

Tabela 1. 1-Lote 1: Habitação, Fundações e Estruturas	. 12
Tabela 3. 1– Obras Estudadas	. 41
Tabela 3. 2– Tabela X- Identificação do item mais produtivo	. 45
Tabela 3. 3– Tabela Y – Forma de execução mais produtiva	. 45
Tabela 3. 4– Tabela Z – Tabela de composições principais	. 46
Tabela 3. 5– Tabela T - Planilhas de transporte	. 47
Tabela 3. 6– Tabela de composições principais – Tabela Z	. 54
Tabela 3. 7– Tabela de comparação de transporte – Tabela T	. 54
Tabela 3. 8– Planilhas de comparação entre as opções A,B,C e D	. 56
Tabela 4. 1– Serviços selecionados de acordo com os critérios estabelecidos	64
Tabela 4. 2– Relação de Fatores	. 66
Tabela 4. 3– Comparação Blocos	. 68
Tabela 4. 4– Processo de execução da alvenaria	69
Tabela 4. 5– Alvenaria de Vedação- Opção"A"	. 70
Tabela 4. 6– Comparação - Alvenaria de Vedação	. 71
Tabela 4. 7– Comparação- Opção "B" x "D"	. 72
Tabela 4. 8– Comparação transporte	. 74
Tabela 4. 9– Chapisco	. 76
Tabela 4. 10– Comparação das formas de execução- Opção D	. 78
Tabela 4. 11– Chapisco – Opção "A"	. 78
Tabela 4. 12– Comparação -Chapisco	. 79
Tabela 4. 13– Comparação Chapisco- Opção "B"x"D"	. 80
Tabela 4. 14– Comparação transporte	. 81
Tabela 4. 15– Composições revestimento de gesso	. 82
Tabela 4. 16– Gesso – Opção "A"	. 84
Tabela 4. 17– Comparação – Gesso	. 84
Tabela 4. 18– Comparação – Gesso Opção B x D	. 85
Tabela 4. 19– Comparação – Transporte	. 86
Tabela 4. 20– Composições de emboço	. 88
Tabela 4. 21– Revestimento Externo - Opção "A"	. 89
Tabela 4. 22– Revestimento Interno - Opção "A"	. 90
Tabela 4. 23– Revestimento Externo – Comparação opções	. 90

Tabela 4. 24– Revestimento Interno – Comparação opções	90
Tabela 4. 25– Comparação – Revestimento Externo Opção "B" x "D"	92
Tabela 4. 26– Revestimento Interno Opção "B" x "D"	92
Tabela 4. 27– Comparação – Transporte Revestimento externo	93
Tabela 4. 28– Comparação – Transporte Revestimento interno	93
Tabela 4. 29– Composições cerâmicas	96
Tabela 4. 30– Revestimento Cerâmico parede - Opção "A"	97
Tabela 4. 31– Revestimento Cerâmico – Comparação opções	97
Tabela 4. 32– Revestimento Cerâmico – Comparação opções B x D	98
Tabela 4. 33– Revestimento Cerâmico – Comparação opções B x D	99
Tabela 4. 34– Pintura externa	. 100
Tabela 4. 35– Pintura interna	. 101
Tabela 4. 36– Pintura- Opção "A"	. 102
Tabela 4. 37– Pintura Externa – Comparação opções	. 102
Tabela 4. 38– Pintura Interna – Comparação opções	. 102
Tabela 4. 39– Comparação – Pintura Externa Opção "B" x "D"	. 103
Tabela 4. 40– Comparação – Pintura Interna Opção "B" x "D"	. 104
Tabela 4. 41 – Comparação – Transporte Pintura externa	. 105
Tabela 4. 42– Comparação – Transporte Pintura interna	. 105
Tabela 4. 43- Classificação fatores com relação aos dias de execução dos serviços	. 107
Tabela 4. 44– Análise Descritiva Fatores de Projeto	. 109
Tabela 4. 45– Classificação fatores	. 110
Tabela 4. 46– Estatística de grupo – Fator Projeto	. 112
Tabela 4. 47– Teste T – Fator Projeto – A x B	. 112
Tabela 4. 48– Teste de Mann-Whitney – Fator Projeto – C x D	. 113
Tabela 4. 49– Análise descritiva – Fator Produto	. 115
Tabela 4. 50- Teste para verificação de normalidade de dados - Fator Produto	. 116
Tabela 4. 51– Estatística de grupo – Fator Produto	. 118
Tabela 4. 52– Teste T – Fator Produto	. 118
Tabela 4. 53– Teste de Mann-Whitney – Fator Produto	. 119
Tabela 4. 54– Dias trabalhados para execução dos serviços	. 121
Tabela 4. 55– Análise descritiva – Fator Transporte	. 121
Tabela 4. 56– Teste de homogeneidade de Variâncias – Fator Transporte	. 122
Tabela 4. 57– Teste de médias– Fator Transporte	. 122

Tabela 4. 58– Dias de Trabalho –Composição Representativa x Opção D	124
Tabela 4. 59– Análise descritiva – Composição Representativa x Opção D	124
Tabela 4. 60– Teste de normalidade – Composição Representativa x Opção D	125
Tabela 4. 61– Estatística de grupo –Composição Representativa x Opção D	126
Tabela 4. 62– Teste T–Composição Representativa x Opção D	127

LISTA DE FIGURAS

Figura 2. 1 - Modelo dos Fatores para produtividade na construção	. 23
Figura 2. 2 - Diferenças entre o processo de orçamento convencional e o orçamento	
operacional	. 31
Figura 2. 3– Composição Analítica de Serviços Alvenaria de Vedação	. 35
Figura 2. 4 - – Árvore de Fatores – Alvenaria de Vedação	. 37
Figura 3. 1– Estrutura de desenvolvimento do trabalho	. 39
Figura 3. 2-Árvore de Composições – Grupo Alvenaria de Vedação	. 43
Figura 3. 3– Composição Alvenaria de Vedação	. 44
Figura 3. 4– Fluxo de ações para aplicação do PAO	. 48
Figura 3. 5– Estrutura para tratamento dos dados	. 52
Figura 3. 6– Planilhas de composição	. 53
Figura 3. 7– Fluxo de comparação	. 55
Figura 3. 8– Canteiro de Obras	. 59
Figura 3. 9– Fluxo análise de transporte	. 60
Figura 3. 10– Análise composições representativas	. 61
Figura 4. 1– EAP Alvenaria de Vedação	. 65

LISTA DE GRÁFICOS

Gráfico 4. 1- Distribuição percentual do custo referente ao item Arquitetura e	;
Urbanismo	63
Gráfico 4. 2– Comparação dias trabalhados	73
Gráfico 4. 3– Transporte de material	75
Gráfico 4. 4– Transporte de material	81
Gráfico 4. 5– Transporte de material	87
Gráfico 4. 6– Transporte de material – Revestimento externo	94
Gráfico 4. 7– Transporte de material – Revestimento interno	95
Gráfico 4.8– Transporte de material – Revestimento externo	100
Gráfico 4. 9– Transporte de material – Pintura externa	106
Gráfico 4. 10– Transporte de material – Pintura Interna	106
Gráfico 4. 11– Histogramas para análise de normalidade dos dados	110
Gráfico 4. 12- Histogramas para análise de normalidade dos dados	117
Gráfico 4. 13– Histogramas para análise de normalidade dos dados	125

1 INTRODUÇÃO

O primeiro capítulo deste trabalho destina-se a apresentar o contexto e a justificativa do objeto de estudo a ser desenvolvido além de introduzir o tema que será abordado nos capítulos subsequentes.

A indústria da construção civil é responsável por movimentar grande parte da economia nacional, onde mais de 34,5% do total das construções são provenientes de entidades públicas (IBGE, 2014). Todavia, esta representatividade do setor público na construção civil não condiz com o volume de pesquisas acadêmicas na área, sendo grande parte dos estudos voltados para obras privadas (RASMUSSEN, 2013).

De acordo com a Constituição Federal Art. 37, inciso XXI a administração pública antes de realizar obras, serviços, compras e alienações é obrigada a passar pelo processo de licitação (BRASIL, 1993). Tal procedimento, regido pela Lei 8.666/1993, é composto por algumas etapas que devem ser previamente cumpridas para, posteriormente, proceder-se a contratação, execução, fiscalização e entrega. Entre essas etapas, o orçamento assume importante papel, sendo o norteador do processo de contratação da obra.

Neste contexto, a especificação e precisão dos componentes que constituirão a obra e seus respectivos insumos são de suma importância para elaboração de planilhas orçamentárias detalhadas (LEI 8.666/1993, BRASIL).

De acordo com Limmer (2008), para se retirar as informações do projeto da melhor forma possível, faz-se necessário conhecê-lo. Para tanto, é preciso proceder sua análise e levantamento de maneira metódica, decompondo-o em elementos cada vez mais simples por meio da análise estruturada de seus componentes.

Neste sentido, o Sistema Nacional de Pesquisa de Custos e Índices da Construção Civil (SINAPI), após o processo de aferição, disponibiliza em sua base de dados composições com as particularidades de cada serviço e suas influências no orçamento. Sendo essa nova estrutura a base analítica do presente trabalho.

Durante a investigação das composições, desenvolvidas por meio das árvores de fatores, pretende-se desenvolver um método para auxiliar os orçamentistas nos processos de

análise de serviços e insumos que compõe a orçamentação, além de extrair dados para identificação da influência dos fatores no prazo de execução dos serviços.

Entende-se, portanto, a necessidade de se abordar alguns temas relevantes para tal estudo e situar o leitor nas especificidades encontradas no universo das obras públicas.

Em se tratando de orçamento, faz-se necessária discussão sobre os fatores que influenciam as composições, em especial a produtividade e sua relevância no processo.

1.1 CONTEXTO

A construção civil agrega um conjunto de atividades importantes para o desenvolvimento econômico e social brasileiro, influenciando diretamente a economia do país. O setor movimenta amplo conjunto de atividades que se inter-relacionam de forma dinâmica durante as diversas etapas de produção da edificação, além de absorver significativa quantidade de mão de obra com menor qualificação.

Devido a essa complexa cadeia de serviços, o setor apresenta 5,9% no valor adicionado bruto nacional (CBIC, 2016), indicando a influência do setor na economia brasileira.

Embora de grande importância econômica, a indústria da construção civil é considerada ultrapassada e falha, sendo frequentemente criticada por não atingir os mesmos níveis de desenvolvimento tecnológico dos demais ramos da indústria no País. As críticas ao setor englobam as etapas de construção, projetos e orçamentos (TANNENBAUM; OLIVEIRA, 2014).

A fim de mudar essa imagem e aumentar a margem de lucros, a indústria da construção civil tem buscado novas técnicas construtivas, novos materiais e novas formas de gerenciamento impulsionando as empresas a melhorarem sua produtividade visando sua permanência no mercado.

De acordo com Barreto e Andery (2015), o contexto competitivo da indústria da construção leva a um crescente interesse por melhores resultados em termos de garantia da qualidade das edificações. A dimensão de desempenho ganha importância, bem como garantia do custo e prazos de entrega dos empreendimentos. Para Fernandez *et al* (2016), com o mercado cada vez mais competitivo é essencial que as empresas

aperfeiçoem seus métodos e sistemas de produção como forma de se sobressair perante a grande concorrência.

Para os autores as empresas têm se conscientizado que a melhoria de produtividade reflete em crescimento econômico (FERNANDEZ *et al*, 2016), Sendo necessário trabalhar com a previsão do consumo de mão de obra, execução dos serviços e logística da obra para controle de custos e prazos.

Além disso, de acordo com Muianga *et al* (2015) custos e prazos estão entre as principais restrições em empreendimentos de construção civil, sendo que essas restrições se estabelecem no sentido de não se poder exceder o orçamento e o prazo antes propostos para um dado empreendimento.

Entretanto, tratando-se de obra pública, além de toda peculiaridade concernente ao setor, soma-se ainda a exigência de contratação da proposta mais vantajosa para a Administração Pública. Tal atitude condiciona as empresas a trabalharem a orçamentação de forma a conseguirem composições que baixem o custo do orçamento para ganharem o processo licitatório com a melhor proposta, resultando em diminuição da margem de lucro das empresas, padrão de qualidade inferior, atraso nas obras e, em alguns casos, abandono das mesmas, devido ao baixo valor contratado.

Diante deste contexto, levando em conta a necessidade de a administração passar pelo processo licitatório antes de iniciar a construção de obras públicas, cabe breve discussão acerca da Lei 8.666/1993, que rege o processo de contratação da Administração com terceiros.

1.1.1 Obras Públicas - Regimes de Contratação

Em se tratando de licitação, a administração tem atualmente dois procedimentos licitatórios para contratação: os regidos pela Lei 8.666/1993 e os regidos pela Lei nº 12.462/2011, RDC – Regime Diferenciado de Contratações Públicas.

A Lei 8.666/1993 de acordo com o Art. 23 possibilita a contratação por meio das modalidades de Concorrência Pública, Tomada de Preços, Convite, Concurso, Leilão e Pregão, sendo este último instituído como nova modalidade por meio da Lei 10.520/2002 e tendo como referência seus conceitos e princípios básicos na Lei

8.666/1993. A escolha da modalidade ocorre de acordo com as características e valor do objeto que será contratado.

Para a execução de obras e serviços a Lei 8.666/1993 estabelece em seu artigo 7° a seguinte sequência: elaboração de Projeto Básico, execução de Projeto Executivo e realização de obras e serviços, sendo que os autores dos Projetos Básico e Executivo não poderão participar da etapa de execução da obra ou serviço, podendo contribuir, apenas, como consultor ou técnico nas funções de fiscalização, supervisão ou gerenciamento, exclusivamente a serviço da administração interessada.

Esta estratégia da Lei, utilizada para preservar o princípio da isonomia, contribui para o lançamento de editais de licitação apenas com Projeto Básico, reduzindo o grau de detalhamento, das informações técnicas e especificações. Tal procedimento resulta em dificuldades no processo de orçamentação, exigindo das empresas participantes do certame licitatório muito cuidado no levantamento de quantitativos e desenvolvimento do orçamento.

De acordo com o Art.6° inciso X da Lei 8666/1993 o Projeto Básico deve abranger o conjunto de elementos necessários e suficientes, com nível de precisão adequado, para caracterizar a obra ou serviço, ou complexo de obras ou serviços.

Assim, de acordo com a Lei 8666/1993, antes de iniciar o processo de licitação para construção de obras públicas faz-se necessário que o projeto esteja elaborado com o máximo de informações técnicas possíveis.

Outro importante documento exigido pela Lei 8666/1993, constantes nos Artigos 7°, §2 inciso II e 40°§2 inciso II, é o orçamento detalhado em planilhas que expressem a composição de todos os seus custos unitários.

Para Tisaka (2006), a correta orçamentação é fundamental para as empresas que participam de concorrências públicas ou privadas, devido à concorrência com outras empresas pela disputa, pois o preço final, além de ser menor que o praticado por elas, deve abarcar todos os custos operacionais e, ainda, possibilitar margem de lucro adequada.

Mattos (2006) cita que para "as empresas que participam de concorrências públicas ou privadas, a orçamentação é uma peça-chave. O fato de haver várias empresas na disputa

pelo contrato impõe ao construtor o dever de garantir que todos os custos sejam contemplados no preço final, e que ainda assim seja alcançável uma margem de lucro "adequada."

Mais recentemente, Andrade (2012) aponta que o orçamento detalhado conjuntamente com o projeto está entre os documentos mais importantes do processo licitatório; reforçando a ideia de que qualquer falha em sua elaboração poderá causar sérios problemas durante o decorrer de todo o empreendimento.

Carvalho *et al.* (2012) citam que "o orçamento é fundamental para concepção, implantação e conclusão de um empreendimento".

Assim, devido à importância e especificidades que cercam a fase de orçamentação, o Tribunal de Contas da União - TCU, por meio do Acórdão 618/2006 – Plenário, entende que "os preços medianos constantes do Sistema Nacional de Pesquisa de Custos e Índices da Construção Civil - SINAPI são indicativos dos valores praticados no mercado e, portanto, há sobrepreço quando o preço global está injustificadamente acima do total previsto no SINAPI".

Tal entendimento alegava que o uso de sistemas referenciais de custos trazia segurança jurídica para orçamentistas e gestores públicos, representando um parâmetro de avaliação objetivo para os órgãos de controle (TCU, 2014).

Neste sentido, visando unificar e facilitar o desenvolvimento do orçamento e, diante da importância dele tanto para a Administração como para as empresas contratadas, o Tribunal de Contas da União-TCU fixou, por meio do Decreto Presidencial 7.983/2013, o Sistema Nacional de Pesquisa de Custos e Índices da Construção Civil (SINAPI) como o sistema de referência de custos oficial para a orçamentação de obras com recursos federais. Assim, o SINAPI é utilizado por diversos órgãos e entidades da administração pública federal, para obter preços confiáveis para os orçamentos de obras públicas e serviços de engenharia, que futuramente balizarão os orçamentos de referência nas licitações e serão utilizados como critérios de aceitabilidade dos preços, no momento da apresentação das propostas pelos licitantes (TCU, 2014).

O fato de se conhecer os índices de produtividade pode significar economia financeira, cumprimento dos prazos e vantagem competitiva para as empresas. Porém, para

produzir resultados satisfatórios, os índices de produtividade precisam corresponder à realidade dos serviços.

Diante do exposto, cabe ao setor da construção civil detectar e focar nos fatores mais representativos do orçamento para aumentar a margem de lucro e evitar o inadequado lançamento dos índices de produtividade para cálculo do orçamento, reduzindo a possibilidade de cotação de preços elevados ou abaixo do praticados no mercado.

Partindo dessa premissa, as empresas têm buscado produzir mais e melhor, utilizando menos recursos naturais, humano e financeiro (ALMEIDA, 2015).

Para Kato (2013), reduzir custos passa pela capacidade de prevê-los, principalmente para que as ações visando tal redução possam ser implementadas.

Entende-se, assim, a importância do orçamento na licitação. Porém, ele é apenas um dos documentos que compõem o processo, uma vez que o ciclo de licitação abarca outras particularidades impostas pela Lei Federal 8.666/1993, Art. 7°, que define regras que influenciam o processo como um todo.

Por fim, tendo como premissa o estudo de orçamentos em obras públicas, o trabalho segue a orientação do Decreto Presidencial nº. 7.983/2013, que fixa os índices do SINAPI como base de dados, abordando como as novas composições estão estruturadas e propondo um método para auxilixar os orçamentistas na escolha das composições mais vantajosas para cada serviço de acordo com os fatores propostos pelo SINAPI.

1.2 JUSTIFICATIVAS

Como visto, a indústria da construção civil tem grande importância na economia do Brasil, sendo responsável por empregar grande parcela da população, tanto diretamente, nas obras, como indiretamente, nas indústrias que fornecem os materiais necessários para o desenvolvimento dos serviços de construção. Nesse sentido, estudos sobre orçamento e produtividade podem ser o caminho que leva à realização de obras de sucesso, contribuindo ainda mais para a movimentação do setor e geração de emprego.

Porém, apesar de tal conhecimento, observa-se ainda hoje que grande número de empresas trabalham sem planejamento. No caso de obras da administração pública este

número é ainda maior, resultando em inúmeras obras com custos excedentes, prazos estourados e até obras paralisadas.

Exemplo desse descaso no setor é retratado pela auditoria realizada pelo Tribunal de Contas da União- TCU em 2007, onde foram listadas 400 obras inconclusas, dentre elas diversos Ministérios e o Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes - DNIT, sendo que este número referia-se a apenas uma amostra do universo de obras inacabadas do Brasil na ocasião (TC002.797/2014-3, TCU, 2014).

Essa auditoria, apreciada pelo Acórdão 1.188/2007, identificou os fatores que conduziriam a não conclusão de obras, resultando em um relatório com 12 causas, sendo que a mais representativa foi: fluxo orçamentário/financeiro. Das 400 obras auditadas, 159 apresentarem como causa de paralisação problemas orçamentário/financeiro, o que equivale a 39,75% do total.

Como resultado do relatório de auditoria, o TCU determinou ao Ministério do Planejamento a criação de um Cadastro Geral de Obras para controle e acompanhamento dos empreendimentos e recomendação da retomada do Portal ObrasNet, com vistas a disponibilizar na Internet informações sobre o andamento de obras públicas, de forma a facilitar o controle social.

Desde então, o acompanhamento das obras tem sido mais transparente, porém os problemas geradores permanecem os mesmos.

De forma geral, as irregularidades mais recorrentes nas áreas de saúde e educação foram: existência de atrasos nas obras e serviços, fiscalização deficiente ou omissa, inobservância dos requisitos legais e técnicos de acessibilidade de pessoas com deficiência ou com mobilidade reduzida, execução de serviços com qualidade deficiente e ausência de anotação de responsabilidade técnica do projeto básico ou executivo.

Nas demais áreas, excluídas as temáticas de saúde e educação, as falhas mais encontradas foram: projeto básico ou executivo deficiente ou desatualizado, atrasos que podem comprometer o prazo de entrega do empreendimento, fiscalização deficiente ou omissa, quantitativos inadequados na planilha orçamentária e gestão temerária de empreendimento (TCU, 2014).

Diante de tal cenário e, constatada a importância do orçamento na execução das obras, entende-se a motivação do TCU, por meio do Decreto Presidencial nº. 7.983/2013 ter determinado o SINAPI como referência para todas as obras da administração pública.

O SINAPI tem gestão compartilhada entre Caixa Econômica Federal e IBGE e divulga mensalmente custos e índices da construção civil. A Caixa é responsável pela base técnica de engenharia (especificação de insumos, composições de serviços e projetos referenciais) e pelo processamento de dados. O IBGE, por sua vez, é responsável pela pesquisa mensal de preços, metodologia e formação dos índices (CAIXA, 2014). O método de aferição dos índices e suas particularidades serão tratados mais profundamente no Capítulo 2 – Fundamentação Teórica.

Ocorre que, em janeiro do mesmo ano de 2013, o SINAPI iniciou um processo de aferição de todas as composições de serviços do seu banco de dados. Tal processo tem como meta a atualização e ampliação do banco de dados, antes composto por aproximadamente 3.500 referências. Visando, ainda, a incorporação de novos insumos e técnicas construtivas, que será finalizado em 2017, onde passará a conter 7.000 referências.

Essa nova estrutura exige do orçamentista uma visão diferente de formulação do orçamento, impondo ao profissional maior cuidado na escolha dos itens que irão compô-lo, forçando a análise dos serviços em sua essência.

Antes de ser proposta a reformulação do SINAPI e o processo de aferição ser iniciado, Marchiori (2009) em seus estudos observou que de forma geral o SINAPI não apresentava nenhuma classificação padrão para organização das composições ou dos insumos, observando, ainda, várias inconsistências em termos de classificação e codificação.

De acordo com a autora o banco de composições do SINAPI trazia informações gerais sobre os serviços, não apresentando detalhamento maior quanto à forma de execução e medição dos mesmos, dificultando a cotação de preços de materiais e mão de obra (MARCHIORI, 2009).

Quanto aos coeficientes de produtividade da mão de obra, consumo de materiais e eficiência no uso dos equipamentos, o trabalho de Marchiori (2009), após comparação e

ponderação com coeficientes de outros 13 bancos de composições regionais, observou que o banco de dados do SINAPI necessitava de atualização em função das práticas atuais de execução de obras e formação de equipes.

Tais informações confusas e ultrapassadas influenciavam no processo de orçamentação, agravando a possibilidade de orçamentos que não condiziam com a realidade.

Cabe porém, ressaltar que o problema do grande número de falhas em orçamentos de construções públicas não se dá apenas pela utilização de índices ultrapassados, e sim pelo conjunto de fatores relacionados ao processo de orçamentação.

Para Mattos (2006) outro fator de grande impacto nos orçamentos públicos é o fato de empresas que participam de um número excessivo de concorrências. Datas muito próxima para entrega das propostas sobrecarregam o setor de orçamento. Tal prática faz com que os profissionais fiquem sem tempo hábil para analisar o projeto mais detidamente, propor mais de uma solução técnica e fazer simulações, atentando, apenas, para os requisitos formais requeridos pelo órgão licitante e para a data de entrega dos envelopes, preenchendo em seguida a planilha com preços ditos históricos.

Essa prática, que antes já era um problema, foi agravada com as novas composições do SINAPI, pois muitos profissionais continuam utilizando as novas composições com a antiga de orçar, não atentando para as diversas opções de composições existentes para um mesmo item, o que pode levar a orçamentos totalmente diferentes da realidade da obra. Porém, não por informações ultrapassadas, mas pelo desconhecimento da nova estrutura do SINAPI.

Dentro deste contexto, o processo de evolução de aferição do SINAPI induz que a tarefa de orçamentação, que era executada antes de iniciar o processo de aferição, seja revisada para evitar orçamentos falhos e inconsistentes.

O intuito da reestruturação da base de dados do SINAPI é disponibilizar aos profissionais índices de produtividade confiáveis para darem suporte às tomadas de decisão. Neste contexto, o presente estudo busca analisar o novo modelo de orçamentação SINAPI e desenvolver um método para auxiliar os orçamentistas no processo de orçamentação.

Assim, considerando a importância do orçamento e de todos os aspectos que envolvem esse conceito para a construção civil, acredita-se que um estudo que relacione os dois temas (produtividade x orçamento) contribuirá para o desenvolvimento dos empreendimentos de construção civil e para todas as partes envolvidas no processo, desde o investidor, passando pela mão de obra envolvida até o consumidor final.

Este trabalho visa ainda contribuir para a linha de pesquisa de Gestão e Sustentabilidade, realizada no âmbito do Programa de Pós-Graduação em Estruturas e Construção Civil da Universidade de Brasília- UNB PECC.

1.3 OBJETIVOS

1.3.1 Objetivo principal

 Discutir os impactos gerados na produtividade da mão de obra e consumo de materiais no desenvolvimento de orçamentos utilizando o SINAPI após processo de aferição.

1.3.2 Objetivos específicos

- Desenvolvimento de um método para elaboração de orçamentos, utilizando as árvores de composições do SINAPI, a partir da aferição, com foco na produtividade e consumo de materiais, em novos projetos de edificações.
- Identificar os fatores considerados pelo SINAPI que podem implicar no consumo de materiais e na produtividade dos serviços por meio da análise das composições.
- Investigar os impactos dos fatores no levantamento de quantitativos e prazo de execução e testá-los estatisticamente para analisar sua significância nos dados do estudo de caso.
- Aplicação e validação do método proposto em estudo de caso, a fim de comprovar sua utilização nos serviços selecionados para estudo.

1.4 DELIMITAÇÃO DO TRABALHO

O presente estudo tem como foco analisar e discutir como são estruturadas as composições do Sistema Nacional de Pesquisa de custos e índices da Construção Civil (SINAPI) e a partir dele desenvolver um método para elaboração de orçamento de custos utilizando as particularidades constantes nas árvores de composições do SINAPI para obras públicas.

Para composição dos orçamentos propostos para estudo serão considerados apenas os custos diretos da obra, quais sejam, materiais, mão de obra e equipamentos.

As análises serão todas realizadas por meio dos índices de produtividade de mão de obra, consumo de materiais e insumos diretos, não levando em consideração, em momento algum, o preço.

Embora os índices de produtividade tenham impacto direto nos custos do empreendimento, o foco do trabalho é conduzir o orçamentista a cotar de acordo com o serviço e não com o valor a ser gasto para sua execução.

O SINAPI iniciou o processo de aferição em 2013 e terminará em 2017, sendo que as análises deverão ser realizadas apenas para os serviços que tiverem sido aferidos até agosto de 2016. Desta forma, outro limitador do trabalho é o número de serviços disponibilizados pelo SINAPI na época do desenvolvimento do método, sendo que alguns serviços de grande relevância, como o caso das estruturas de concreto armado, não estavam disponíveis na base de dados no início do estudo.

Cabe, porém, esclarecer que o intuito é desenvolver um método que possa ser utilizado para qualquer grupo de serviços, em qualquer momento, não sendo necessário para seu desenvolvimento o estudo de todos os serviços constantes em uma obra.

No universo de 7000 composições previstas para aferição, o SINAPI disponibiliza 5000 composições para consulta em sua base de dados. Tais composições estão divididas em lotes, classes e grupos. O presente estudo visa estudar e validar o método proposto nos grupos constantes do Lote 1: Habitação, Fundações e Estruturas (Agosto/2016).

O Lote 1: Habitação, Fundações e Estruturas (Agosto/2016) é composto de 9 Grupos de execução de serviços e 1 Grupo de composição representativa, conforme Tabela 1.1,

sendo que para cada um encontram-se as possibilidades de execução representativas e mais recorrentes no mercado nacional, variando conforme os fatores que impactam em produtividade ou consumo. Cada grupo possui uma árvore de composições com os fatores influenciadores (SINAPI/2014).

Tabela 1. 1-Lote 1: Habitação, Fundações e Estruturas

LOTE 1: HABITAÇÃO, FUNDAÇÕES E ESTRUTURA		
ITEM	SERVIÇOS SINAPI - GRUPOS	COMPOSIÇÕES
		ESTACAS PRÉ MOLDADAS
1	ESTACAS	ESTACAS HÉLICE CONTÍNUA
		ESTABILIZANTE
		ALVENARIA ESTRUTURAL DE BLOCOS DE CONCRETO
2	ALVENARIA ESTRUTURAL	ALVENARIA ESTRUTURAL EM BLOCOS CERÂMICOS
		GRAUTE E ARMAÇÃO EM ALVENARIA ESTRUTURAL
		CHAPISCO
		EMBOÇO/MASSA ÚNICA INTERNA
		EMBOÇO/MASSA ÚNICA EXTERNA
3	REVESTIMENTOS	MONOCAPA
		GESSO
		CERÂMICO INTERNO
		CERÂMICO EXTERNO
4	ARGAMASSAS GRAUTES	ARGAMASSA
4	ANGAINASAS GIACTES	PREPARO GRAUTE
		ALVENARIA DE VEDAÇÃO
		CERÂMICA PARA PAREDE
		CERÂMICA PARA PISO
5	COMPOSIÇÕES REPRESENTATIVAS	CONTRAPISO
		EMBOÇO/MASSA ÚNICA INTERNA
		GESSO
		ALVENARIA ESTRUTURAL DE BLOCO DE CONCRETO
6	PINTURAS	PINTURA INTERNA
U	FINTONAS	PINTURA EXTERNA
		ARMAÇÃO
7	PAREDES DE CONCRETO	CONCRETAGEM
′		ESTUCAMENTO
		FORMAS DE LAJES E PAREDES DE CONCRETO
8	ESQUADRIAS	PORTAS
9	ALVENARIA DE VEDAÇÃO	ALVENARIA DE VEDAÇÃO
10	CONTRAPISO	CONTRAPISO

Fonte: Adaptado do SINAPI (2014)

As Composições Representativas foram concebidas apenas para alguns grupos de composições como alternativas ao processo de quantificação detalhada dos serviços. Elas são elaboradas a partir da ponderação de composições detalhadas e quantitativos levantados em situações paradigmas, que representam, com boa aderência, boa parte das situações que se quer orçar (SINAPI, 2015).

Após análise das árvores de fatores, caracterização dos fatores de produto, processo e projeto e identificação das composições mais produtivas de cada serviço têm-se como resultado o desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento – PAO, sendo necessária sua aplicação prática.

Para tanto, após desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento, o mesmo será aplicado em estudo de caso de construção de um edifício público de múltiplos pavimentos com aproximadamente 6.376,37 m².

Por se tratar de uma obra pública, e ter como referência o exposto no art. 6°, inciso IX, da Lei 8666/1993, que exige que o projeto básico, seja completo, adequado e suficiente para permitir o levantamento inicial de quantitativos, de informações sobre os padrões de qualidade da construção e suas necessidades funcionais, o estudo de caso deverá seguir as informações técnicas (projetos, memorial descritivo) disponíveis no momento de abertura do certame licitatório.

1.5 ESTRUTURAÇÃO DO TRABALHO

Para desenvolvimento dos objetivos propostos no estudo o trabalho divide-se em cinco capítulos, conforme indicado abaixo:

- No primeiro capítulo são apresentados o tema, contendo aspectos relativos à justificativa, objetivos, estruturação e delimitação do trabalho;
- No segundo capítulo é apresentada revisão bibliográfica com conceitos dos principais assuntos envolvidos no estudo: produtividade, orçamento e SINAPI;
- No terceiro capítulo é apresentado o método utilizado para o desenvolvimento dos objetivos propostos e suas etapas. Sendo a primeira sobre como foram selecionados os serviços estudados, e a segunda sobre a estruturação e composições da nova base de dados do SINAPI e o desenvolvimento das matrizes de comparação.
- O quarto capítulo destina-se à aplicação da ferramenta de Processo de Apoio ao
 Orçamento ao estudo de caso proposto e os dados são apresentados e analisados de forma comparativa e depois estatisticamente.
- Finalmente,o quinto capítulo trata das considerações finais onde são apresentadas sugestões de temas para realização de novos trabalhos relacionados ao SINAPI e a produtividade da mão de obra.

2 FUNDAMENTAÇÃO TEÓRICA

Entende-se que antes de iniciar um trabalho é necessário conhecer o que já foi e está sendo feito sobre o tema de estudo. Desta forma, o primeiro passo dado foi o levantamento bibliográfico.

Tal levantamento busca o entendimento de importantes conceitos ligados à proposta de estudo. Sendo considerados temas de grande relevância, dedica-se este capítulo à abordagem dos conceitos sobre produtividade, orçamento em obras de construção civil e Sistema Nacional de Preços Custos e Índices-SINAPI.

2.1 PRODUTIVIDADE NA CONSTRUÇÃO CIVIL

Há algum tempo observa-se a tendência de mudança na visão da indústria da construção civil. Os termos produtividade e gestão de obras começaram a ser vistos como aliados do setor, contribuindo para redução dos custos, cumprimento dos prazos e melhoria da qualidade.

Já em 2003, Souza et. al. (2003) publicavam trabalhos sobre os esforços que as empresas de Construção Civil vinham realizando visando à melhoria de seus processos, em busca do aumento de sua competitividade no mercado.

Assim, faz-se necessário conceituar Produtividade, mostrar a importância de sua utilização na construção civil e, ainda, verificar sua relação com os custos, expondo quais seus impactos na previsão e controle deles.

O termo produtividade foi formalmente introduzido em 1950 pela Organização para Cooperação Econômica Europeia – OEEC (Sumanth, 1984), sendo definido como "quociente obtido pela divisão do resultado de um processo por um de seus fatores de produção".

Na construção civil, embora descrito de diferentes formas, por diferentes autores, Maeda e Souza (2003), Mattos (2007), Paliari (2008), Nasirzadeh e Nojedehi (2013), o termo produtividade é usualmente entendido como a razão entre o serviço produzido e os recursos (tempo, mão de obra, materiais, entre outros) utilizados para produção.

Para Maeda e Souza (2003) um sistema de produção pode ser representado por um processo que transforma entradas (recursos) em saídas (produtos), podendo-se definir

por meio deste sistema simplificado produtividade como sendo a relação entre resultados obtidos e o esforço despendido para executar um serviço ou tarefa.

De acordo com Mattos (2007) a produtividade indica a eficiência em transformar energia (e tempo) em produtos.

Paliari (2008) cita que a produtividade consiste na relação entre entradas de um processo (materiais, mão de obra) e as suas saídas (m² de alvenaria).

Para Nasirzadeh e Nojedehi (2013), a relação entre trabalho concluído e horas de trabalho gastas para executar um projeto, é considerada como sendo a produtividade do trabalho.

A Câmara Brasileira da Indústria da Construção – CBIC aponta como sendo o conceito mais amplo para a produtividade a obtenção de uma produção maior com uma mesma quantidade de recursos empregados ou, de outra maneira, quando se emprega menos recursos para obter uma mesma produção (CBIC, 2015).

Diante das definições mais utilizadas para o termo na construção civil e, levando em consideração a afirmação de Yi e Chan (2014) de que não há unanimidade quanto à definição precisa e atual da produtividade ou sobre qual, dentre as numerosas formas de medi-la, a mais indicada para cada tipo de situação, este trabalho entende produtividade como sendo a razão entre o serviço produzido e os recursos (mão de obra, materiais, entre outros) utilizados para determinada produção.

Cabe ressaltar que, embora a relação entre serviço produzido e recursos utilizados seja mais comumente usada, há autores que utilizam a forma inversa, ou seja, a razão entre a quantidade de recursos necessários para a produção de certa quantidade de serviço. Conforme demonstrado nas (1) e (2). O presente estudo utiliza a forma demonstrada na equação (1)

$$Produtividade = \underline{Serviço\ Produzido}\ (1)$$

$$Recursos\ Utilizados$$

$$Produtividade = \underline{Recursos\ utilizados}\ (2)$$

Serviço Produzido

Observa-se que na equação (1), razão entre serviço produzido e recursos utilizados pode-se contabilizar a quantidade de insumos usados de forma completa ou por partes. Tal análise influência diretamente na produtividade, alterando consideravelmente o cálculo e, consequentemente, o índice que irá formar a composição de custos. Esta possibilidade não ocorre na relação (2), onde tem a razão entre a quantidade de recursos utilizados ou necessários por unidade de serviço realizado. Cabe, porém esclarecer que cada relação tem uma finalidade, sendo que para cálculo da produtividade da mão de obra a equação (1) é mais indicada, medindo o esforço para execução de determinada tarefa, já para o cálculo da produtividade de insumos materiais a equação (2) representa melhor os resultados, possibilitando o conhecimento de quanto cada insumo é necessário para realização de um serviço.

Visando entender a diferença entre as duas relações expostas nas equações (1) e (2) toma-se como exemplo o serviço de elevação de alvenaria. Tal demanda utiliza, em geral, os seguintes insumos: mão de obra (homens-hora), blocos e argamassa. Para se calcular a produtividade do serviço, pode-se optar por somar todos os insumos (mão de obra, blocos e argamassa), somente alguns (blocos e argamassa) ou apenas um deles (argamassa). A flexibilidade da escolha de entrada de dados facilita o cálculo, sendo mais comumente utilizado o estudo de um insumo por vez, como o caso da mão de obra (homens/hora). Desta forma o gestor consegue saber quantos homens/hora é necessário para produzir 1m² de alvenaria de vedação.

Na equação (2) tal análise é possível quando se individualiza os insumos. Tomando como exemplo o serviço de alvenaria de vedação, acima citado, é possível saber quantos blocos são necessário a para realização de 1m² de alvenaria quando utilizamos a relação recursos utilizados sobre serviço produzido. Tal resultado permite o conhecimento de quantos blocos são necessários para construção de 1m² de alvenaria.

Diante disso, observa-se que a medida de produtividade pode variar conforme os objetivos da análise. Para tanto, Talhouni (1990) e Rakhra (1991) usaram para construção duas medidas de produtividade: 1. Produtividade de Fator Total (PFT) e 2. Produtividade de Fator Parcial (PFP) ou Produtividade de Fator Único, que serão melhor explicados no subitem 2.1.1- Mensuração da Produtividade.

Sendo o resultado da medida da produtividade o índice que irá compor o orçamento e nortear as tomadas de decisões dos gestores, dedica-se um subitem para tratar exclusivamente das suas formas de mensuração.

2.1.1 Mensuração da produtividade

Conforme verificado anteriormente, para indústria da construção são propostas duas medidas de produtividade: 1. Produtividade de Fator Total (PFT) e 2. Produtividade de Fator Parcial (PFP) ou Produtividade de Fator Único. Na primeira, são considerados os serviços realizados e todos os fatores. Na segunda, são considerados apenas o serviço realizado e um único fator ou fatores selecionados para o cálculo do serviço realizado (Adaptado de YI e CHAN, 2014).

Ao estudarem sobre a Produtividade de Fator Total - PFT, Jarkas e Bitar (2012) identificaram que um serviço possui insumos com diferentes unidades de medida (diferentes qualificações de mão de obra, e quantidade de cada tipo, unidades de bloco e m³ de argamassa), sendo que essa união de fatores seria um problema. Diante de tal circunstância os autores citados sugerem a utilização de uma única unidade que seja padrão para os fatores e para o serviço realizado.

Acredita-se, porém, que para a indústria da construção civil esta não seja a medida mais adequada, pois o grande volume de insumos, acrescido dos diversos processos, dificulta a transformação de todas as unidades em apenas uma, além de não permitir a identificação do fator mais significante para variação da produtividade.

Nesta linha de raciocínio, Jarkas e Bitar (2012) citam a utilização da medida de Produtividade de Fator Parcial ou Fator Único (PFP) como a mais indicada para o setor, uma vez que apresentam vantagens por possibilitar a seleção de um ou alguns fatores por vez, resultando em números mais confiáveis, além da possibilidade de desmembrar processos mais complexos em partes menores.

Por considerar a produtividade individual de cada insumo, a Produtividade de Fator Parcial ou Fator Único – PFP torna o processo de medida mais fácil e controlável. Tal ferramenta possibilita a medição sobre diferentes focos, dando subsídios para as decisões de gestão. Outra vantagem de se medir a produtividade individual de cada serviço é identificar os fatores que mais afetam a produtividade e quantificar seu

impacto nela, além de facilitar o acompanhamento dos processos de produção da construção conhecendo a produtividade de cada atividade.

O conhecimento de indicadores de produtividade possibilita a comparação de diferentes processos construtivos, auxiliando as decisões de gestão, de orçamento e de prazo.

Para Hanna *et. al.*(2005) e Sonmez (2007), as decisões de gestão que afetam a produtividade da mão de obra podem influenciar o sucesso de um projeto de construção devido à grande parte do orçamento ser alocado para despesas de mão de obra.

Frente a esta realidade, vários estudos internacionais buscam identificar e avaliar os efeitos de fatores que afetam a produtividade da mão de obra. Dentre eles, pode-se citar Moselhi *et al.*(2005), Pan (2005), Hanna *et al.*, (2005), Ibbs *et. al.*, (2007), Hanna *et al.* (2008), Zhai *et al.*(2009), Dai *et al.*, (2009) , Watkins *et al.* (2009) e Westover *et al.*, (2010) e Nasirzadeh e Nojedehi, (2012).

De acordo com Dai *et al.* (2009), os fatores que impactam na produtividade raramente são independentes um dos outros, podendo alguns serem o resultado da mesma causa ou serem os geradores da ocorrência de outros. Desta forma, o conhecimento dos fatores que influenciam a produtividade é importante para ajudar a melhorar a produtividade da construção. À medida que são identificados, pode-se optar por produtos e processos de execução dos serviços mais produtivos.

Neste sentido, tais autores desenvolveram um estudo a fim de levantar os fatores que influenciam a produtividade da mão de obra direta sob a perspectiva de quem executa os serviços. Eles acreditavam que a compreensão dos fatores que influenciam o trabalho da equipe direta poderia permitir à equipe de gestão local proporcionar melhor ambiente de trabalho para a equipe direta, impactando na melhoria da produtividade.

Para levantamento desses fatores eles utilizaram o conhecimento de 1.996 trabalhadores diretos para identificar, dentro de uma gama de 83 fatores levantados na bibliografia, os considerados por eles como os mais importantes. Os resultados das pesquisas indicaram que a mão de obra direta identificou três fatores que podem contribuir substancialmente para a melhoria da produtividade: Equipamento de Construção, Gestão de Projetos e Qualificação do Operário.

Em concordância com Hanna *et. al.* (2005) e Sonmez (2007), os autores Hwang e Liang (2010) citam que a previsão precisa da produtividade é essencial para planejar e controlar operações de construção de forma eficaz. Para tanto investigou-se uma série de características de produtividade de um mesmo serviço durante uma semana para prever eficazmente a produtividade de curto prazo de forma proativa. Porém, os resultados da pesquisa mostraram o quanto as estimativas de produtividade de série de períodos podem ser incertas, reforçando a necessidade de previsão da produtividade de forma contínua.

Tal estudo reforça a complexidade de se obter dados confiáveis de produtividade, uma vez que muitos fatores envolvidos na execução de um serviço dependem de fenômenos incontroláveis, como o fator comportamental do profissional, fenômenos da natureza, problemas com equipamentos, entre outros.

Para Hwang e Liu (2010) o conhecimento da produtividade é essencial para estimar a duração e o custo de uma operação de construção.

Nasirzadeh e Nojedehi, (2012) em seus estudos sobre o desenvolvimento de um sistema para modelar a produtividade da mão de obra considerou a natureza dinâmica dos fatores que influenciam todo o ciclo de vida do projeto e depois avaliou sua aplicabilidade e desempenho em um conjunto habitacional. Tal aplicação em estudo de caso comprovou que a modelagem da produtividade da mão de obra oferece um método flexível e robusto para simulação da produtividade da mão de obra, permitindo aos gestores conhecerem as causas da diminuição da produtividade da mão de obra e tomarem decisões adequadas para solucionarem os problemas.

Entre 2011 e 2013, encontram-se alguns estudos sobre o mesmo tema no Kuwait (RIVAS et al.,2011), Egito (JARKAS e BITAR, 2012) e Chile (EL-GOHARY e AZIZ, 2013). Entretanto, comparando os estudos, nota-se que os fatores apontados como os que mais afetam a produtividade na mão de obra são diferentes em cada país.

No Kuwait, os cinco fatores identificados como sendo os que mais afetam a produtividade foram: especificações técnicas claras, mudanças de projetos durante a execução, nível de coordenação entre diferentes áreas, falta de supervisão da mão de obra e proporção do serviço terceirizado (RIVAS et al. 2012).

No Egito foram: experiência e técnica da mão-de-obra, programas de incentivo, disponibilidade de materiais e facilidade de manejo, liderança e competência da gerência, competência da equipe de supervisão (JARKAS e BITAR, 2012).

Por fim, no Chile foram identificados os seguintes fatores: entrega na data correta de materiais, retrabalho devido a mudanças de projeto, escassez de máquinas para movimentação de materiais, falta de equipamentos para todos os trabalhadores, interferência entre equipes de trabalho.

A comparação dos dados que influenciam a produtividade em diferentes países evidencia que as especificidades de cada região influenciam no perfil de mercado. Tal análise mostra o quanto é importante ter informações sobre quais são os fatores críticos de cada obra/construção, pois mediante o conhecimento é possível investir em áreas específicas de cada mercado ou região, para que haja aumento de produção.

De acordo com Fulford e Standing (2014) outro ponto que contribui para o impedimento dos ganhos de eficiência de produtividade é a fragmentação excessiva na indústria da construção civil, juntamente com os processos de gerenciamento de projetos díspares e informações não padronizadas.

No Brasil, os estudos apontam para a importância da produtividade da mão de obra e do consumo de materiais, pois estes fatores são os grandes responsáveis pelos baixos índices de produtividade do setor de construção civil, atrasos da obra e custos excedentes.

De acordo com Melo *et. al.*(2014), embora o setor tenha avançado em termos de materiais e técnicas construtivas, grande parte do subsetor de edificações ainda utiliza mão de obra de baixa qualificação profissional, pouca mecanização, processos convencionais e técnicas simples, acarretando em índices de produtividade dos processos não satisfatórios.

Buscando identificar quais os principais aspectos que influenciam no custo e prazo de execução de empreendimentos, Feitoza (2014) citou a produtividade da mão de obra como um dos principais aspectos para aumento dos custos, indicando a adoção de programas de treinamentos e avaliações periódicas da mão de obra para a diminuição de possíveis incrementos no custo.

Ainda sobre a influência da produtividade no excedente de prazos, um estudo sobre as causas de atrasos de obras de empreendimentos imobiliários na região Metropolitana de São Paulo indicou, em um ranking de 14 fatores, a baixa produtividade e a escassez da mão de obra como o terceiro fator mais frequente em causas de atraso de obras (FILIPPI; MELHADO, 2015).

Como pode ser observado, os índices de produtividade da mão de obra e do consumo de materiais impactam diretamente na execução da obra, sendo o conhecimento dos seus índices fundamentais para a gestão e planejamento da mesma.

De acordo Vogl e Abdel-Wahab (2015) a melhoria no desempenho da produtividade pode aumentar os lucros e ganhos do setor de construção e proporcionar economias substanciais de custos.

Para Fernadez *et al* (2016) o fato do mercado construtivo estar cada vez mais competitivo tem feito com que as empresas aperfeiçoem seus métodos e sistemas de produção para se sobressaírem perante a concorrência, levando-as à uma conscientização de que a melhoria reflete em crescimento econômico.

Na medida em que se observam diversos estudos tratando a produtividade da mão de obra, entende-se ser este um fator de extrema importância para o presente estudo. Cabe, porém, entender na prática como são realizadas as medições da produtividade e quais os métodos utilizados.

- Modelo Teórico, proposto por Drewin (1982) para medição da produtividade na construção civil. Segundo ele, os fatores externos ao processo são mantidos constantes, sendo o conteúdo do trabalho o único determinante para as saídas.
- O Modelo de entrada, também chamado de estudos do trabalho, caracteriza-se por buscar diferenciar frações mais ou menos eficientes do tempo total destinado a um processo. Nesse sentido, surge o conceito de tempos produtivos, auxiliares e improdutivos, almejando sempre buscar o aumento do tempo produtivo de modo a melhorar a produtividade.
- Os Modelos de entrada e saída procuram entender a produtividade a partir de informações relacionadas às entradas e saídas do processo produtivo. Nesse contexto temos dois tipos de modelos: o modelo da expectativa e o modelo dos fatores (MARTINES, 2007).

O modelo da expectativa apresentado por Maloney e Mcfillen (1985) foi o pioneiro em teorias motivacionais e aplicação na construção civil. Tal modelo procura compreender de que forma os indivíduos fazem escolhas entre um conjunto de comportamentos. Baseia-se na simples proposição de que os indivíduos escolhem aqueles comportamentos que julgam direcioná-los a resultados atrativos (melhor remuneração, crescimento profissional, reconhecimento por parte dos superiores).

O modelo dos fatores foi criado por Thomas e Yiakoumis (1987) especificamente para indústria da construção civil. Cientes das peculiaridades dessa indústria criaram o modelo com base nas possíveis variações no conteúdo ou no contexto do trabalho e as consequências de tais fatores na produtividade real. De acordo com os autores, tais fatores podem ter influência aleatória ou sistemática e de difícil interpretação pois, se todas as características relativas ao serviço executado se mantivessem uniformes, não existiria razão para a variação da produtividade.

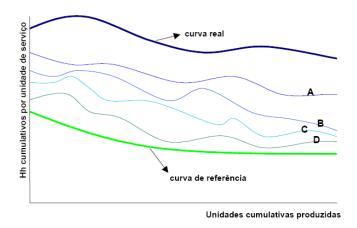
O foco do Modelo dos Fatores é a medição e análise da produtividade da equipe da mão de obra, possibilitando a consideração do efeito aprendizagem e da inclusão de fatores influenciadores que podem ser mensurados.

A teoria que baseia o Modelo dos Fatores afirma que os distúrbios causados pelo efeito cumulativo dos fatores influenciadores geram uma curva real de produtividade, cuja forma pode ser muito irregular, dificultando sua interpretação. Entretanto, se desta curva real forem desprezados, matematicamente, tais distúrbios, obter-se-á uma curva de produtividade de referência que representará o desempenho básico do serviço estudado. (THOMAS;YIAKOUMIS, 2007).

A curva de referência resultante será gerada pela função de um número de fatores relacionados com o canteiro de obras, métodos construtivos e aspectos de construtibilidade (MARTINES, 2007).

A coleta de dados utilizada para construção das curvas de referência é realizada por meio de medições em campo e podem ser realizadas com a frequência desejada pelo gestor. O modelo desenvolvido por Thomas e Yiakoumis (1987) refere-se à coleta diária dos dados como sendo ideal para a construção civil, devido à pouca variação que os fatores podem sofrer durante o dia e significantes alterações dia após dia. Conforme figura 2.1, onde: A, B, C, D = fatores distintos com relação à condição de referência.

Figura 2. 1 - Modelo dos Fatores para produtividade na construção



Fonte: Adaptado de THOMAS; YIAKOUMIS, 1987.

Liou e Borcherding (1986) afirmaram que a chave para o entendimento efetivo da produtividade está exatamente na avaliação periódica de seu desempenho, sendo necessária a medição da produtividade em um contínuo processo de verificações e comparações entre os índices, não devendo ser feita de maneira pontual.

Souza (2000) cita a necessidade de se ter uma definição clara de como se padronizar a mensuração da produtividade da mão de obra. Para tanto, define que "a forma mais direta de se medir a produtividade diz respeito à quantificação da mão de obra necessária (expressa em homens-hora demandados) para se produzir uma unidade da saída em estudo (por exemplo, 1 metro quadrado de revestimento de argamassa de fachada), estabelecendo, assim, o indicador para mensuração da produtividade da mão de obra denominado razão unitária de produção (RUP). De acordo com tal autor, a RUP relaciona esforço humano (homens-hora) com as quantidades de serviço executados.

A RUP pode ser diferente em função do período de tempo ao qual se relacionam as entradas e saídas, sendo que quanto menor for o índice resultante, melhor será a produtividade, isto é, utiliza-se menos mão de obra para se executar a mesma unidade de serviço estudada.

A RUP pode ser mensurada pelo período de tempo (diária, cumulativa ou cíclica) que geram os valores da RUP potencial e RUP cumulativa ou pela equipe (oficial, direta ou global), sendo que a diferença entre a RUP global e a RUP direta é fortemente influenciada pela escolha do sistema de fornecimento dos materiais e componentes, que

pode induzir grandes variações na dificuldade de descarregamento, movimentação e demanda por processamento intermediário.

Para Souza (2006), a escolha do período de tempo a que se refere à medição pode apresentar vantagens e desvantagens. Isto é cada, RUP necessita de um esforço demandado à coleta das informações e ao detalhamento delas. Desta forma, a medida da RUP diária exige maior esforço de coleta, porém significa uma avaliação constante da produtividade.

Determinar a eficiência na transformação dos recursos físicos presentes na obra, bem como detectar e quantificar a influência de fatores que possam ser relacionados a perdas dessa eficiência, caracteriza-se como um potente instrumento para se balizar a busca da melhoria do processo de produção de obras. (ARAÚJO; SOUZA, 2001).

Tendo como premissa a importância do conhecimento da produtividade dos processos e dos fatores que mais influenciam na variação dos seus índices, questiona-se qual o impacto da produtividade nos custos da obra. Para tanto, faz-se necessário conhecer os fatores que acarretam no aumento do custo.

2.1.2 Produtividade x Custos

A primeira atitude a ser tomada para avaliar se um empreendimento é viável ou não é o estudo de viabilidade. Nesta etapa serão feitas análises e avaliações do ponto de vista técnico, legal e econômico que promoverão a seleção e recomendação de alternativas para a concepção dos projetos. Dentre os documentos entregues ao final do estudo, a estimativa de custos é considerada uma das mais importantes, sendo, muitas vezes, determinante para decisão de prosseguir ou não com o empreendimento.

De acordo com Pereira (2012), custo refere-se a qualquer gasto, monetário ou não, para produção de um bem ou serviço, com utilização de diversos insumos, além das atividades que não se relacionam diretamente à produção, denominadas de indiretas.

Para Marchiori (2009), composição de custos "é a descrição dos gastos relativos a um determinado serviço de obra que é composta por insumos com especificações, unidades e coeficientes de consumo necessários à execução de uma unidade do serviço".

O custo da construção civil gera implicações para todas as partes envolvidas no processo de construção, tendo reflexos do início ao final da obra, começando pela empreiteira, passando pela instituição financiadora até chegar ao consumidor final.

Devido a sua importância, diversos estudos têm sido realizados em diferentes países como Nigéria, Vietnan, Portugal, território da Faixa de Gaza, entre outros, a fim de relacionar os itens que mais contribuem para o custo excedente (FRAME,1997; FLYVBERG,2003; OMOREGIE;RAD FORD ,2006; MOURA *et.al.*,2007; LE-HOAI *et.al.*,2008; ENSHANI *et. al.*,2009; AMEH *et. al.*,2010).

Flyvberg *et al.* (2003), intrigado com a existência do pouco conhecimento sobre o desempenho dos investimentos em termos dos custos reais, riscos e benefícios nas obras de infraestruturas de estradas, ferrovias e aeroportos para extração de energia e redes de energia para a Internet, estudou 258 projetos em 20 países e constatou que apenas 10% não passaram por problemas de aumento de custo. O trabalho mostra primeiramente que em termos de projetos de infraestrutura de transporte os custos não são executados como prometido. Depois é testado para diferentes tipos de projetos, em diferentes regiões geográficas e diferentes períodos históricos e constata-se que o aumento de custos é regra e não exceção.

Na Nigéria, Omoregie e Radford (2006), após análise crítica das causas e efeitos do atraso do projeto e aumento de custos na Nigéria concluíram que, em média, os projetos apresentavam 14% de acréscimo no valor final.

Em Portugal, foi realizada uma pesquisa entre as principais partes interessadas da construção para ajudar a esclarecer as razões para a maioria dos projetos não atenderem aos quesitos de custo e prazo. A pesquisa revelou que os clientes e empreiteiros concordam que as principais causas para o excesso de custos foram devido a erros de projeto, mudanças requisitadas pelos clientes e obstáculos geológicos e geotécnicos encontrados nos terrenos. Dos 66 projetos de construção pesquisados, 12% apresentaram custos acima do previsto (MOURA *et al.* 2007).

Na região da Faixa de Gaza Enshassi *et al.* (2009), publicaram um estudo sobre os fatores que mais influenciam o aumento do custo final das obras nessa região e constataram que os cinco fatores mais importantes são: o aumento do preço de materiais devido ao fechamento periódico da fronteira, os atrasos na construção, o suprimento de

má qualidade de materiais e equipamentos por empreiteiras, a flutuação do preço de materiais e a flutuação do valor da moeda frente ao dólar.

Da mesma forma, foi feito um estudo na Nigéria que indicou a influência de 42 fatores sobre o custo, sendo os cinco mais importantes: a falta de experiência das empreiteiras, a flutuação do custo dos materiais, as frequentes mudanças de projeto, a instabilidade da economia, os juros altos cobrados pelos bancos em empréstimos e as formas de financiamento (AMEH *et al.* 2010).

Para Rosenfeld (2013) o problema do aumento de custos de obras já se tornou parte integrante dos projetos ao redor do mundo. De acordo com os autores, a questão já não é saber se o valor inicial irá exceder o previsto, e sim em quanto será o acréscimo.

Por fim, sobre os fatores que influenciam a elevação do custo de obras, encontra-se um interessante estudo na Malásia, onde se concluiu que a produtividade da mão de obra é o décimo fator mais importante para elevação do custo de obras, podendo subir para segundo mais importante se considerados apenas os fatores relacionados à mão de obra. RAHMN *et al.* (2013).

Em decorrência de resultados como os acima referidos, percebe-se que as estimativas iniciais do empreendimento não coincidem com os valores finais da obra, prejudicando os resultados de retorno esperados.

Tal fato, além de possibilitar a redução dos lucros e muitas vezes o atraso das obras, gera descrédito para o setor e consequentemente para o processo de orçamentação. Daí a preocupação internacional em se descobrir as causas desse constante acontecimento e procurar soluções para evita-lo.

Embora existam diversos trabalhos internacionais interessantes sobre o tema, de acordo com as pesquisas de Muianga *et al.* (2014), a literatura existente em desvios de prazos e custos na América Latina, particularmente no Brasil, se mostrou escassa, apresentando 92 artigos publicados em 46 fontes diferentes no intervalo de tempo de 1985 a 2014.

Tal observação, porém, não exclui a preocupação do setor brasileiro com o fato. Conforme estudos de Melhado e Pinto (2015), no Brasil o problema não é diferente. Encontram-se frequentemente grandes variações entre o orçamento e o custo final das

obras, sendo que, para os autores, tal resultado deve-se a ineficiência na estimativa de custos e levantamento de quantitativos.

Assim, surge a necessidade de estabelecer um controle mais efetivo dos processos de estimativa de custos e orçamentação, visando antecipar os processos e as condições de execução da obra para minimizar as chances de aumento dos custos e prazos.

De acordo com Hwang e Liu (2010), as estimativas de custos e de tempo são derivadas da produtividade, sendo que sua previsão precisa é essencial para planejar e controlar as operações de construção de forma eficaz.

Por meio da análise do processo de produção pode-se ter uma melhor visão dos recursos e atividades envolvidas, identificando, pela produtividade, processos de maior ou menor eficiência que auxiliarão gestores a traçar estratégias para a diminuição dos custos. No estudo do custo, portanto, deve-se focar, principalmente, na busca dos fatores que influenciam sua elevação.

De acordo com Muniz *et al.*(2007) "os maiores esforços de redução de custos são aplicados na produção, distribuição e serviços. Porém, cerca de 80% dos custos de um determinado produto são mensurados na fase do seu planejamento e desenho".

Desta forma, cabe aos gestores implantar a política de avaliação dos fatores que contribuem para o aumento dos custos, em especial os relacionados ao processo de produção, antes do início das obras. O ideal seria gastar mais tempo na etapa de planejamento e orçamento, evitando futuros erros de projeto.

Assim, é importante observar que aspectos relacionados à produtividade estão diretamente ligados ao processo de orçamentação. Desta forma, faz-se necessário aprofundar o conhecimento sobre esse tema.

2.2 ORÇAMENTO

Orçar é quantificar insumos, mão de obra e equipamentos necessários à realização de uma obra ou serviço, bem como os respectivos custos e o tempo de duração dos mesmos (LOPES *et al.* 2003). O orçamento de uma obra é uma das primeiras informações que o empreendedor deseja conhecer ao estudar determinado projeto (MATTOS, 2006).

Para Lopes *et al.*,(2003) o orçamento pode ser visto como produto ou como processo. Porém, de acordo com Mattos (2006), o termo orçamento deve ser entendido como produto de um processo estimativo ou determinístico. Assim sendo, o termo orçamento seria o produto gerado pelo processo de orçamentação.

De acordo com Carvalho *et al.* (2012), orçamento é o documento que contêm os valores discriminados e a orçamentação o serviço ou tarefa que constitui o orçamento.

Desta forma, assumindo-se orçamento como sendo o produto e orçamentação o processo de orçar, entende-se que essa ferramenta é de suma importância para o sucesso de construção. De acordo com Hwang e Liu (2010), um projeto de construção é considerado bem-sucedido quando entregue dentro de seu orçamento, cronograma e atenda as expectativas dos clientes.

Para Souza *et al.*(2014), "quando existem dados de consumo de mão de obra que se adéquam melhor a edificação em estudo, podem-se realizar orçamentos e cronogramas com maior precisão."

Tal afirmação reforça a importância da produtividade na orçamentação, sendo ela o fator essencial de duração e custo das atividades. Assim, acredita-se que o orçamento realizado a partir do conhecimento da produtividade baseada na avaliação e planejamento dos processos produtivos seja a chave para construção de obras dentro dos prazos e custos estimados.

De acordo com o conceito da "Tabela de Composições de Preços para Orçamento"-TCPO (2014), para montar um orçamento é necessário conhecer os coeficientes de produtividade da mão de obra, consumo de materiais e consumo horário dos equipamentos utilizados para fazer os serviços de obra. Além destes consumos são necessários os preços unitários de cada insumo e as quantidades de serviços envolvidos na obra (TCPO, 2014).

Marchiori (2009) diz que o orçamento deve ser realizado de acordo com um objetivo, pois é a partir dessa definição que são tomadas as decisões orçamentárias que irão influenciar no montante de recursos apontados no orçamento.

Quanto ao tipo de orçamento, existem diferentes definições, não havendo consenso entre os autores. Dentre eles, podem-se citar autores que dividem o orçamento em

estimativas de custo e orçamento propriamente dito, fazendo referência às fases de projeto. Outros em sintético e analítico, de acordo com o formato apresentado. Há, ainda, os que separam em orçamento convencional e operacional, referindo-se ao nível de detalhamento, dentre outras divisões (MARCHIORI, 2009).

Os manuais tradicionais classificam os orçamentos em preliminar, analítico (ou detalhado) e sintético.

Conforme orientação do TCU (2014), "não é possível elaborar um orçamento referencial adequado sem a existência de um projeto completo de engenharia, contendo todos os elementos estabelecidos em lei. Os Projetos Básicos que fundamentam as contratações de obras públicas devem conter os elementos necessários e suficientes, com nível de precisão adequado, para caracterizar a obra ou serviço, ou complexo de obras ou serviços objeto da licitação, elaborados com base nas indicações dos estudos técnicos preliminares, que assegurem a viabilidade técnica e o adequado tratamento do impacto ambiental do empreendimento, e que possibilitem a avaliação do custo da obra e a definição dos métodos e do prazo de execução".

O presente estudo, tratando-se do desenvolvimento de um método para elaboração de orçamento em obras públicas, entende o orçamento como sintético e analítico.

Em relação à estrutura dos orçamentos, de acordo com Mattos (2006), entende-se que ele é composto de custos diretos (mão de obra, materiais e equipamentos) mais os custos indiretos (equipes de apoio, despesas no canteiro e taxas). Além destes dois devem ser adicionados custos como impostos e valor do lucro, para só depois se obter o preço de venda.

Como apresentado anteriormente, o presente estudo delimita-se aos custos diretos, sendo relevante um breve comentário sobre suas definições.

• Custos Diretos

De acordo com Mattos (2006), os custos diretos são aqueles diretamente associados aos serviços de obra, materiais, equipamentos e mão de obra que representam o custo orçado dos serviços levantados.

O Custo Direto se refere ao conjunto de serviços necessários para compor o produto final, que é a edificação em si, assim, tendo o projeto em mãos, precisa-se listar todos os serviços que deverão ser executados e levantar os seus quantitativos (REVISTA MERCADO E CONSTRUÇÃO, 2009).

Para Tisaka (2006) custos diretos são resultados da soma de todos os custos dos materiais, equipamentos e mão de obra aplicada diretamente em cada um dos serviços na produção de uma obra ou edificação qualquer, incluindo-se todos os gastos com a infraestrutura necessária à execução da obra.

As composições de custos unitários relacionam os insumos de cada serviço, contendo indicação de quantidades, unidades e custos individuais e totais. Tais composições podem ser desenvolvidas nas empresas, com base em dados históricos, ou obtidas por meio de pesquisas de mercado ou fontes bibliográficas como o TCPO ou SINAPI.

Em relação à quantificação dos insumos observa-se que, para serviços como fundação, estrutura, alvenaria, entre outros que apresentam menos insumos, o processo torna-se mais simples, reduzindo a margem de erro. Porém, em serviços como instalações prediais, a quantificação de insumos é muito grande, favorecendo o erro.

Neste trabalho, o custo direto é entendido como o gasto facilmente correlacionado às quantidades de serviço de construção, refletindo os custos de materiais e serviços que ficarão incorporados à construção.

2.2.1 Classificação dos Orçamentos

O processo de orçar, embora pareça simples, possui inúmeras especificidades e exige experiência e bom senso por parte do orçamentista. Sua finalidade é aproximar-se ao máximo do custo real de uma obra ou construção.

De acordo com Marchiori (2009), entende-se que o processo de orçamentação se inicia nas etapas de projeto e desenvolvimento, quando já se possui material suficiente para extrair informações sobre quantitativos.

Partindo desse entendimento, a orçamentação pode ser classificada de duas formas, dependendo das diretrizes escolhidas para serem elaboradas: Orçamento Descritivo ou Operacional ou Executivo, conforme mostrado na Figura 2.2.

Figura 2. 2 - Diferenças entre o processo de orçamento convencional e o orçamento operacional



Fonte: Adaptado de Santos (2002)

De acordo com Cabral (1998) apud Marchiori (2009), o orçamento descritivo, também citado no Brasil, como tradicional ou convencional, é o resultado da discriminação da obra nos seus diversos serviços, tendo suas quantidades determinadas e associadas ao custo unitário de execução. Os serviços são orçados independentemente, tendo em seu escopo três variáveis: quantitativo dos serviços, composição unitária e preço dos insumos.

Cabe, porém, ressaltar que tal orçamento, desde a década de 70, sofre críticas por não atender as necessidades de gestão, sendo questionada sua maneira de levantamento dos serviços, uma vez que não reflete a maneira pela qual o trabalho é conduzido no canteiro, sendo os itens de trabalho medidos pela quantidade e agrupados por equipes, independentemente de onde o trabalho ocorre ou da dificuldade de construção (MARCHIORI, 2009).

O orçamento operacional, de acordo com Marchiori (2009), é o orçamento realizado com nível de detalhamento maior que o orçamento convencional.

Para Cabral (1988), o orçamento operacional consiste no processo de compilar o custo total do trabalho considerando as operações constituintes ou atividades definidas na programação e a demanda acumulada de recursos comuns.

O orçamento operacional busca orçar todas as atividades envolvidas na produção, sendo consideradas as que agregam e as que não agregam valor, auxiliando, desta forma, na gestão da produção, servindo de apoio à tomada decisões (KERN, 2005).

Para Parisotto (2003) o orçamento operacional utiliza como parâmetro para desenvolvimento do orçamento a operação, sendo desta forma considerado o custo real incorrido na execução dos serviços de acordo com a forma que eles incorrem no canteiro de obra ao longo do tempo.

De acordo com Saffaro (1988), o orçamento operacional é aquele elaborado com base no diagrama de rede dos serviços e em algumas informações de caráter qualitativo, onde estão explícitos critérios, justificativas e descrições que foram adotadas na elaboração do orçamento.

Comparando o orçamento convencional com o operacional percebe-se que a maior diferença entre eles está no modo como analisam as atividades da construção. Na abordagem convencional a orçamentação é realizada com base nos serviços a serem executados, desconsiderando o processo envolvido na fase de execução. Na abordagem operacional os serviços são analisados com base no seu processo construtivo, sendo considerado o fator tempo. Tal procedimento força o orçamentista analisar detalhadamente todo o processo construtivo para chegar a uma estimativa de custos detalhada partindo da programação prévia das atividades.

Analisando os dois tipos de orçamento percebe-se que o método de orçar tem sido discutido há mais de 20 anos, sendo o orçamento convencional, mais comumente utilizado (JESUS;BARROS, 2011) e criticado desde a década de 70.

De acordo com Saffaro (1988) e Kern (2005), o orçamento operacional não conseguiu emplacar devido a dificuldades de aplicação ligadas principalmente:

- ao desconhecimento ou inexperiência do profissional que elabora o orçamento no que diz respeito às redes de serviço (planejamento) e ao processo construtivo (SAFFARO,1988);
- ao curto prazo para entrega dos orçamentos (SAFFARO,1988) e
- à falta de um referencial teórico para a gestão da produção que permita a criação de uma modelagem mais robusta de custos (KERN,2005).

Em sua tese, Marchiori (2009), acreditando ser possível gerar um orçamento com nível de detalhamento intermediário entre o convencional e o operacional, que não fosse tão detalhado a ponto de inviabilizar a sua elaboração e tão geral que viesse a impossibilitar sua utilização como ferramenta de gestão, propôs o desenvolvimento de um método para elaboração de redes de composições de custo para orçamentação de obras de edificações, que mais tarde resultou na árvore de fatores de composições do SINAPI, base de estudo do presente trabalho.

Após breve estudo sobre orçamento é possível notar sua relevância no processo de construção civil. Um orçamento de obras detalhado serve de base para o planejamento da execução da obra, previsão da mão de obra, consumo de materiais, aluguel de equipamentos e controle e fiscalização dos custos e prazos.

Desta forma o orçamento deve ser ajustado e controlado frequentemente de acordo com os projetos e definições de processos construtivos.

2.3 SINAPI

A administração pública, diferente de empresas privadas, para executar obras, se depara com as limitações impostas pela Constituição Federal e pela Lei 8.666/1993, que dispõe que as obras e serviços de engenharia só poderão ser licitados quanto houver previsão de recursos orçamentários que assegurem o pagamento das obrigações a serem executadas no exercício financeiro em curso, de acordo com o respectivo cronograma (LEI 8.666/1993, BRASIL).

Contudo, a estimativa de custos da obra terá a função inicial de verificar a previsão e suficiência de recursos para a conclusão do projeto, sendo que, posteriormente, durante a licitação do empreendimento, o orçamento terá a função de servir como parâmetro para a análise da exequibilidade e da economicidade das propostas das licitantes (TCU, 2014).

Desta forma, a construção de um empreendimento público depende, dentre outros fatores, da disponibilidade financeira a ele vinculada, produto das previsões oriundas do orçamento da obra.

Como visto anteriormente, para elaboração do orçamento da obra é necessário, entre outros, acesso a composições de custos e índices de produtividade. Visando unificar e

facilitar o desenvolvimento do orçamento, o Decreto Presidencial nº. 7.983/2013 estabelece regras e critérios para elaboração do orçamento de referência de obras e serviços de engenharia contratados e executados com recursos dos orçamentos da União. Dispõe o normativo que o custo de referência de obras e serviços de engenharia, exceto os serviços de obras de infraestrutura de transporte, será obtido a partir de composições de custos unitários menores ou iguais à mediana de seus correspondentes nos custos unitários de referência do Sistema Nacional de Pesquisa de Custos e Índices da Construção Civil – SINAPI (TCU, 2014).

O Sistema Nacional de Pesquisa de Custos e Índices da Construção Civil - SINAPI foi implantado pelo extinto Banco Nacional da Habitação - BNH, em 1969, com o objetivo de armazenar e atualizar informações sobre custos da construção civil e os índices de evolução de tais custos, com uma abrangência nacional. A partir de 2013 é iniciado na CAIXA o processo de aferição das composições do Banco Referencial do SINAPI. Este processo visa aprimorar o sistema, uma vez que se tornou o balizador oficial de custos para obras executadas com recursos Federais.

Neste processo estão sendo aferidas 5.000 composições de serviço por meio de pesquisa em campo para a coleta, processamento e análise de informações quanto à eficiência na produção de obras. Ao final do processo, o Banco SINAPI contará com mais de 7.000 composições publicadas de forma analítica e em conjunto com um caderno técnico, os critérios para quantificação do serviço, os critérios de aferição, as etapas construtivas, e as normas e demais referências bibliográficas (SINAPI, 2014).

Os cadernos técnicos fornecem as informações sobre a composição, dando subsídios para o profissional selecionar a referência mais adequada a cada caso.

2.3.1 Metodologias e conceitos do SINAPI

Como visto anteriormente, para realização de orçamento faz-se necessário acesso a informações sobre os insumos – materiais, equipamentos e mão de obra- e suas composições – unitária e auxiliar.

Ao utilizar o banco de dados do SINAPI os profissionais têm acesso à descrição e quantificação de cada insumo (composição unitária) e à composição auxiliar com a

descrição dos índices empregados para executar uma unidade de serviço, conforme mostrado na tabela 2.1.

Figura 2. 3– Composição Analítica de Serviços Alvenaria de Vedação

Código / Seq.	Descrição da		Unidade		
01.PARE.ALVE.001/01	ALVENARIA DE VEDAÇÃO	DE BLOCOS VAZADOS DE			
Código SIPCI	CONCRETO DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM				
87447	BETONEIRA. AF_06/2014	IMENTO COM PREPARO EM			
Vigé	ència: 06/2014	Última atualização: 08/20	15		

	COMPOSIÇÃO							
Item	Código	Unidade	Coeficiente					
С	88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,7200				
С	88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,3600				
- 1	650	BLOCO VEDAÇÃO CONCRETO 9X19X39CM	UN	13,3500				
С	87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0088				
ı	34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	М	0,7850				
I	37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0094				

Fonte: SINAPI (2014)

As composições do SINAPI, antes de integrarem o Banco Referencial de Composições, passam por processo de dimensionamento da produtividade da mão de obra e equipamentos, além de consumos e perdas de materiais envolvidos na execução dos diversos serviços da construção civil. Tal procedimento é denominado aferição. Cada composição aferida apresenta coeficientes determinados estatisticamente a partir da amostra composta por, no mínimo, dez diferentes obras representativas do território nacional, constituídas de medições diárias pelo prazo mínimo de cinco dias cada.

As medições são realizadas em canteiros de obras distribuídos geograficamente pelo País, sendo contempladas na amostra obras públicas e privadas, de pequeno e grande vulto, executadas por empresas de diferentes portes e por equipes trabalhando sobre diferentes regimes de contratação (SINAPI, 2014).

O objetivo norteador do processo de aferição é representar da forma mais adequada a realidade das obras brasileiras. Para tanto são fundamentadas, preferencialmente, em dados de campo, coletados e analisados com emprego da metodologia baseada no

"modelo de entradas-saídas", mais especificamente pelo "método dos fatores", conforme estudado no item produtividade.

A aferição é realizada por grupos de serviços similares, partindo-se da identificação dos fatores que geram impactos na produtividade da mão de obra e equipamentos e no consumo de materiais de cada grupo de serviços.

A partir da análise do conjunto de dados obtidos nas obras os fatores são confirmados e considerados para concepção do grupo de composições representativas do serviço em estudo, influenciando os coeficientes de composições.

A segregação em diferentes composições permite o entendimento correto de cada etapa do processo, possibilitando ao usuário apropriar em cada etapa os recursos necessários para sua realização.

Por meio do processo de aferição o banco de dados está sendo atualizado e ampliado, visando à incorporação de novos insumos e técnicas construtivas. A nova metodologia apropria nos coeficientes das composições o tempo improdutivo oriundo das paralisações para instrução da equipe, preparação e troca de frente de trabalho, deslocamento no canteiro, entre outros.

Dentre todas as modificações realizadas com o novo processo de aferição, a mais impactante é a formação das Árvores de Fatores. Em cada grupo de serviço que são observados e mensurados, identificam-se os fatores que impactam na produtividade e consumo e os distribuem na forma de redes, denominadas árvores de fatores. Tal forma de representação facilita ao usuário escolher a composição mais apropriada ao seu projeto, de acordo com o mostrado na Figura 2.3.

Bloco cerâmico com furos na vertical

9 x 19 x 39 cm
(espessura 9 cm)

Area líquida < 6 m²

Area líquida ≥ 6 m²

Sem vãos

Preparo manual

Preparo mecânico

Figura 2. 4 - Árvore de Fatores - Alvenaria de Vedação

Fonte: SINAPI (2014)

As diferentes composições auxiliam o entendimento de cada etapa do processo, dando subsídios ao orçamentista para combinar as composições da forma mais adequada para cada caso.

Vale ressaltar que os recursos que não são atribuídos diretamente ao serviço (elevador de carga, grua, engenheiro de obra, entre outros) não foram contemplados nas composições unitárias, devendo seus custos ser computados de maneira distinta.

Para os equipamentos presentes no SINAPI foram criadas composições para os custos horários produtivos (CHP) e improdutivos (CHI), devendo ser considerados nas composições que utilizem equipamentos.

Após breve explanação sobre as novas composições do SINAPI e seu método de aferição, conclui-se que o novo processo possibilita uma série de análises baseada nas árvores de fatores e suas composições, possibilitando aos profissionais envolvidos em todo processo direcionarem os projetos e orçamentos de forma mais produtiva.

2.4 CONSIDERAÇÕES FINAIS

A indústria da construção civil – setor de edificações, a partir de 2008, viu-se em pleno processo de evolução, impulsionando o mercado para mudanças estruturais a fim de tornar-se mais competitivo. Tal cenário gerou no setor necessidade de buscar maior eficiência dos processos de produção e controle de custos.

Neste período surgiram muitos trabalhos acadêmicos voltados para estudos sobre conhecimento e melhoria da produtividade (Paliari, 2008; Salim Neto, 2009; Formoso, 2014) e dos processos de orçamentação (Marchiori, 2009; Jesus e Barros, 2011; Garcia, 2011; Andrade, 2012; Kato, 2013).

No final de 2013 o mercado começou a declinar, estando, em meados de 2015, em caracterizado processo de desaceleração.

Porém, embora o cenário econômico tenha mudado, a necessidade de melhoria nos processos produtivos permaneceu. A produtividade tornou-se ainda mais importante para sustentar as empresas do setor nesse momento de fragilidade econômica e desaceleração do mercado, garantindo a redução dos custos e melhorando as condições de competitividade.

Desta forma, a busca do conhecimento de fatores que contribuem para a melhoria da eficiência do processo, como a produtividade e o orçamento, contribuem para o gerenciamento dos empreendimentos, buscando manter as construções dentro dos custos estimados, prazos estipulados e qualidade do produto final.

Sendo o tema do presente trabalho a investigação dos impactos da produtividade da mão de obra e do consumo de materiais no orçamento, realizado a partir das composições do SINAPI após o processo de aferição, torna-se importante estudar a elaboração de novo método de orçamento com foco nos princípios ora estudados.

3 METODOLOGIA DO ESTUDO – MÉTODO PARA O DESENVOLVIMENTO, APLICAÇÃO E REPLICAÇÃO DO PROCESSO DE APOIO AO ORÇAMENTO - PAO

O objetivo principal deste trabalho é levantar discussões acerca dos impactos gerados na produtividade da mão de obra e consumo de materiais quando se utiliza os dados fornecidos pelo SINAPI após o processo de aferição. Ao identificar os fatores influenciadores da produtividade e consumo de materiais busca-se entender sua interferência no prazo de execução dos serviços e demonstrar a importância de seguir as orientações do SINAPI na orçamentação.

A pesquisa tem caráter eminentemente exploratório e o método desenvolvido foi aplicado em estudo de caso, de forma qualitativa e quantitativa. Este capítulo trata especificamente da metodologia desenvolvida para a definição dos serviços estudados e construção do método de processo de apoio ao orçamento – PAO e sua aplicação.

3.1 DELINEAMENTO DA PESQUISA

Visando alcançar os objetivos propostos no trabalho a pesquisa foi estruturada em três etapas: Etapa 1: referente à escolha dos serviços estudados, Etapa 2: referente ao desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento - PAO e Etapa 3: Validação do PAO em estudo de caso, conforme estrutura apresentada na Figura 3.1.

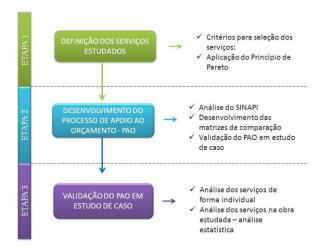


Figura 3. 1– Estrutura de desenvolvimento do trabalho

Fonte: Autora 2015

A primeira etapa busca relacionar as premissas e critérios utilizados na escolha dos serviços estudados. A segunda etapa destina-se à análise do SINAPI e desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento. E, por fim, a terceira etapa concerne na aplicação e validação do PAO em um estudo de caso.

O novo processo de aferição do SINAPI, além de oferecer diferentes composições para um mesmo tipo de serviço, abrange nessa nova sistemática de orçamentação, aspectos sobre transporte de materiais e formas de execução dos serviços, cujos contornos não estão incluídos nas composições principais, exigindo dos profissionais, maior atenção no desenvolvimento de orçamentos.

Assim, o método proposto foi desenvolvido para auxiliar na manipulação das árvores de fatores do SINAPI, identificar os fatores que mais influenciam na produtividade da mão de obra e consumo de materiais e comprovar que a forma de orçar impacta diretamente na gestão da obra e consequentemente no custo.

3.2 ETAPAS DE PESQUISA

3.2.1 Etapa 1 – Definição dos serviços estudados

O primeiro desafio encontrado no trabalho foi selecionar os serviços a serem estudados. Para tanto, viu-se a necessidade de identificar os serviços de maior impacto em uma obra. Assim, buscando atender ao tripé (custo, prazo e qualidade) que produz empreendimentos de sucesso utilizou-se para seleção desses serviços os critérios: influência sobre o custo total do empreendimento e relevância em relação à norma de desempenho.

A análise pautada no prazo deve ser realizada por meio da identificação do serviço no caminho crítico, porém devido à falta de acesso aos cronogramas das obras estudadas esse critério não pode ser utilizado no presente estudo.

Para identificação dos itens mais relevantes no custo total das obras aplicou-se o princípio de Pareto. Para tanto foram selecionadas 17 obras de construção diferentes. As planilhas com as informações sobre todos os serviços encontram-se no Anexo I.

Todas as obras estudadas são públicas, sendo a maioria de caráter educacional, fornecidas pela Universidade de Brasília. A maioria das obras possui um ou dois pavimentos e trata-se de edifícios novos, sendo todas as construções convencionais. A metragem, número de pavimentos e situação da obra encontram-se na Tabela 3.1.

Tabela 3. 1- Obras Estudadas

OBRAS ESTUDADAS								
NOME	ÁREA	N° PAV.	TIPO	STATUS				
O1	6799,32	1	CONSTRUÇÃO	EXECUTADA				
O2	967,75	1	CONSTRUÇÃO	EXECUTADA				
О3	994,20	2	CONSTRUÇÃO	EXECUTADA				
O4	1553,50	2	CONSTRUÇÃO	PARALISADA				
O5	4795,00	2	CONSTRUÇÃO	EM EXECUÇÃO				
O6	8482,13	2	CONSTRUÇÃO	EXECUTADA				
Ο7	1760,40	2	CONSTRUÇÃO	EM EXECUÇÃO				
О8	762,26	2	AMPLIAÇÃO	EM EXECUÇÃO				
O9	6380,37	5	CONSTRUÇÃO	EM LICITAÇÃO				
O10	2268,72	2	CONSTRUÇÃO	EXECUTADA				
O11	7418,15	2	CONSTRUÇÃO	EXECUTADA				
O12	816,30	1	AMPLIAÇÃO	EXECUTADA				
O13	1202,00	2	CONSTRUÇÃO	EXECUTADO				
O14	2464,32	2	CONSTRUÇÃO	EM LICITAÇÃO				
O15	473,63	1	AMPLIAÇÃO	EXECUTADO				
O16	490,99	1	REFORM A	EM LICITAÇÃO				
017	390,00	2	CONSTRUÇÃO	PARALISADA				

Fonte: Autora 2015

Visando caracterizar as obras, e identificar quais os itens mais impactantes em termos de custos aplicou-se nas 17 obras estudadas o princípio de Pareto. Para tanto todas as planilhas orçamentárias disponibilizadas foram organizadas por subitens e valores correspondentes. As planilhas com os resultados encontram-se no Anexo II.

Após identificação dos subitens que se localizam na faixa A da curva ABC, cabe análise acerca dos serviços que a compõem. Desta forma, buscando identificar os serviços que abarcam o maior volume de recursos financeiros no decorrer do desenvolvimento da obra aplica-se o princípio de Pareto também para os subitens identificados.

A tarefa de avaliação da curva ABC, por subitem, deve atender ao critério de influência sobre o custo total do empreendimento, porém cabe ainda análise acercar do critério de relevância em relação à norma de desempenho e impacto na qualidade da obra. Porém,

por se tratar de uma medida qualitativa, extremamente relacionada ao padrão da obra e do intuito do cliente, o estudo buscou pautar essa análise nos níveis de qualidade mínimos exigidos pela Norma de Desempenho – NBR 15.575 (2013).

A NBR 15.575/2013 traz garantias para a qualidade de edificações habitacionais ao estabelecer requisitos e critérios ligados, principalmente, às propriedades físicas de seus sistemas tecnológicos. No presente estudo os serviços foram analisados de acordo com norma apenas nas questões tecnológicas.

3.2 .2 Etapa 2 – Desenvolvimento do método de Processo de Apoio ao Orçamento

A Etapa 2 é composta de 2 fases: Fase 1- Análise do SINAPI e desenvolvimento das Estruturas Analíticas de Projeto e Fase 2 - Desenvolvimento das matrizes de comparação. Tais fases relacionam a sequência das atividades que devem ser vencidas para identificação dos itens que apresentam os maiores índices de produtividade e menores índices de consumo de materiais. Suas descrições e finalidades serão expostas nos subitens a seguir.

3.2.2.1 Análise do SINAPI – Fase 1

Sabe-se que as composições do SINAPI estão passando pelo processo de aferição e sendo reestruturadas.

Dessa forma, essa fase consiste na análise da nova configuração das composições para, posteriormente, desenvolver as estruturas analíticas de projeto – EAP que irão auxiliar o desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento-PAO.

Observando os grupos de composições nota-se que para cada serviço existe uma série de fatores que influenciam diretamente a composição e, consequentemente, a produtividade. Esses fatores são representados em forma de árvores. Conforme apresentado na Figura 3.2.

Figura 3. 2-Árvore de Composições – Grupo Alvenaria de Vedação



Fonte: SINAPI/2016

Assim, faz-se necessário analisar todas as árvores para identificar os fatores ligados aos serviços e relacioná-los quanto à sua característica. Após análise, o próximo passo é organizar tais atividades conforme preconiza a técnica Estrutura Analítica de Projeto-EAP.

As árvores do SINAPI fornecem todos esses dados de entrada para a produção das EAP's. Para cada grupo de serviços as composições principais são apresentadas com os fatores que, possivelmente, impactam na produtividade da mão de obra, equipamentos e consumo de materiais, sendo formadas pela mão de obra e insumos.

De acordo com o SINAPI (2015), as composições principais retratam a execução dos serviços principais, contemplam os insumos diretamente envolvidos no serviço e são agrupadas de forma a apresentar as possibilidades de execução usuais e mais recorrentes no mercado nacional, variando apenas conforme os fatores que impactam na produtividade ou consumo de materiais. Cada grupo temático é retratado por meio de sua Árvore de Composições.

Porém, em alguns serviços, as composições principais, além dos insumos, são formadas pelas composições auxiliares. De acordo com o SINAPI (2015), as composições auxiliares são grupos criados com o intuito de retratar a composição de custos de elementos que são empregados nos serviços principais, conforme mostrado na Figura 3.3.

Figura 3. 3– Composição Alvenaria de Vedação

Código / Seq.		Composição	Unidade		
01.PARE.ALVE.001/01	ALVENARIA DE VEDAÇÃO	DE BLOCOS VAZADOS DE			
Código SIPCI	CONCRETO DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014				
87447					
Vigência: 06/2014 Última atualização: 01/20			16		

	COMPOSIÇÃO							
Item	Código	Unidade	Coeficiente					
С	88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,7200				
С	88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,3600				
-1	650	BLOCO VEDACAO CONCRETO 9 X 19 X 39 CM (CLASSE D - NBR 6136)	UN	13,3500				
С	87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	МЗ	0,0088				
1	34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM	М	0,7850				
-1	37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0094				

Fonte: SINAPI/2016

3.2.2.2 Desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento –PAO – Fase 2

O desenvolvimento das EAP's dos serviços possibilita a identificação dos fatores de produto, processo e projeto, porém eles podem ser combinados de diversas formas, resultando em diferentes itens que geram grande número de opções de composições para um mesmo serviço.

A partir daí, viu-se a necessidade de desenvolvimento de um método que facilitasse o processo de seleção dos itens a serem utilizados nas composições orçamentárias com foco na produtividade da mão de obra e consumo de materiais.

Desta forma, com base na análise do SINAPI, indicada na Fase 1, desenvolveu-se uma sequência para comparação desses diferentes itens observando-se a influência dos fatores de projeto (vãos e área), as características físicas do material utilizado na composição principal (tamanho e material), a influência da composição auxiliar (Ex.forma de preparo da argamassa) e a forma de execução (colher, projeção, bisnaga).

A grande oferta de itens disponíveis na base de dados do SINAPI para um mesmo serviço pode levar à escolha de composições incoerentes com o especificado em projeto. Assim, entende-se que o desenvolvimento de uma sequencia de ações a serem

seguidas no momento da orçamentação pode auxiliar a manipulação dos dados e seleção dos itens de forma mais ágil e direcionada.

Desta forma, para facilitar a comparação foram desenvolvidas planilhas para inserção dos dados extraídos do SINAPI. Essas planilhas permitem a visualização de todos os itens e suas respectivas composições, possibilitando conhecer o fator que mais influencia os índices de produtividade e consumo de materiais. Além disso, as planilhas comparativas facilitam a identificação do item mais vantajoso em relação aos fatores de produto e processo, conforme Tabela 3.2.

Tabela 3. 2– Tabela X- Identificação do item mais produtivo

	SERVIÇO ESTUDADO								
ÁREA	VÃOS	ITEM	M.O. I*	M.O. II*	INSUM O A	INSUMO B	INSUMO C	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR	
* M.O.	- MÃO	DE OBF	RA UTILIZ	ADA PARA	EXECUÇÃ	O DO SER	VIÇO		

Fonte: Autora (2015)

Essa análise é realizada primeiro para as composições auxiliares e depois para as composições principais. A partir da identificação da composição auxiliar mais produtiva as análises das composições principais tendem a diminuir, ficando restrito apenas às que apresentam as composições auxiliares com os melhores índices de produtividade.

Além da identificação dos itens mais produtivos cabe análise acerca da forma de execução do serviço, devendo ser considerada todas as formas disponíveis na base de dados para identificação da mais produtiva, conforme Tabela 3.3.

Tabela 3. 3– Tabela Y – Forma de execução mais produtiva

	SERVIÇO ESTUDADO							
Á DEA	VÃOS ITEM		λ DEΛ	FORMAS DE EXECUÇÃ				
AKLA	VAOS	TTEAVI	AKEA	COEF. A	COEF. B			
	TOT	ΊAL						

Fonte: Autora (2015)

Após seleção do item e forma de execução do serviço, o próximo passo é realizar o levantamento de quantitativos e inserir na tabela de composições, conforme mostrado na Tabela 3.4.

Tabela 3. 4– Tabela Z – Tabela de composições principais

	ORÇAMENTO "X"- SERVIÇO ESTUDADO					
	ES PECIFICAÇÃO TÉCNICA					
	OPÇÃO ES TUDADA					
	ESPECIFICIDADE DO SERVIÇO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO	UNIDADE	TOTAL			
	COMPOSIÇÃO SERVIÇO ESTUDADO					
	ES PECIFICIDADE DO SERVIÇO					
CÓD.	DESCRIÇÃO UN.	COEF.	TOTAL			
	TOTAL DE HORAS DE M.O					
	TOTAL DE INSUMO I					
	TOTAL DE INSUMO II					

Fonte: Autora (2015)

O levantamento de quantitativos foi outro fator incorporado às composições do SINAPI pós-aferição. Desta forma, o levantamento das áreas deve ser realizado de forma diferente para cada serviço, de acordo com os fatores de projeto, por isso faz-se necessário a utilização das EAP's para cada caso.

No caso das composições representativas os itens já fazem parte da composição, não sendo necessária a etapa de seleção.

Para executar um orçamento mais próximo do custo real, após levantamento do quantitativo e escolha da composição deve-se considerar o transporte dos materiais utilizados. Para isso é necessário que se tenha acesso ao projeto do canteiro de obras, pois apenas dessa forma será possível estimar as distâncias e prever o tipo de equipamento e a quantidade de pessoal necessário para transportar o material.

De acordo com o SINAPI, o transporte de materiais em obra não é incorporado às composições unitárias devido ao seu dimensionamento depender do arranjo do canteiro (SINAPI, 2015).

De acordo com o SINAPI (2015), as composições de transporte foram criadas para representar o esforço da mão de obra e equipamentos necessários ao transporte de materiais dentro do canteiro de obras, sendo que a forma de apropriar o custo é uma decisão do orçamentista, que deve considerar a situação específica e avaliar alternativas.

Desta forma, as composições referentes aos transportes (horizontal e vertical) devem ser inseridas ao final de cada serviço e somadas à mão de obra necessária para realização da tarefa. Ao final desse processo cada serviço irá gerar uma planilha, conforme mostrado na Tabela 3.5.

Tabela 3. 5– Tabela T - Planilhas de transporte

	~ ~										
	COMPOSIÇÃO TRANSPORTE PARA SERVIÇO XX										
	TRANSPORTE HORIZONTAL - MATERI	IAL TRANSF	PORTAI	00							
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO			UNID	ADE	TOTAL					
		20075			<u> </u>						
	COMPOSIÇÃO TRANSF	PORTE									
CÓD.	DESCRIÇÃO		UN.	COE	F.	TOTAL					
	COMPOSIÇÃO TRANSPORTE PAI	RA SERVIÇO	XX								
	TRANSPORTE HORIZONTAL - MATERI	AL TRANSP	ORTAD	0							
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		U	NIDADE		TOTAL					
	COMPOSIÇÃO TRANSP	ORTE									
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.		COEF.	-	TOTAL					

Fonte: Autora (2016)

Desta forma, com as análises realizadas na base de dados SINAPI pós-aferição e o caminho percorrido para análise e comparação dos itens, desenvolveu-se um fluxo de ações denominado método de Processo de Apoio de Projeto.

No fluxo desenvolvido a primeira ação está relacionada à coleta de dados, antes de aplicar o método faz-se necessário conhecer a obra que será orçada e suas especificidades. Para tanto, importa analisar o memorial descritivo de projeto e extrair as informações relativas às especificações técnicas dos materiais (material, dimensões,

traços, etc.), as formas de execução dos serviços (manual, mecânica, bisnaga, etc) entre outros. As informações contidas no memorial descritivo complementam as informações disponíveis nos projetos (arquitetura, elétrica, fundações, etc) e são essenciais para o planejamento da obra.

As demais ações estão relacionadas ao levantamento de áreas e à escolha do item de composição disponível na base de dados do SINAPI, conforme mostrado na Figura 3.4.

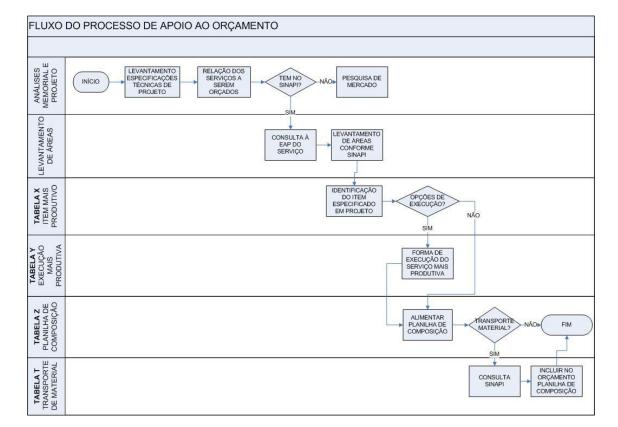


Figura 3. 4– Fluxo de ações para aplicação do PAO

Fonte: Autora (2016)

3.2.3 Etapa 3 – Validação: Estudo de Caso

De acordo com Gil (2002) pesquisa é o procedimento racional e sistemático que tem como objetivo proporcionar respostas aos problemas que são propostos. Sendo requerida quando não se dispõe de informação suficiente para responder ao problema ou quando a informação encontra-se em tal estado de desordem que não possa ser relacionada.

O presente trabalho adotou como estratégia de pesquisa o estudo de caso, no qual Yin (2015) define como sendo a análise intensiva de uma matéria especial sobre um período de tempo específico.

Para o autor, o estudo de caso permite uma investigação que preserva as características holísticas dos eventos da vida real, tais como processos organizacionais e administrativos e maturação de alguns setores. Ele busca a compreensão e interpretação mais profunda dos fatores e fenômenos, permitindo ao pesquisador validar o método desenvolvido gerando dados confiáveis para aplicação do método em diferentes situações, porém com as mesmas intenções.

De acordo com Ventura (2007) a metodologia de estudo de caso é apropriada para pesquisadores individuais, pois dá oportunidade para que um aspecto de um problema seja estudado em profundidade dentro de um período de tempo limitado. Além disso, parece ser apropriado para investigação de fenômenos quando há uma grande variedade de fatores e relacionamentos que podem ser diretamente observados e não existem leis básicas para determinar quais são importantes.

De acordo com Yin (2010) os dados para o estudo de caso podem ser obtidos por meio de diversas formas e, sendo necessários procedimentos metodológicos distintos para utilizar cada uma das possíveis fontes. Dentre elas, as mais utilizadas são documentos e publicações, estatísticas em arquivo, entrevistas, observação direta, observação participativa e objetos ou artefatos.

No presente estudo todos os dados serão obtidos dos documentos fornecidos pelo SINAPI e projetos estudados, fornecidos pela Diretoria de Obras da Universidade de Brasília.

As análises serão todas realizadas por meio dos índices de produtividade de mão de obra, consumo de materiais e insumos diretos, não levando em consideração, em momento algum, o preço.

Um dos objetivos do trabalho é a investigação da nova base de dados do SINAPI e suas interferências no processo de orçamentação. Para tanto, a aplicação em estudo de caso proporciona visualizar o real impacto das escolhas dos itens no prazo de execução dos

serviços e contribuirá para o processo de aperfeiçoamento do método e extração dos quantitativos.

3.2.3.1 Caracterização do projeto

Na escolha do objeto de estudo, optou-se por uma obra que apresentasse a maior área de construção juntamente com a disponibilidade de acesso às informações técnicas. Para tanto dentre os 17 projetos analisados na Etapa 1- Definição dos serviços estudados, viu-se que a obra 9 era a de maior porte e disponibilização de dados técnicos, sendo escolhida para ser objeto do estudo de caso.

A obra selecionada é uma edificação educacional de 6.376,37 m² composta de Subsolo, térreo, três pavimentos tipo e cobertura, que deverá ser construída na Universidade Federal de Brasília. As plantas baixas encontram-se no Anexo III.

Trata-se de uma construção convencional, formada por pilares, vigas e lajes de concreto, sendo que os vãos são preenchidos com blocos cerâmicos para vedação. As esquadrias serão de alumínio pintado e nas fachadas leste e oeste serão acrescentados brises horizontais.

3.2.3.2 Aplicação do PAO ao estudo de caso

A aplicação do Processo de Apoio ao Orçamento no estudo de caso deverá ser realizada de acordo com o fluxo de ações para aplicação do PAO. Porém, além de testar sua aplicabilidade, o presente trabalho busca levantar discussões acerca dos efeitos que os fatores presentes nova base de dados do SINAPI produzem na execução dos serviços e programação da obra. Desta forma, visando a análise da interferência dos fatores nos serviços estudados adotou-se cinco opções (A, B, C, D e E) de orçamento com diferentes situações de levantamento e especificação de material, conforme descrição:

- Opção A Devem ser selecionados os itens mais produtivos disponíveis na base de dados do SINAPI ignorando as especificações de projeto, local de execução e formas de levantamento de áreas.
- Opção B Devem ser selecionados os itens mais produtivos disponíveis na base de dados do SINAPI ignorando as especificações de projeto e levando em consideração o local de execução e o levantamento de áreas de acordo com o SINAPI.

- Opção C Devem ser selecionados os itens disponíveis na base de dados do SINAPI seguindo as especificações de projeto e local de execução, porém as formas de levantamento de áreas não devem ser realizadas de acordo indicadas pelo SINAPI.
- Opção D Devem ser selecionados os itens disponíveis na base de dados do SINAPI seguindo as especificações de projeto e local de execução e o levantamento de áreas foi feito de acordo com o SINAPI.
- Opção E Para os serviços que apresentam a opção de utilizar as Composições Representativas, devem ser utilizadas as composições que mais se aproximavam das descritas nas especificações de projeto.

Todos os itens devem ser extraídos da base de dados do SINAPI, sendo que para as análises propostas no presente trabalho os itens mais produtivos devem ser identificados e utilizá-los como dados de entrada para as opções "A" e "B".

Para as opções "C" e "D" os itens devem ser selecionados de acordo com as especificações técnicas contidas no memorial descritivo do projeto selecionado para estudo de caso.

Para cada serviço têm-se três formas de escolher o item: i) item mais produtivo (ignorando todos os fatores); ii) item especificado em projeto; iii) composição representativa e duas formas de realizar o levantamento de áreas: i) levantamento tradicional; ii) levantamento de acordo com o SINAPI, conforme estrutura apresentada na Figura 3.5.

TIPO DE SERVIÇO

ESCOLHA DO ITEM

PORMAS DE LEVANTAMENTO

OPÇÃO "A"

OPÇÃO "A"

OPÇÃO "A"

OPÇÃO "A"

OPÇÃO "B"

OPÇÃO "C"

OPÇÃO "C

Figura 3. 5– Estrutura para tratamento dos dados

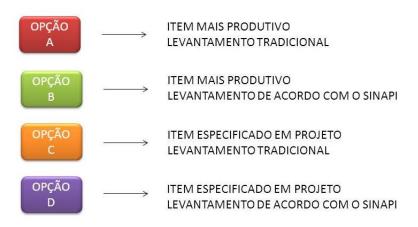
Fonte: Autor (2016)

Para investigar a relevância do fator projeto, o estudo propõe a realização de duas formas de levantamento de dados, conforme descrito:

- a) Opções "A" e "C": Levantamento realizado de forma tradicional, sendo considerada toda área bruta e descontados os vãos. Esta forma de levantamento resulta em uma área líquida para toda a edificação.
- b) Opções "B" e "D": Levantamento realizado de acordo com o indicado no SINAPI, levando-se em consideração os fatores de projeto. Esta forma de levantamento resulta em diferentes áreas de acordo com o serviço a ser analisado.

Assim, após identificação dos itens mais produtivos e os especificados em memorial descritivo, e dos levantamentos realizados das duas formas propostas, têm-se para o projeto utilizado no estudo de caso quatro opções de "orçamentos", conforme indicado na Figura 3.6.

Figura 3. 6– Planilhas de composição



Fonte: Autor (2016)

Vale ressaltar que esse procedimento, realizado para as opções A, B e C, foi utilizado apenas para extrair informações quantitativas que serão usadas para as comparações propostas neste estudo. Em casos gerais, é necessário apenas identificar o item mais produtivo de acordo com o especificado em projeto e realizar o levantamento de áreas de acordo com o indicado no SINAPI, o que seria a opção D.

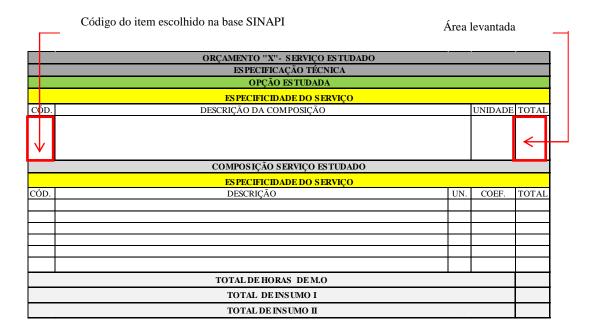
Em se tratando da aplicação do método em estudo de caso, após análise das informações de projeto é necessário identificar os serviços especificados que atendem à delimitação do estudo.

Sendo definidos os serviços do projeto disponíveis na base de dados do SINAPI, o próximo passo é identificar os itens mais produtivos de cada serviço estudado, conforme orientado na Tabela X. Para os serviços que apresentam composições auxiliares na estrutura das composições principais, deve-se primeiro fazer a análise das composições auxiliares e depois das composições principais.

Após escolha dos itens eles devem ser inseridos nas tabelas de formas de execução (Tabela Y) para identificação da composição que oferece a execução do serviço mais produtiva em termos de produtividade da mão de obra e consumo de materiais.

Ao final das comparações e seleção do item a ser utilizado, ele deve ser inserido na tabela de composições principais (Tabela Z), juntamente com as áreas levantadas no momento de coleta de dados. De acordo com a Tabela 3.6.

Tabela 3. 6- Tabela de composições principais - Tabela Z



Fonte: Autor (2016)

Seguindo o fluxo do PAO, após identificado o item e a forma de execução para as quatro opções propostas no estudo (A, B, C e D), as composições referentes aos transportes (horizontal e vertical) devem ser inseridas ao final de cada serviço, nas quatro opções propostas para estudo (A, B, C e D), e somadas à mão de obra necessária para realização da tarefa. Resultando em uma planilha resumo conforme mostrado na Tabela 3.7.

Tabela 3. 7- Tabela de comparação de transporte - Tabela T

SERVIÇO ESTUDADO	S/TRANSPORTE	C/TRANSPORTE	C/TRANSP.VERT
HORAS M.O.			
DIAS TRABALHADOS			
INSUMO A			
INSUMO B			

Fonte: Autor (2016)

Por fim, para os serviços que apresentam a possibilidade de utilização das composições representativas, os dados de áreas devem ser inseridos nas planilhas de composições (Tabela Z) resultando na opção E do presente estudo.

3.2.3.3 Critérios para análise dos dados

Após definição das diretrizes a serem seguidas para tratamento dos dados e estruturação das informações para compor as planilhas de orçamento do estudo de caso cabe estabelecer os critérios de análise.

As análises devem estruturadas de forma a possibilitar a identificação do impacto do levantamento e do material selecionado. Para as análises referentes à influência dos fatores de projeto no levantamento das áreas devem-se comparar os dados das opções que realizaram o levantamento de forma tradicional (A e C) com as opções que executaram os levantamentos de acordo com o SINAPI (B e D). Para as análises referentes a influencia da escolha do item devem-se comparar os fatores de produto entre as opções que indicaram os itens mais produtivos (A e B) e as opções que utilizaram os itens especificados em projeto (C e D).

As análises devem ser realizadas de duas formas: i) individualmente para cada serviço estudado e ii) considerando a obra como um todo, somando todos os serviços. Em ambas as situações as análises devem seguir o fluxo apresentado na Figura 3.7. Nesse primeiro momento o transporte não deve ser considerado para análise.

OPÇÃO "A" X OPÇÃO "D"

ANÁLISE DO IMPACTO DO LEVANTAMENTO

OPÇÃO "A" X OPÇÃO "B"

ANÁLISE DO IMPACTO DO MATERIAL

OPÇÃO "A" X OPÇÃO "C"

OPÇÃO "B" X OPÇÃO "D"

Figura 3. 7– Fluxo de comparação

Fonte: Autora (2016)

As análises individuais dos serviços devem ser realizadas por meio de comparação de dados e diferença de horas e consumo de materiais, conforme mostrado na Tabela 3.8.

Todos os serviços estudados deverão ter seus itens comparados a fim de identificar quais os fatores que mais influenciam na produtividade e consumo de materiais.

Tabela 3. 8– Planilhas de comparação entre as opções A,B,C e D

SERVIÇO ESTUDADO									
COMPOSIÇÃO	COMPOSIÇÃO OPÇÃO A OPÇÃO B OPÇÃO C OPÇÃO								
HORAS M.O.*									
DIAS TRABALHADOS									
INSUMO I									
INSUMO II									
* M.O MÃO DE OBRA									

Fonte: Autora (2016)

Para as análises que consideram todos os serviços executados devem ser realizados testes estatísticos. Para tanto as horas de trabalho necessárias para execução dos serviços devem ser somadas e submetidas a diferentes testes estatísticos por meio do *software* estatístico IBM SPSS24.

Para os serviços estudados que apresentam composições representativas (alvenaria de vedação e alguns revestimentos) cabe análise acerca da produtividade da mão de obra e consumo de materiais se comparado com o levantamento realizado de acordo com as instruções do SINAPI levando em consideração a especificação técnica.

De acordo com as orientações da nova base de dados do SINAPI, a opção D é a considerada mais próxima do real, pois terá seu levantamento realizado de acordo com o indicado pelo SINAPI e seu material especificado conforme previsto em projeto. As demais opções deverão ser realizadas para fins de estudo e comparação para identificação das consequências de não se considerar as especificações do projeto e não utilização do SINAPI da forma correta.

Diferente das análises comparativas realizadas para os serviços de forma individual, a análise da execução de todos os serviços busca identificar a diferença no prazo de execução geral da obra. Assim, todos os serviços deverão ser somados e seus dados analisados estatisticamente para investigar a hipótese da existência de diferença estatística dos serviços em relação aos grupos que levam em consideração os fatores de projeto (opção "B" e "D") e os que não levam (opção "A" e "B").

O uso de métodos estatísticos auxilia na tomada de decisões, visando em geral à minimização de custos, melhoria de produtividade e, por consequência, aumento de lucratividade.

Antes de escolher o teste estatístico ideal para analisar a hipótese sugerida foi realizada análise estatística descritiva dos serviços para cada opção.

Neste item pode-se obter além de parâmetros estatísticos, gráficos boxplot e testes de normalidade Kolmogorov-Smirnov e Shapiro-Wilk (em que a hipótese nula, H0, nos diz que a variável estudada segue distribuição Normal, versus a hipótese alternativa, Ha, onde a variável não segue uma distribuição Normal). A regra de decisão para identificação da normalidade dos dados é realizada por meio da análise do p-valor, onde $p < \alpha$ então rejeita-se H0.

De acordo com as análises realizadas acerca da normalidade dos dados se define quais serão os testes realizados: paramétricos ou não paramétricos.

De acordo com Tondolo e Schneider (2006), a utilização de testes paramétricos exige que a variável dependente seja de escala intervalar, tenha distribuição normal, homogeneidade das variâncias nos grupos e independência das observações.

Os dados foram tratados de forma qualitativa, por meio de testes estatísticos, com a utilização do *software* estatístico IBM SPSS24.

O objetivo destas análises foi extrair informações necessárias para entender a interferência dos fatores no prazo de execução dos serviços e as simulações estatísticas foram realizadas no sentido de explorar os efeitos das diferentes formas de escolha dos itens.

Por se tratar de análises que contêm apenas dois grupos foi utilizado o teste de hipótese – teste t-student.

Para aplicação do test t-Student além de verificar se a variável testada atende aos pressupostos de normalidade deve-se analisar o teste de Levene para identificação da existência ou não de diferença entre as variâncias.

De acordo com Werkema (1996) os testes de hipóteses são realizados para se fazer uma inferência estatística. Eles nos permitem decidir se rejeita-se ou não uma determinada hipótese estatística, com o menor risco possível de se cometer um erro (MOORE; FLIGNER,2014)

Para avaliar as hipóteses estudadas os critérios foram estabelecidos de acordo com o objeto de análise:

A) Análise dos fatores de produto:

- Comparação realizada para entender a influência do levantamento de áreas quando considerados os fatores SINAPI.
- Hipótese alternativa: quando aplicado os fatores de levantamento, o número de dias trabalhados aumenta?
- Utilização do teste T para duas amostras independentes
- Análise das médias: Considerando os fatores μ C = MÉDIA COM FATORES e não considerando os fatores μ S = MÉDIA SEM FATORES
- HIPÓTESE: H0: μ C = μ S e H1: μ C > μ S

B) Análise dos fatores de projeto:

- Comparação realizada para entender a influência da escolha das composições levando em consideração a escolha do item mais produtivo ao invés do especificado em projeto.
- Hipótese alternativa: quando selecionada a composição especificada em projeto o número de dias trabalhados aumenta?
- Análise das médias: Selecionando o item mais produtivo μP = média composição mais produtiva e selecionando o especificado em projeto μE = média composição especificada.
- HIPÓTESE: H0: μ P = μ E e H1: μ E > μ P

Para análise sobre a relevância de se considerar o fator transporte nas composições o item disponibilizado pelo SINAPI para transporte de material foi aplicado em cada opção – "A", "B", "C" e "D" a fim de considerar o tempo despendido e a mão de obra necessária para o transporte horizontal e vertical do material necessário para execução do serviço dentro do canteiro de obras.

Como visto anteriormente, para utilização do item transporte é necessário o conhecimento do local de armazenamento dos materiais no canteiro. Desta forma, para essa etapa foi realizado um leiaute do canteiro de obras dentro das exigências contidas no caderno de encargos e no SINAPI, como demonstrado na Figura 3.8.

SOLUTION FOLL/MONASSA/025920

SANDA BRITA 1 BRITA 2 ARRACOR CARPINIERO BLOCOS

Figura 3. 8– Canteiro de Obras

Fonte: Autora (2016)

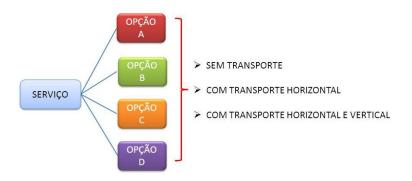
A opção por agregar o transporte de material à planilha orçamentária possibilita um maior planejamento da obra, além de refinar ainda mais o orçamento, porém de acordo com o SINAPI (2015) só devem ser utilizadas para distâncias superiores a 15 metros.

Para todos os casos ao considerar o transporte deve-se atentar para os diferentes tipos de material que devem ser transportados e suas formas de transporte: agregados, sacos de cimento, argamassa.

Nas composições do SINAPI os coeficientes consideram os esforços do ciclo de transporte (carregamento, ida, descarregamento e volta) e as improdutividades decorrentes da ociosidade inerente ao ciclo de transporte (SINAPI, 2015).

Desta forma, para todos os serviços estudados a análise para investigação das interferências do transporte de materiais foi realizada de acordo com o fluxo apresentado na Figura 3.9.

Figura 3. 9– Fluxo análise de transporte



A fim de analisar o fator transporte e sua relevância no prazo de execução final da obra as análises foram realizadas por meio de testes estatísticos. Porém, por se tratar de uma comparação de três grupos: sem transporte, com transporte horizontal e com transporte horizontal e vertical, o teste estatístico mais indicado foi a Análise de Variância – ANOVA.

Devido aos diferentes tipos de experimentos que podem ser realizados, este teste estatístico possui muitas variações. Neste estudo será aplicada a ANOVA com um fator.

Devore (2006) define ANOVA como sendo um teste que contempla um conjunto de situações experimentais e procedimentos estatísticos para a análise de respostas quantitativas de unidades experimentais. De acordo com Freund e Simon (2000), a análise da variância expressa uma medida da variação total em um conjunto de dados, como uma soma de termos, cada um dos quais é atribuído a uma fonte ou causa específica.

Para o presente trabalho levou-se em consideração todos os serviços estudados, e para cada opção foram comparadas as médias dos três casos: não considerando transporte, considerando transporte horizontal e considerando transporte horizontal e vertical.

Por fim, para os serviços que possuem a opção de escolha da composição representativa analisou-se a diferença de utilização deste item em detrimento das composições individuais. A opção utilizada para comparação com as composições representativas foi a que considerou todos os fatores do SINAPI (Opção "D"), conforme Figura 3.10.

Figura 3. 10– Análise composições representativas



Para comparar as informações o primeiro passo foi realizar análise descritiva para definição do teste a ser utilizado. Por se tratar de comparação entre duas médias as análises foram realizadas por meio do teste T.

A hipótese levantada é a de que a utilização das composições do SINAPI de forma individual (Opção "D"), prevê um número maior de dias para execução dos serviços do que a utilização das composições representativas. Nesse caso têm-se:

- Comparação realizada para entender a influência da escolha das composições representativas ao invés das individualizadas que seguem o especificado em projeto.
- Hipótese alternativa: quando selecionada a composição representativa o número de dias trabalhados diminuiu?
- Análise das médias: composição representativa $\mu R =$ média composição representativa e composições individuais $\mu I =$ média composição especificada.
- HIPÓTESE: H0: μ R = μ I e H1: μ R < μ I

Para todas as análises estatísticas deste trabalho, foi utilizado o nível de confiança de 95%, considerado suficiente, para as características deste experimento e os seus objetivos.

4 ANÁLISES E DISCUSSÕES

Conforme descrito na metodologia, a pesquisa estruturou-se em 3 etapa: Etapa 1-escolha dos serviços estudados, Etapa 2- desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento - PAO e Etapa 3- Validação do PAO em estudo de caso. Desta forma, neste capítulo serão apresentadas, nos tópicos a seguir, as análises realizadas de acordo com a estrutura proposta na metodologia e com os objetivos traçados para o estudo.

Ao final do capítulo são apresentadas as considerações finais sobre o impacto dos fatores na produtividade da mão-de-obra e suas consequências no prazo de execução dos serviços.

4.1 DELINEAMENTO DAS ANÁLISES

Inicialmente, apresentam-se os resultados da etapa de seleção dos serviços estudados. Esta primeira etapa busca relacionar os serviços selecionados para estudo de acordo com os critérios pré-estabelecidos. A partir daí as análises são realizadas e apresentadas sobre as árvores de fatores do SINAPI para os serviços selecionados.

Em seguida, serão apresentados e analisados de forma comparativa os resultados individuais de cada serviço em relação aos índices de produtividade da mão-de-obra e prazo de execução para a obra do estudo de caso proposto. Após realização desta análise individual, os dias de trabalho necessários para realização de todos os serviços foram somados e submetidos a testes estatísticos visando identificar as consequências da escolha das composições e formas de levantamento em desacordo com o SINAPI. conforme estrutura apresentada na Figura 3.1.

4.2 ETAPAS DA PESQUISA

4.2.1 Análises Etapa 1 – Definição dos serviços estudados

Como visto no capítulo anterior o estudo levantou uma amostra de 17 obras de construção para serem analisadas e selecionadas de acordo com os critérios préestabelecidos.

Após serem submetidas à ferramenta gerencial do Princípio de Pareto, dessa amostra, 12 obras apresentaram o item Arquitetura e Urbanismo como sendo o mais impactante em termos de custos, conforme mostrado no Anexo II. Porém, esse item é composto por

diversos tipos de serviços, sendo necessária a aplicação do princípio de Pareto também para os serviços que compõe o item Arquitetura e Urbanismo, a fim de identificar os que se encontram na faixa A da curva ABC.

O Gráfico 4.1 apresenta a porcentagem dos custos referente ao item Arquitetura e Urbanismo nas 12 obras analisadas.

■ Item arquitetura e urbanismo 70% 61% 53% 48% 45% 44% 36% 40% 38% 31% 31% 30% 01 02 03 06 09 010 011 012 013 014 015 017

Gráfico 4. 1– Distribuição percentual do custo referente ao item Arquitetura e Urbanismo

Fonte: Autora (2016)

Percebe-se pela análise do gráfico a representatividade que o item Arquitetura e Urbanismo têm nos custos de um empreendimento. Porém, por se tratar de obras com diferentes partidos arquitetônicos e diferentes programas, a composição deste item é muito variada entre as obras estudadas.

Desta forma, como visto no capítulo anterior, visando identificar os serviços mais representativos neste subitem, aplicou-se o princípio de Pareto também para o item arquitetura e urbanismo.

Após aplicação da técnica observou-se que das 12 obras, 9 apresentaram o serviço de revestimentos como sendo o mais relevante em termos de custos, seguidos dos serviços de esquadria e pintura.

No caso das esquadrias, embora esse serviço seja bastante representativo nas obras estudadas, não pode ser selecionado para estudo por não estar disponível no banco de dados do SINAPI na época do desenvolvimento do presente trabalho.

Os outros serviços integrantes do item Arquitetura e Urbanismo variam de acordo com o partido arquitetônico e características da obra, é o caso da Alvenaria de Vedação. Este serviço, embora não tão impactante em termos de custo, para os projetos estudados, apresenta grande relevância na obra como um todo, pois outros dependem dele para serem executados.

Além disso, de acordo com a Norma de Desempenho – NBR 15.575 (20013) os sistemas de vedação são considerados um dos elementos principais de uma edificação, sendo necessário o atendimento aos requisitos de desempenho mínimo ao longo da vida útil da edificação.

Para a Norma de Desempenho – NBR 15.575 (20013) os sistemas de vedação precisam ter uma vida útil de projeto VUP mínima estimada em ≥40 anos para a vedação vertical interna e ≥20 anos para a vedação vertical externa.

O sistema de vedação vertical interno e externo (SVVIE) interage com outros sistemas da edificação, entre eles, o estrutural, o de instalações, caixilhos e esquadrias. Além disso, exerce funções, essenciais para o bem estar do usuário, tais como, estanqueidade à água, isolação térmica e acústica, capacidade de fixação de peças suspensas, capacidade de suporte a esforços de uso, compartimentação em casos de incêndio entre outros.

Assim, em atendimento aos critérios pré-estabelecidos, os serviços selecionados para o estudo foram: Revestimentos, Pintura e Alvenaria de Vedação, conforme Tabela 4.1.

Tabela 4. 1– Serviços selecionados de acordo com os critérios estabelecidos

Critérios	Influência no custo total do projeto	Norma de desempenho
Revestimentos	х	-
Pintura	х	-
Alvenaria de vedação	-	x

Fonte: Autora 2015

Vale salientar que as composições analisadas neste estudo são referentes apenas aos grupos constantes no Lote 1- Habitação, Fundações e Estruturas (01/2016).

4.2.2 Análises Etapa 2 – Desenvolvimento do método PAO

Em relação à etapa de desenvolvimento do método de Processo de Apoio ao Orçamento, a primeira tarefa realizada foi referente à organização das informações disponibilizadas na base de dados do SINAPI. Tal tarefa irá contribuir para escolha dos itens de composição que irão formar os orçamentos de obras de edificação.

A necessidade de estudo do banco de dados do SINAPI surgiu após divulgação do novo método de aferição das composições pela CAIXA. Tal demanda tornou-se necessária devido às inúmeras possibilidades de composições possíveis para um mesmo serviço.

A partir dessa análise, constatou-se a necessidade de direcionar a escolha dos itens que irão compor os orçamentos e elaborar rotinas para levantamento das áreas e seleção dos serviços a serem executados, resultando no Processo de Apoio ao Orçamento.

O resultado dessas análises será apresentado nos subitens 4.2.2.1 a 4.2.2.2.

4.2.2.1 Análise do SINAPI – Fase 1

A partir da análise das árvores de fatores do SINAPI foram desenvolvidas as Estruturas Analíticas de Projeto para todos os serviços estudados, de acordo com o exemplo demonstrado na Figura 4.1.

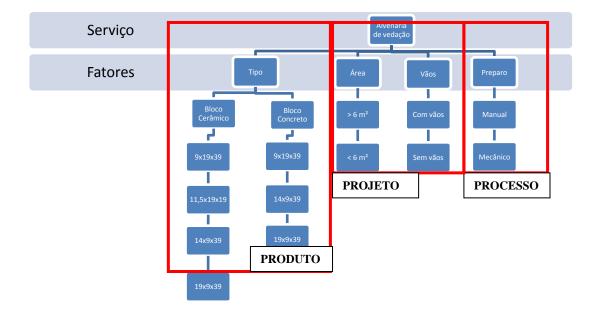


Figura 4. 1– EAP Alvenaria de Vedação

Fonte: Autora 2016

A fase de análise do SINAPI resultou nas estruturas analíticas de projeto que tiveram como principal produto a tabela de fatores influenciadores dos serviços estudados. Esses fatores foram organizados de acordo com três grupos: Produto, Projeto, Processo, conforme mostrado na Tabela 4.2. A Tabela completa encontra-se no Anexo IV.

Tabela 4. 2- Relação de Fatores

		ALVENARIA I	DE VEDAÇÃO			
FATORE	ES PRODUTO	FATOR	ES PROCESSO	FAT ORES PROJETO		
F	ÍSICOS	PREPARO	EXECUÇÃO	F	PROJETO	
MATERIAL	CONCRETO	MECÂNICO	MECÂNICO BISNAGA		> 6 M ²	
WATERIAL	CERÂMICA	MECANICO	DISNAGA		< 6 M ²	
TAMANHO	9 X 19 X 39				C/ VÃOS	
	11,5 X 19 X 19	MANUAL	COLHER	VÃOS	C/ VAOS	
	14 X 9 X 39	MANUAL	COLHER		S/ VÃOS	
	19 X 9 X 39				J VAOS	
		СНА	PISCO			
FATORE	ES PRODUTO	FATORI	ES PROCESSO	FAT ORES PROJETO		
F	ÍSICOS	PREPARO	EXECUÇÃO	PROJETO		
	1;3	MANUAL	ROLO	EXTERNO	C/ VÃOS	
	1,5	WANGAL	KOLO	EATERNO	S/ VÃOS	
ARGAMASSA	1;4	BETONEIRA	COLHER		TETO	
AROAMASSA	1,4	BETONEIKA	COLITER	INTERNO	ALV. + EST.	
	INDUSTRIALIZADA	MISTIDADOD	PROJEÇÃO	INTERNO	AL V. + E31.	
	INDUSI MALIZADA	WIISI UKADUK	DESEMPENADEIRA		ESTRUTURAL	

Fonte: Autora (2016)

Cada serviço existente na base de dados do SINAPI possui diferentes itens compostos por diferentes materiais (tamanhos e matéria prima), formas de execução (colher, bisnaga, projeção) e processos de fabricação (manual ou mecânico). Esses fatores estão relacionados às propriedades físicas do material e suas formas de execução.

Além dos fatores de produto, relacionados aos materiais, e os de processo, relacionados à forma de execução dos serviços, existem os fatores relacionados ao projeto, como presença ou não de vãos, área maior ou menor que seis metros quadrados, presença ou não de sacada, entre outros.

A identificação dos fatores para cada serviço auxilia o profissional no momento de orçamentação, direcionando-o durante o processo de levantamento e escolha dos itens. Cada fator identificado gera uma interferência no prazo de execução e planejamento da obra.

Os fatores de projeto, de acordo com Moraes et al (2016) em seu trabalho de identificação das variáveis e índices geométricos apontados na literatura como os mais utilizados para decisões na etapa de concepção do produto, mostram a importância das

decisões de projeto relacionadas ao índice de compacidade da forma geométrica do pavimento-tipo, influenciando diretamente o custo do empreendimento.

Embora o presente estudo não seja direcionado ao custo das edificações, entende-se que uma das consequências de um orçamento mal elaborado é justamente o aumento dele.

Orçamento é o resultado de inúmeras atividades relacionadas para execução de um empreendimento. Por isso deve-se considerar no momento de sua composição todos os fatores que podem influenciar de alguma forma o prazo de execução das tarefas, desde os fatores relacionados ao projeto até os relacionados ao produto, sempre considerando as diferentes formas de execução dos serviços e processos.

Compreender a influência dos fatores no prazo de execução de cada serviço reduz os riscos de erro de orçamento.

4.2.2.2 Análise das matrizes de comparação – Fase 2

Essa fase possibilitou a sistematização de comparação dos serviços a serem considerados durante a execução do orçamento. Durante sua confecção é importante não omitir quaisquer dos serviços necessários ao processo de construção, levando-se em consideração as várias fases de execução da obra.

Desta forma, após análise das plantas e das informações presentes nos projetos, memorial descritivo e caderno de encargos, os itens devem ser extraídos da base SINAPI e inseridos nas planilhas dos grupos de serviços a fim de serem comparados. Cada serviço (alvenaria, revestimento, pintura) resultará em uma planilha contendo todos os itens disponíveis na base de dados do SINAPI, possibilitando a identificação do item e forma de execução mais produtiva. As análises dos serviços serão expostas individualmente no subitem 4.2.3.

4.2.3 Análises Etapa 3 – Validação: Estudo de Caso

4.2.3.1 Análise individual dos serviços

• Alvenaria de vedação

A base de dados do SINAPI oferece para o serviço de alvenaria de vedação 80 itens com diferentes composições. A primeira análise busca identificar qual a composição de alvenaria de vedação é mais produtiva. Para tanto todas as composições foram comparadas, levando-se em consideração todos os fatores, conforme exemplo indicado na Tabela 4.3.

Tabela 4. 3– Comparação Blocos

	BLOCO DE CONCRETO 9X19X39											
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO	SERVENTE	BLOCO	ARG .	TELA	PINO	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR			
AREA	VAOS	HEM	H/h	H/h	UND.	M ³	TELA	PINO	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR			
< 6	SEM	87447	0,7200	0,3600	13,3500	0,0088	0,7850	0,0094	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI			
~ 0	COM	87459	0,9200	0,4600	13,6000	0,0088	0,7850	0,0094	A PRODUTIVIDADE DA M.O. E AUMENTA O CONSUMO DE			
> 6	SEM	87453	0,6200	0,3100	13,3500	0,0088	0,4200	0,0050	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TÊM			
> 0	COM	87465	0,7300	0,3650	13,6000	0,0088	0,4200	0,0050	PRODUTIVIDADE MENOR			
					OCO DE	CONCR	ETO 14	X19X39				
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO	SERVENTE	BLOCO	ARG.	TELA	PINO	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR			
< 6	SEM	87449	0,9900	0,4950	13,3500	0,0103	0,7850	0,0189	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI			
. 0	COM	87461	1,1900	0,5950	13,6000	0,0103	0,7850	0,0189	A PRODUTIVIDADE DA M.O. E AUMENTA O CONSUMO DE			
> 6	SEM	87455	0,8900	0,4450	13,3500	0,0103	0,4200	0,0100	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TÊM			
	COM	87467	1,0000	0,5000	13,6000	-,	0,4200	0,0100				
_	~				OCO DE							
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO	SERVENTE	BLOCO	ARG.	TELA	PINO	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR			
< 6	SEM	87451	1,1200	0,5600	13,3500	0,0129	0,7850	0,0189	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI			
\ 0	COM	87463	1,3200	0,6600	13,6000	0,0129	0,7850	0,0189	A PRODUTIVIDADE DA M.O. E AUMENTA O CONSUMO DE			
	SEM	87457	1,0200	0,5100	13,3500	0,0129	0,4200	0,0100	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TÊM			
> 6	COM	87469	1,1300	0,5650	13,6000	0,0129	0,4200	0,0100	PRODUTIVIDADE MENOR			
			В	LOCO CERÂ	MICO FU	JRO VE	RTICAL	9X19X	39			
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO	SERVENTE	BLOCO	ARG.	TELA	PINO	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR			
< 6	SEM	87471	0,5900	0,2950	13,3500	0,0104	0,7850	0,0094	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI			
< 0	COM	87483	0,7900	0,3950	13,6000	0,0104	0,7850	0,0094	A PRODUTIVIDADE DA M.O E AUMENTA O CONSUMO DE			
> 6	SEM	87477	0,4800	0,2400	13,3500	0,0104	0,4200	0,0050	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E			
> 0	СОМ	87489	0,5900	0,2950	13,6000	0,0104	0,4200	0,0050	GASTAM MAIS BLOCOS			
			B	LOCO CERÂI	MICO FU	RO VEF	RTICAL	14X19X	C 39			
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO	SERVENTE	BLOCO	ARG.	TELA	PINO	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR			
	SEM	847473	0,8600	0,4300	13,3500	0,0118	0,7850	0,0189	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI			
< 6	COM	87485	1,0600	0,5300	13,6000	0,0118	0,7850	0,0189	A PRODUTIVIDADE DA M.O E AUMENTA O CONSUMO DE			
> 6	SEM	87479	0,7500	0,3750	13,3500	0,0118	0,4200	0,0100	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E			
> 0	COM	87491	0,8600	0,4300	13,6000	0,0118	0,4200	0,0100	GASTAM MAIS BLOCOS			

Fonte: Adaptado do SINAPI (2015)

Analisando a composição auxiliar, no caso a argamassa, dentre todas as composições oferecidas, as que apresentam argamassa fabricada por meio mecânico são as mais produtivas. Desta forma, para comparação dos itens foram selecionadas apenas as composições com argamassa fabricada por meio mecânico, reduzindo o universo de oitenta para quarenta itens. As planilhas completas encontram-se no Anexo V.

Entre esses quarenta itens cabem identificar qual dos três tipos de blocos, concreto, cerâmico de furo vertical e cerâmico de furo horizontal, com cinco tamanhos diferentes, é o que apresenta o melhor coeficiente de produtividade. Após análise conclui-se que o bloco cerâmico de furo vertical 9x19x39 é o mais produtivo.

Vencida esta etapa o próximo passo analisado refere-se ao fator de processo. Cabe ao orçamentista, em parceria com a equipe técnica responsável pela gestão e planejamento da obra, selecionar a forma de execução do serviço, baseada na melhor produtividade da mão de obra.

No caso da alvenaria de vedação o processo de execução do serviço pode ser realizado de duas formas: colher ou bisnaga.

Para identificar qual processo é mais produtivo compararam-se as duas formas de execução para a Opção D, conforme mostrado na Tabela 4.4.

Tabela 4. 4– Processo de execução da alvenaria

	OPÇÃO D - ALVENARIA INTERNA									
ÁREA	VÃOS	ITEM	ÁREA	ARGAMASSA M³						
AKEA	VAOS	II EIVI	AKEA	BISNAGA	COLHER					
< 6	SEM	87497	295,59	3,6949	6,5030					
< 0	COM	87513	113,24	1,4155	2,4913					
> 6	SEM	87505	1671,96	20,8995	36,7831					
/0	COM	87521	746,7205	9,3340	16,4279					
	TO	ΓAL		35,3439	62,2052					
	OPÇÃ(OD-ALVE	NARIA EXT	ERNA						
ÁREA	VÃOS	ITEM	ÁREA	ARGAM	ASSA M³					
ARLA	VAOS	TTEAVI	AKLA	BISNAGA	COLHER					
< 6	SEM	87501	111,2	1,3900	2,4464					
< 0	COM	87517	0	0,0000	0,0000					
> 6	SEM	87509	1224,4	15,3050	26,9368					
/0	COM	87525	357,64	4,4705	7,8681					
	TO	ΓAL		21,1655	37,2513					

Fonte: Autora (2016)

Analisando as duas formas de assentar os blocos, percebe-se que a utilização de bisnaga reduz consideravelmente o consumo de argamassa. Desta forma, é importante que no momento do orçamento os profissionais conversem entre si e defina qual será a forma de execução. Tal atitude produz orçamentos mais próximos do real, impedindo o desperdício de matéria prima e possíveis atrasos de execução devido à falta de material na obra.

Assim, após a etapa de levantamento e identificação do item mais produtivo os dados são lançados nas planilhas base, conforme exemplo mostrado na Tabela 4.5. As demais planilhas encontram-se no Anexo VI.

Tabela 4. 5- Alvenaria de Vedação- Opção"A"

	ORÇAMENTO OBRA 09 - ALVENARIA INTERNA							
	BLOCO ES PECIFICADO - 9 X 19 X 39							
	OPÇÃO A - ÁREA LÍQUIDA TOTAL							
	ALVENARIA S/ VÃO - ÁREA > 6M² - FURO VERTICAL							
	PREPARO MECÂNICO							
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL				
	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE 477 PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA. AF 06/2014							
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA							
	PREPARO MECÂNICO							
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL				
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4800	1357,20				
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2400	678,60				
37592	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	13,3500	37747,26				
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0104	29,41				
	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = $*1,20$ A $1,70*$ MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) $*50$ X $7,5*$ CM	М3	0,4200	1187,55				
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0050	14,14				
	TOTAL DEHORAS DEM.O			2035,81				
	TOTAL DEBLOCOS GASTOS			37747,26				
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			29,41				

Fonte: Adaptado do SINAPI (2016)

Este procedimento foi realizado para as quatro opções propostas no estudo e os resultados compilados conforme demonstrados na Tabela 4.6.

Tabela 4. 6- Comparação - Alvenaria de Vedação

INDICADOR		OPÇÕE	S - ALVE	NARIA INT	ERNA			
INDICADOR	A	В	DIF.	C	D	DIF.		
HORAS M.O.	2.039,06	2.260,45	221,38	4.715,33	5.150,48	435,15		
DIAS TRABALHADOS	231,71	256,87	25,16	535,83	585,28	49,45		
N° BLOCOS UTILIZADOS	37.807,63	37.962,26	154,62	79.098,67	79.299,15	200,49		
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	29,45	29,41	-0,05	35,40	35,34	-0,06		
INDICADOR	OPÇÕES - ALVENARIA EXTERNA							
INDICADOR	A	В	DIF.	C	D	DIF.		
HORAS M.O.	1.219,13	1.296,49	77,36	7.873,57	8.021,84	148,27		
DIAS TRABALHADOS	138,54	147,33	8,79	894,72	911,57	16,85		
N° BLOCOS UTILIZADOS	22.604,75	22.694,16	89,41	94.567,45	94.842,84	275,38		
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	17,61	17,61	0,00	22,86	22,86	0,00		

A planilha comparativa permite a visualização das horas de trabalho necessárias e material gasto em cada opção. Quando não se consideram os fatores presença ou ausência de vãos e área da parede, maior ou menor que 6 (seis) m² (Opções A e C), notam-se diferenças no tempo de execução dos serviços e consumo de materiais, mesmo sendo considerada a diferença entre área interna e externa.

Comparando-se o número de horas gastas nas opções que ignoram o fator área (Opções A e C) e os que consideram este fator no momento do levantamento (Opções B e D), observa-se um acréscimo no tempo de execução dos serviços de 11% e 6% em áreas internas e externas nas opções A e B, respectivamente e 9% e 2 % em áreas internas e externa nas opções C e D, respectivamente.

Em se tratando de levantamento de áreas ao optar pela opção de levantamento tradicional (A e C) ao invés do levantamento de acordo com o SINAPI (B e D) têm-se uma dilatação do prazo de execução de 25,16 e 49,45 dias, respectivamente.

Esta análise mostra a importância de se considerar os fatores de projeto no momento do levantamento de quantitativos, pois embora tenham sido considerados os vãos de janelas e portas nas situações A e C e divididas em área interna e externa, as paredes não foram levantadas de acordo com a área dos ambientes (maior ou menor que 6m²), resultando em uma grande diferença de horas de trabalho e consumo de material.

Para as quatro opções estudadas o fator área maior e menor que seis metros quadrados apresentam grande relevância na execução do serviço de alvenaria de vedação.

Acredita-se que tal fato é consequência das dificuldades encontradas pelo profissional na hora de assentar os blocos e enquadrar janelas em áreas pequenas.

Outra comparação importante a se fazer é referente à escolha do item na base de dados do SINAPI, comparando-se a Opção "B", que seleciona o item mais produtivo com a Opção "D", que trabalha com o item especificado em projeto (11,5x19x19) percebe-se uma enorme diferença no número de horas de trabalho e consumo de material, conforme mostrado na Tabela 4.7.

Tabela 4. 7 – Comparação - Opção "B" x "D"

INDICADOR	OPQ	ÇÕES -INTE	RNA		
INDICADOR	В	D	DIF.		
HORAS M.O.	2.260,45	5.150,48	128%		
DIAS TRABALHADOS	256,87	585,28	328,41		
N° BLOCOS UTILIZADOS	37.962,26	79.299,15	41.336,90		
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	29,41	35,34	20%		
INDICADOR	OPÇÕES -EXTERNA				
INDICADOR	В	D	DIF.		
HORAS M.O.	1.296,49	8.021,84	519%		
DIAS TRABALHADOS	147,33	911,57	764,24		
N° BLOCOS UTILIZADOS	22.694,16	94.842,84	72.148,67		
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	17,61	22,86	30%		

Fonte: Autora (2016)

A análise realizada no estudo apresentou um acréscimo de tempo entre a opção que considerou o item mais produtivo (Opção B – bloco 9x19x39) e a que considerou o material especificado em projeto (Opção D – bloco 11,5x19x19) de aproximadamente 128% e 519%, para áreas internas e externas, respectivamente, resultando em um acréscimo de 1.092,65 dias de trabalho e aumento de 113.485,57 blocos.

O fato de se considerar o item mais produtivo em detrimento do especificado em projeto e memorial descritivo pode gerar grandes erros de orçamento interferindo na programação da obra. Alimentar a planilha orçamentária com o item mais produtivo e ignorar a especificação de projeto pode resultar em um orçamento totalmente equivocado, podendo, prejudicar toda cadeia produtiva da obra, gerando atrasos sucessivos, demanda de mais operários, mais material e mais tempo.

O Gráfico 4.2 ilustra claramente a diferença de dias necessária para execução do mesmo serviço para os dois métodos de levantamento de quantitativos e as duas formas de escolha da composição.

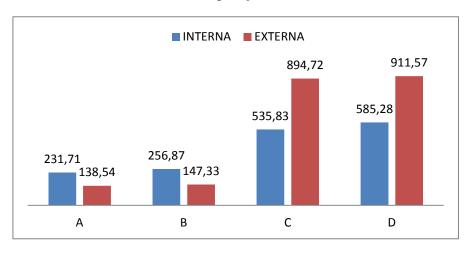


Gráfico 4. 2– Comparação dias trabalhados

Fonte: Autora (2016)

Esta análise contribui para alertar o orçamentista sobre o impacto que a troca de um bloco por outro pode gerar no prazo de execução do serviço. Reforçando a necessidade de selecionar o item de acordo com o indicado em projeto.

De acordo com Melo e Carvalho (2016) embora apresente os melhores índices de produtividade, a especificação do tipo de bloco deve ser prevista em projeto, de forma mais ampla, considerando-se aspectos de desempenho termo-acústico, resistência à ação do fogo, estanqueidade, entre outros.

Para as autoras a especificação do bloco influencia, inclusive, na necessidade ou não de condicionamento artificial em ambientes internos, acarretando no consumo de energia ao longo de toda vida útil da edificação.

Em relação ao deslocamento do material dentro do canteiro de obras, buscou-se entender a influencia do fator transporte de material na obra e sua relação com o material especificado. Para tanto, considerou-se a mão de obra necessária para transporte de material do local de armazenamento até o local de execução.

Para previsão desses deslocamentos, o SINAPI apresenta três opções de apropriação do esforço de transporte de materiais no canteiro de obras, porém todas elas estão relacionadas ao custo.

De acordo com o indicado no Caderno de Metodologias e Conceitos, a decisão de apropriação desse custo é do orçamentista, que deve considerar a situação específica e avaliar alternativas como (i) estimar o esforço de uma equipe dedicada ao transporte de materiais de toda a obra e alocar esse custo como um item na planilha orçamentária, com horas de servente; (ii) empregar as composições de transporte de materiais do SINAPI como composições auxiliares de serviço e agregá-las dentro das composições de serviço (somar o custo do serviço ao do transporte); (iii) empregar composições de transporte de materiais do SINAPI e apresentá-las em linhas de planilha do orçamento (SINAPI, 2015).

Para o presente estudo considerou-se a opção (iii) e as composições de transporte de materiais foram aplicadas separadamente para cada serviço. Para tanto todas as opções (A, B, C e D) foram submetidas às análises resultando em tabelas para melhor visualização e interpretação dos fatores em cada situação, conforme mostrado na Tabela 4.8.

Tabela 4. 8- Comparação transporte

			ALVENARIA	A INTERNA						
	ALVENIA DIA ADGAMAGGA	S/TRAN	SPORTE	C/ TRAN	SPORTE	C/HORIZONTA	AL E VERTICAL			
	ALVENARIA + ARGAMASSA	OPÇÃO A	OPÇÃO B	OPÇÃO A	OPÇÃO B	OPÇÃO A	OPÇÃO B			
	HORAS TRABALHADAS	1219,13	1.296,49	1619,08	1.697,85	2142,60	2.223,14			
	DIAS TRABALHADOS	138,54	147,31	183,99	192,94	243,48	252,63			
CONSIDERANDO	Н	ORAS TRAI	BALHADAS	- ALVENAR	IA EXTERN	Α				
O TRANSPORTE PARA PRODUÇÃO	ALVENARIA + ARGAMASSA	S/TRAN	SPORTE	C/ TRAN	SPORTE	C/HORIZONTA	AL E VERTICAL			
DA ARGAMASSA	ALVENARIA + ARGAMASSA	OPÇÃO A	OPÇÃO B	OPÇÃO A	OPÇÃO B	OPÇÃO A	OPÇÃO B			
	HORAS TRABALHADAS	1302,78	1.380,14	1797,44	1.876,21	2142,60	2.223,14			
	DIAS TRABALHADOS	148,04	156,83	204,25	213,21	243,48	252,63			
	ALVENARIA INTERNA									
	ALVENARIA + ARGAMASSA	S/ TRANS	SPORTE	C/ TRAN	SPORTE	C/HORIZONTAL E VERTICAL				
	ALVENAKIA + AKGAMASSA	OPÇÃO C	OPÇÃO D	OPÇÃO C	OPÇÃO D	OPÇÃO C	OPÇÃO D			
	HORAS TRABALHADAS	7.873,57	8.021,84	9.423,28	9.575,90	11.237,92	11.395,99			
	DIAS TRABALHADOS	894,72	911,57	1.070,83	1.088,17	1.277,04	1.295,00			
CONSIDERANDO O		HORAS TRA	BALHADAS	- ALVENAR	RIA EXTERNA	A				
TRANSPORTE PARA PRODUÇÃO DA	ALVENARIA + ARGAMASSA	S/ TRANS	SPORTE	C/ TRAN	SPORTE	C/HORIZONT	AL E VERTICAL			
ARGAMASSA	ALVENAKIA + AKGAMASSA	OPÇÃO C	OPÇÃO D	OPÇÃO C	OPÇÃO D	OPÇÃO C	OPÇÃO D			
	HORAS TRABALHADAS	7.982,15	8.130,42	9.654,80	9.807,42	11.237,92	11.395,99			
	DIAS TRABALHADOS	907,06	923,91	1.097,14	1.114,48	1.277,04	1.295,00			

Fonte: Autora (2016)

Ao analisar o número de horas dispendidas com o transporte de material observa-se grande diferença de dias de trabalho quando se considera o transporte. Para a opção (A), essa diferença de dias varia em torno de 200,37 dias e para a opção (D), essa diferença é de 754,51 dias.

Porém, esta análise conduz a uma importante reflexão sobre o planejamento e logística da obra. Ao considerar o transporte de materiais há a necessidade de considerar ou prever um layout do canteiro de obras para o cômputo dos transportes horizontais e verticais dos materiais e planejar como a equipe de apoio irá trabalhar.

O Gráfico 4.3 ilustra a diferença de dias para execução do mesmo serviço considerando as três opções: sem considerar transporte, considerando apenas transporte horizontal e considerando transporte vertical.

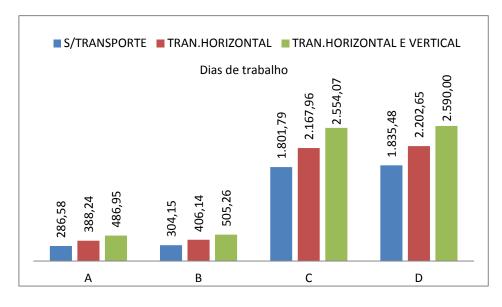


Gráfico 4. 3– Transporte de material

Fonte: Autora (2016)

As informações extraídas do gráfico comparativo para as opções que consideram o transporte de materiais indicam que sua previsão é extremamente importante para o prazo de execução dos serviços, porém sua análise não deve ser realizada sobre as horas/dias de trabalho, e sim sobre a equipe envolvida no processo e a logística da obra.

Ao considerar uma equipe para realização dos transportes de material entende-se que esses funcionários irão trabalhar simultaneamente com a equipe direta da obra, sendo

que as horas gastas no transporte do material não podem ser somadas as horas gastas na execução da tarefa.

Acredita-se que esta diferença de dias observada no estudo, indica que o fator transporte pode interferir no prazo de execução dos serviços, mas não devem ser usadas "cruas". Os valores de homens/hora necessários para transporte de materiais devem ser utilizados para planejamento da obra como um todo, considerando que essa equipe indireta irá trabalhar simultaneamente com a equipe direta.

• Chapisco

A base de dados do SINAPI oferece para o serviço de chapisco quarenta itens com diferentes composições. Semelhante à análise realizada para o serviço de alvenaria de vedação o primeiro passo dado foi identificar qual a composição de chapisco é a mais produtiva. Para tanto todas as composições foram comparadas, conforme indicado nas Tabela 4.9.

Tabela 4. 9– Chapisco

	EWIEDNO										
	EXTERNO CHAPISCO EXTERNO 1:4 - ROLO										
		1)LO				
LOCAL	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENT E H/h	ARG. M³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR				
	SEM	87888	MANUAL	0,0730	0,0360	0,0015	A PRESENÇA DE VÃOS				
ALV E	SEM	87889	MECÂNICO	0,0730	0,0360	0,0015	DIMINUI A PRODUTIVIDADE DA M.O MAS O CONSUMO DE				
ESTRUT.	COM	87899	MANUAL	0,1080	0,0540	0,0015	ARGAMASSA PERMANECE O				
	COM	87900	MECÂNICO	0,1080	0,0540	0,0015	MESMO.				
	•	-	CHAPI	SCO EXTER	NO INDUST	RIALIZ	ADA - ROLO				
LOCAL	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENT E H/h	ARG. M³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR				
	SEM	87891	MANUAL	0,0730	0,0360	0,0015	A PRESENÇA DE VÃOS				
ALV E	SEM	87891	MISTURADOR	0,0730	0,0360	0,0015	DIMINUI A PRODUTIVIDADE				
ESTRUT.	СОМ	87902	MANUAL	0,1080	0,0540	0,0015	DA M.O MAS O CONSUMO DE ARGAMASSA PERMANECE O				
	COM	87903	MISTURADOR	0,1080	0,0540	0,0015	MESMO.				
				CHAPISCO	EXTERNO 1	:3 - COI	LHER				
ÁREA	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENT E H/h	ARG. M³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR				
	SEM	87893	MANUAL	0,1240	0,0620	0,0042	A PRESENÇA DE VÃOS				
ALV E	SEM	87894	MECÂNICO	0,1240	0,0620	0,0042	DIMINUI A PRODUTIVIDADE DA M.O MAS O CONSUMO DE				
ESTRUT.	COM	87904	MANUAL	0,1830	0,0910	0,0042	ARGAMASSA PERMANECE O				
	COM	87905	MECÂNICO	0,1830	0,0910	0,0042	MESMO.				

Fonte: Autora (2016)

Dentre todas as composições as que apresentam argamassa fabricada por meio mecânico são as mais produtivas, desta forma o universo para escolha da composição foi reduzido de quarenta para dez itens.

Entre esses dez itens cabem identificar qual apresenta o melhor coeficiente de produtividade. No caso do serviço de chapisco o SINAPI considerou como fatores de projeto a presença de vãos, área interna e externa e local de aplicação do chapisco – teto, alvenaria e estrutura de concreto.

Após análise conclui-se que o chapisco aplicado no teto com rolo e argamassa traço 1:4 é o que apresenta melhor produtividade da mão de obra. Esta observação é importante para alertar o orçamentista no momento de levantamento de áreas, pois os locais de aplicação de chapisco devem ser levantados de acordo com o indicado no SINAPI.

Com relação aos fatores de projeto observa-se que as composições que apresentam vãos têm a produtividade da mão de obra reduzida em relação às que não têm. Outra inferência que se pode fazer ao comparar todas as composições é que as áreas de alvenaria permitem uma produtividade melhor da mão de obra e menor consumo de argamassa quando comparado às áreas de estrutura de concreto.

Para o caso da execução, observa-se que o SINAPI oferece para o serviço de chapisco quatro opções de execução: rolo, colher, projeção e desempenadeira. Porém nas composições as formas de execução estão atreladas à argamassa utilizada e o local de aplicação. Assim, cabe ao orçamentista selecionar a forma de execução do serviço baseada no levantamento prévio e na melhor produtividade da mão de obra.

No caso estudado, para a Opção D, apenas as áreas externas possuem formas diferentes de execução do serviço para argamassa traço 1:3 (projeção e colher) as áreas internas disponibilizam apenas uma opção para execução de chapisco utilizando a argamassa especificada, conforme mostrado na Tabela 4.10.

Tabela 4. 10- Comparação das formas de execução- Opção D

	CHAPISCO EXTERNO 1:3 - COLHER									
ÁREA	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³				
	SEM	87893	MANUAL	0,1240	0,0620	0,0042				
ALV E	SEM	87894	MECÂNICO	0,1240	0,0620	0,0042				
ESTRUT.	COM	87904	MANUAL	0,1830	0,0910	0,0042				
	COM	87905	MECÂNICO	0,1830	0,0910	0,0042				
	C	HAPIS	CO EXTERNO	1:3 - PROJEÇA	ÃO					
ÁREA	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³				
	SEM	87896	MANUAL	0,0900	0,0450	0,0042				
ALV E	SEM	87897	MECÂNICO	0,0900	0,0450	0,0042				
ESTRUT.	COM	87907	MANUAL	0,1330	0,0670	0,0042				
	COM	87908	MECÂNICO	0,1330	0,0670	0,0042				
		CHAPI	SCO INTERNO	1:3 - COLHE	R					
ÁREA	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³				
ALV. ESTR.	-	87878	MANUAL	0,0700	0,0700	0,0042				
ALV. ESIK.	-	87879	MECÂNICO	0,0700	0,0700	0,0042				
ESTR.	-	87868	MANUAL	0,0900	0,0090	0,0042				
CONCRETO	-	87869	MECÂNICO	0,0900	0,0090	0,0042				

Assim, após a etapa de levantamento de áreas e identificação do item mais produtivo os dados são lançados nas planilhas base, conforme exemplo mostrado na Tabela 4.11. As demais planilhas encontram-se no Anexo IV.

Tabela 4. 11- Chapisco - Opção "A"

	ORÇAMENTO C-BIOTECH - CHAPISCO INTERNO			
	CHAPISCO ESPECIFICADO - APLICAÇÃO COM ROLO TRAÇO 1:4			
	OPÇÃO A			
	CHAPISCO EM PAREDES INTERNAS - TETO			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87882	CHAPISCO APLICADO NO TETO, COM ROLO PARA TEXTURA ACRÍLICA. ARGAMASSA TRAÇO 1:4 E POLIMÉRICA (ADESIVO) COM PREPARO EM BETONEIRA 400L. AF_06/2014	EMULSÃO	M²	2.832,03
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0380	107,62
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0038	10,76
87325	ARGAMASSA TRAÇO 1:4 (CIMENTO E AREIA GROSSA) COM ADIÇÃO DE EMULSÃO POLIMÉRICA PARA CHAPISCO ROLADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0015	4,25
	TOTAL DEHORAS DEMO			118,38
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA (MF)			4,25

Fonte: Autora (2016)

Este procedimento foi realizado para as quatro opções propostas no estudo e os resultados foram compilados e demonstrados na Tabela 4.12.

Tabela 4. 12 – Comparação - Chapisco

INDICADOR		OPÇ	ÕES - ALVE	NARIA INTI	ERNA				
INDICADOR	A	В	DIF.	C	D	DIF.			
HORAS M.O.	118,38	130,84	11%	218,07	218,07	0%			
DIAS TRABALHADOS	13,45	14,87	1,42	24,78	24,78	0,00			
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	4,25	4,25	0,00	11,89	11,89	0,00			
INDICADOR	OPÇÕES - ALVENARIA EXTERNA								
INDICADOR	A	В	DIF.	С	D	DIF.			
HORAS M.O.	228,59	251,83	10%	130,38	251,83	93%			
DIAS TRABALHADOS	25,98	28,62	2,64	14,82	28,62	13,80			
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	7,11	7,11	0,00	7,11	7,11	0,00			

Fonte: Autora (2016)

A planilha comparativa permite a visualização das horas de trabalho necessárias e material gasto em cada opção. Quando não se consideram os fatores de projeto, presença ou ausência de vãos e local de execução (Opções A e C), nota-se uma pequena diferença no tempo de execução dos serviços, sendo essa diferença um pouco maior em áreas externas.

Comparando-se o número de horas gastas nas opções que ignoram os fatores de projeto (Opções A e C) e os que consideram este fator no momento do levantamento (Opções B e D), observa-se que a não consideração dos fatores de projeto nas paredes internas não se mostrou significativa. Já no caso das paredes externas, além do local de aplicação, o SINAPI orienta que os vãos sejam considerados no momento do levantamento, esse fator gerou uma diferença de horas de trabalho um pouco mais relevante, porém ainda não tão expressiva (2,64 dias).

Esta análise reafirma o cuidado que se deve ter se no momento do levantamento de quantitativos, pois embora não tão expressivas, a presença de vãos de janelas e portas em áreas externas resultam em uma diferença de horas de trabalho que podem prejudicar as tarefas subsequentes.

Seguindo o método indicado no PAO, importa analisar a diferença resultante da escolha do item na base de dados do SINAPI. Para tanto, comparou-se a Opção B, que seleciona o item mais produtivo com a Opção D, que trabalha com o item especificado em projeto, conforme mostrado na Tabela 4.13.

Tabela 4. 13– Comparação Chapisco- Opção "B"x"D"

INDICADOR	OPÇÕES -INTERNA				
INDICADOR	В	D	DIF.		
HORAS M.O.	130,84	218,07	67%		
DIAS TRABALHADOS	14,87	24,78	9,91		
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	4,25	11,89	180%		
INDICADOR	OPÇÕES -EXTERNA				
INDICADOR	В	D	DIF.		
HORAS M.O.	251,83	251,83	0%		
DIAS TRABALHADOS	28,62	28,62	0,00		
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	7,11	7,11	0%		

A análise realizada no estudo apresentou um acréscimo de tempo entre a opção que considerou o item mais produtivo (Opção B) e a que considerou o material especificado em projeto (Opção D) de aproximadamente 67% e um consumo de argamassa 180% maior em áreas internas. Nas áreas externas o traço especificado no memorial descritivo foi o mesmo que apresentou os melhores coeficientes de produtividade, resultando na mesma produtividade de mão de obra e consumo de argamassa, tanto para a opção que considerou os fatores de projeto como para a que não considerou.

No caso do serviço de chapisco o fato de se considerar o item mais produtivo em detrimento do especificado em projeto e memorial descritivo não apresentou diferença para aplicação em áreas externas, porém para áreas interna a diferença encontrada foi de quase 10 dias a mais de trabalho. Esse acréscimo no prazo de execução do serviço pode gerar problemas no orçamento e interferir na programação da obra, pois o chapisco é base para os demais serviços de revestimento, sendo computado no cronograma da obra o tempo de execução do serviço e cura necessária (aproximadamente três dias) da camada de revestimento para execução da próxima etapa.

De acordo com a proposta do estudo cabe análise acerca da decisão do orçamentista apropriar ou não o transporte de material ao orçamento. Desta forma, a fim de verificar a influencia deste fator no serviço de chapisco para a obra estudada considerou-se o projeto do canteiro de obras apresentado no capítulo 3 deste trabalho.

Considerando o transporte de material foram geradas tabelas para melhor visualização e interpretação dos fatores em cada situação, conforme mostrado na Tabela 4.14.

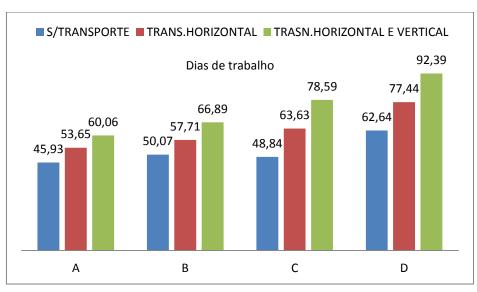
Tabela 4. 14– Comparação transporte

TRANSPORTE	A	В	C	D
SEM TRANSPORTE	45,93	50,07	48,84	62,64
HORIZONTAL	53,65	57,71	63,63	77,44
HORIZONTAL + VERTICAL	60,06	66,89	78,59	92,39
DIFERENÇA DIAS	14,13	16,82	29,75	29,75

Ao analisar o número de horas dispendidas com o transporte de material, observa-se que quando o transporte é considerado têm-se um acréscimo de dias de trabalho variando de 14,13 dias na opção (A) a 29,75 dias para a opção ideal (D). Com base nessa informação pode-se considerar esta diferença um indicativo para interferência na execução de outros serviços, podendo gerar atrasos na obra, demanda de mais operários e diferenças de custo no orçamento. Porém, essa análise deve ser realizada de forma integral, considerando a obra como um todo, e trabalhando com a sobreposição das equipes direta e indireta.

A fim de facilitar a visualização, o Gráfico 4.4, mostra essa diferença de dias para execução do mesmo serviço considerando as três opções: sem considerar transporte, considerando apenas transporte horizontal e considerando transporte vertical.

Gráfico 4. 4– Transporte de material



Fonte: Autora (2016)

Gesso

A base de dados do SINAPI oferece para o serviço de revestimento em gesso trinta itens com diferentes composições, sendo seis para aplicação no teto e vinte e quatro em paredes. Visando aplicar o método proposto o primeiro passo é identificar qual é a mais produtiva. Para tanto todas as composições foram comparadas, conforme indicado na Tabela 4.15.

Tabela 4. 15– Composições revestimento de gesso

			RE	VESTIMENT	O GESSO			
LOCAL	LOCAL ITEM APLICAÇÃO ÁREA ESPESSURA EXECU					GESSEIRO	SERVENTE	GESSO
LOCAL	,		m²	ESF ESSUKA	EXECUÇAO	H/h	H/h	KG
тето	87411		>10M²	0,5CM	DESEMPENADO	0,30	0,06	9,65
	87414		>10WI-	1,0 CM	DESEIVIPENADO	0,37	0,08	17,13
	87412	MANUAL	5 >10M²	0,5CM	DESEMPENADO	0,53	0,11	9,65
	87415	MANUAL	3 >10WI-	1,0 CM	DESEIVIPENADO	0,60	0,12	17,13
	87413		< 5M ²	0,5CM	DESEMPENADO	0,66	0,14	9,65
	87416		< 31VI-	1,0 CM	DESEIVIPENADO	0,74	0,15	17,13
	87417		>10M²	0,5CM	DESEMPENADO	0,33	0,07	9,65
	87420		>10IVI-	1,0 CM	DESCIVIF LIVADO	0,43	0,09	17,13
	87418	MANUAL	5 >10M²	0,5CM	DESEMPENADO	0,35	0,07	9,65
	87421	MANUAL	3 >10WI	1,0 CM	DESCIVIF LIVADO	0,45	0,09	17,13
	87419		< 5M ²	0,5CM	DESEMPENADO	0,40	0,08	9,65
	87422		< 31VI⁻	1,0 CM	DESCIVIF LIVADO	0,50	0,10	17,13
	87423	MANUAL	>10M²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,71	0,15	17,13
	87426		>10W-	1,5 CM	SARRAFEADO	0,78	0,16	22,43
	87424		5 >10M²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,74	0,15	17,13
	87427			1,5 CM	SARRAI LADO	0,81	0,16	22,43
	87425		< 5M ²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,78	0,16	17,13
PAREDES	87428		< 31VI-	1,5 CM	SARRAI LADO	0,85	0,17	22,43
TAKEDES	87429		>10M²	0,5CM	DESEMPENADO	0,33	0,07	0,01
	87432		>10WI-	1,0 CM	DESEIVIPENADO	0,37	0,08	0,02
	87430		5 >10M²	0,5CM	DESEMPENADO	0,35	0,07	0,01
	87433		3 >10WI-	1,0 CM	DESEIVIPENADO	0,41	0,08	0,02
	87431		< 5M ²	0,5CM	DESEMPENADO	0,36	0,07	0,01
	87434	PROJET ADO	< 31VI	1,0 CM	DESCIVIF LIVADO	0,43	0,09	0,02
	87435	I ROJET ADO	>10M²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,48	0,10	0,02
	87438		/10IVI-	1,5 CM	JANNAI LADO	0,55	0,11	0,02
	87436		5 >10M²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,54	0,11	0,02
	87439		J >101VI2	1,5 CM	JANNAFEADU	0,62	0,13	0,02
	87437		< 5M2	1,0 CM	SARRAFEADO	0,58	0,12	0,02
	87440		$< 5M^2$	1,5 CM	JANNAFEADO	0,66	0,13	0,02

Fonte: Adaptado do SINAPI (2016)

Analisando as opções de composição para o serviço de gesso a primeira observação realizada é referente à execução do serviço. Dentre todas as composições as que apresentam execução "desempenado" são as que possuem os melhores índices de produtividade da mão de obra e menor consumo de material (gesso ou argamassa de gesso).

Em relação aos fatores de projeto, o SINAPI faz diferenciação entre a área (menor que 5m², entre 5 e 10 m² e maior que 10²) e o local de aplicação (teto ou parede), sendo que o teto apresenta produtividade da mão de obra melhor do que em paredes.

Dentre todas as composições oferecidas na base de dados SINAPI, após análise concluise que a composição mais produtiva é a que considera a execução do serviço no teto, com aplicação manual em área maiores que 10m² e com desempenadeira.

Conhecer os fatores que influenciam na produtividade da mão de obra antes de iniciar um orçamento é importante para direcionar o profissional no levantamento das áreas e escolha dos métodos de execução.

Em relação à execução pelo processo de sarrafeamento observa-se uma diminuição da produtividade da mão de obra, porém, esse processo oferece uma garantia melhor de alinhamento, pois tolera uma menor variação de esquadro, de prumo, além de padronizar o empreendimento. Outra vantagem do gesso sarrafeado é a menor espessura da camada, reduzindo futuros problemas de trincas e desplacamento (ESTEFAN, 2005).

No caso de aplicação de gesso desempenado a produtividade é maior devido a forma de realização da tarefa ser mais simples, dispensando o uso de mestras e taliscas. Porém, como acompanha a superfície da parede ou teto, ela é muito mais irregular, podendo prejudicar o acabamento e gerar retrabalho.

Comparando as espessuras observa-se que quanto menor, melhor, é a produtividade da mão de obra, além de ser mais aconselhável para evitar trincas por excesso de espessura.

Quanto à aplicação por meio de projeção o SINAPI não apresenta diferença de produtividade em relação à aplicação manual para o acabamento desempenado. Porém ao comparar com o acabamento sarrafeado, a aplicação por projeção apresenta pequena vantagem de produtividade da mão de obra em relação à aplicação manual. Já a comparação realizada entre a aplicação manual e por projeção, ambas executadas de forma desempenadas, apresentam o mesmo coeficiente de produtividade da mão de obra (0,33 H/H para o gesseiro e 0,07 H/h para o servente), porém o consumo de gesso é bem menor, passando de 9,65 kg (aplicação manual) para 0,01kg (aplicação projeção).

De acordo com Valle (2014), a execução por projeção é mais rápida, reduz as perdas e produz melhor acabamento, permitindo à construtora reduzir o consumo de massa corrida utilizada como preparo para a pintura.

Assim, após a etapa de levantamento de áreas e identificação do item mais produtivo os dados são lançados nas planilhas base, conforme exemplo mostrado na Tabela 4.16. As demais planilhas encontram-se no Anexo VI.

Tabela 4. 16– Gesso – Opção "A"

	ORÇAMENTO OBRA 09 - REVESTIMENTO INTERNO - GESSO										
	GESSO ESPECIFICADO - PINTURA										
	OPÇÃO A										
	TODAS AS ÁREAS										
	PREPARO MECÂNICO										
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL							
87411	APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (TALISCAS) EM TETO DE AMBIENTES DE ÁREA MA 10M2, ESPESSURA DE 0,5CM. AF_06/2014	M²	2.592,54								
	COMPOSIÇÃO ALVENAR	IA									
	PREPARO MECÂNICO										
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL							
88269	GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENT ARES	Н	0,3000	777,76							
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	0,0600	155,55								
3315	GESSO	KG	9,6500	25017,97							
	TO TAL DEHORAS DEM.O			933,31							
	TOTAL DE CONSUMO DE GESSO (K	G)		25017,97							

Fonte: Adaptado do SINAPI (2016)

Este procedimento foi realizado para as quatro opções propostas no estudo e os resultados foram compilados de acordo com a Tabela 4.17.

Tabela 4. 17 – Comparação – Gesso

INDICADOR	OPÇÕES - REVESTIMENTO DE GESSO								
INDICADOR	A	В	DIF.	C	D	DIF.			
HORAS M.O.	933,31	1.046,82	12%	1.555,52	1.360,19	14%			
DIAS TRABALHADOS	106,06	118,96	12,90	176,76	154,57	22,20			
GESSO (KG)	25.017,97	20.511,46	4.506,51	44.410,13	44.410,13	0,00			
ARGAMASSA DE GESSO (M³)	-	4,53	4,53	-	-	-			

Fonte: Autora (2016)

A planilha comparativa permite a visualização das horas de trabalho necessárias e material gasto em cada opção. Quando não se consideram os fatores de projeto, área e

local de execução, no momento do levantamento, nota-se acréscimo de 12,90 dias (Opção A x B) e 22,20 dias (Opção C x D), na execução do serviço.

Esta análise corrobora para mostrar o cuidado que se deve ter no momento do levantamento de quantitativos. Como visto, na análise do item mais produtivo, ao compor uma planilha ignorando a diferença de produtividade por área e local de execução do serviço o orçamentista pode chegar a previsões de material e prazo equivocados, gerando necessidade de aditivos de prazo e custo.

Comparando-se a Opção B, que seleciona o item mais produtivo com a Opção D, que trabalha com o item especificado em projeto, pode-se observar essa diferença de dias, conforme mostrado na Tabela 4.18.

Tabela 4. 18– Comparação – Gesso Opção B x D

INDICADOR	REVESTIMENTO DE GESSO					
INDICADOR	В	D	DIF.			
HORAS M.O.	1.046,82	1.360,19	30%			
DIAS TRABALHADOS	118,96	154,57	35,61			
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	20.511,46	44.410,13	117%			
ARGAMASSA DE GESSO (M³)	4,53	-	-			

Fonte: Autora (2016)

A análise realizada no estudo apresentou um acréscimo de tempo entre a opção que considerou o item mais produtivo (Opção B) e a que considerou o material especificado em projeto (Opção D) de aproximadamente 30% e um consumo de argamassa 117%. De acordo com o memorial descritivo a composição disponibilizada na base de dados do SINAPI que atende às especificações técnicas acarreta em 35,61 dias de trabalho a mais.

Considerar os fatores de projeto e ignorar as especificações técnicas em prol de selecionar as composições com os melhores coeficientes de produtividade, pode gerar problemas no decorrer da obra relacionados ao material, ferramentas utilizadas, prazo de entrega, mão de obra disponível e custo.

Outro fator a ser analisado é a influência do transporte no prazo de execução do serviço. Para tanto o estudo considerou o projeto do canteiro de obras apresentado no capítulo 3 deste trabalho e foram geradas tabelas para melhor visualização e interpretação dos fatores em cada situação, conforme mostrado na Tabela 4.19.

Tabela 4. 19 – Comparação – Transporte

TRANSPORTE	A	В	С	D
SEM	106,06	118,96	176,76	154,57
HORIZONTAL	108,33	120,82	180,80	158,60
HORIZONTAL + VERTICAL	113,56	125,13	190,08	160,24
DIFERENÇA DIAS	7,50	6,17	13,32	5,67

Ao analisar o número de horas dispendidas com o transporte de material, observa-se que quando o transporte é considerado têm-se um acréscimo de dias de trabalho variando de 7,50 dias na opção (A) a 13,32 dias para a opção (C). Na opção D, que considera todos os fatores indicados no SINAPI e o material especificado em projeto, observa-se uma diferença de 5,67 dias de trabalho a mais quando considerado o transporte vertical e horizontal. Como visto anteriormente, ignorar o transporte de materiais pode gerar uma diferença no prazo de execução do serviço devido a não previsão da demanda de uma equipe para suprir essa necessidade de transporte de material.

A previsão de homens /hora para transporte de materiais dentro do canteiro de obras embora não possa ser utilizada diretamente para previsão do prazo de execução dos serviços e somada à equipe direta é extremamente importante no planejamento da obra. Sua previsão pode evitar problemas de falta de material para execução, desperdício de mão de obra com horas paradas em função de vias de acesso de materiais bloqueadas, movimentações desnecessárias dos trabalhadores, excesso de operações de transportes.

O Gráfico 4.5 mostra essa diferença de dias para execução do mesmo serviço considerando as três opções: sem considerar transporte, considerando apenas transporte horizontal e considerando transporte vertical.

■ TRANS.HORIZONTAL+VERTICAL ■S/TRANSPORTE ■TRANS.HORIZONTAL 190,08 180,80 Dias de trabalho 160,24 158,60 154,57 125,13 120,82 118,96 113,56 108,33 С Α В D

Gráfico 4. 5– Transporte de material

• Emboço

A base de dados do SINAPI oferece para o serviço de emboço noventa e quatro itens com diferentes composições, sendo sessenta e seis itens para área externa e vinte e oito para área interna. Devido ao grande número de composições dividiu-se a análise em área externa e interna. Desta forma, de acordo com o método proposto no estudo o primeiro passo é identificar qual é a composição mais produtiva. Para tanto todas as composições foram comparadas, conforme exemplo indicado na Tabela 4.20, a tabela completa encontra-se no Anexo V.

Tabela 4. 20– Composições de emboço

	FACHADA COM VÃOS									
		REVEST	IMENTO EXT	ERNO - 1:2:8	- MANUAL					
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	TELA M²			
	25MM	87775	MANUAL	0,7800	0,7800	0,0314	0,1388			
	2311111	87777	BETONEIRA	0,7800	0,7800	0,0314	0,1388			
	35MM	87779	MANUAL	0,8600	0,8600	0,0421	0,1388			
FACHADA	3311111	87781	MECÂNICO	0,8600	0,8600	0,0421	0,1388			
COM VÃOS	45MM	87784	MANUAL	0,9400	0,8600	0,0528	0,1388			
	45101101	87786	BETONEIRA	0,9400	0,8600	0,0528	0,1388			
	50MM	87788	MANUAL	1,3300	1,3300	0,0581	0,1388			
	JOIVIIVI	87790	BETONEIRA	1,3300	1,3300	0,0581	0,1388			
	REVEST	IMENTO	EXTERNO - 1	INDUSTRIAI	LIZADA - PRO	JEÇÃO				
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	TELA M²			
	25MM	87778	BETONEIRA	0,6500	0,6500	0,0314	0,1388			
FACHADA	35MM	87783	BETONEIRA	0,7300	0,7300	0,0421	0,1388			
COM VÃOS	45MM	87787	BETONEIRA	0,8100	0,8100	0,0528	0,1388			
	50MM	87791	BETONEIRA	1,1100	1,1100	0,0581	0,1388			
			FACHADA	SEM VÃOS						
		REVEST	IMENTO EXT	ERNO - 1:2:8	- MANUAL					
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	TELA M²			
	25MM	87792	MANUAL	0,4000	0,4000	0,0293	0,1581			
	2311111	87794	BETONEIRA	0,4000	0,4000	0,0293	0,1581			
	35MM	87797	MANUAL	0,4800	0,4800	0,0393	0,1581			
FACHADA	3311111	87799	MECÂNICO	0,4800	0,4800	0,0393	0,1581			
SEM VÃOS	45MM	87801	MANUAL	0,5600	0,5600	0,0493	0,1581			
	+5101101	87803	BETONEIRA	0,5600	0,5600	0,0493	0,1581			
	50MM	87805	MANUAL	0,6800	0,6800	0,0543	0,1581			
	30141141	87807	BETONEIRA	0,6800	0,6800	0,0543	0,1581			

Fonte: Adaptado do SINAPI (2016)

Para áreas externas o SINAPI considerou como fatores de projeto o local de aplicação: fachada (com ou sem vãos) ou sacada (interna ou externa). Desta forma, comparando todos os itens disponíveis na base de dados do SINAPI para área externa nota-se que as composições para fachadas sem vãos são as que apresentam os melhores coeficientes de produtividade da mão de obra.

Assim, comparando as duas formas de execução do serviço e as espessuras de argamassa, conclui-se que a composição mais produtiva é que trabalha com argamassa industrializada com espessura de 25 mm e aplicação com projeção.

Em áreas internas os fatores de projeto considerados pelo SINAPI: foram área do local, espessura da camada de emboço e tipo de revestimento final (pintura ou cerâmica). Comparando-se todos os itens oferecidos na base de dados do SINAPI para revestimento interno (emboço ou massa única) observa-se que áreas maiores que 10 m² e espessuras menores têm melhores coeficientes de produtividade. Dentre as formas de aplicação, a execução do serviço por projeção apresenta produtividade melhor que a manual.

Uma vez identificado o item mais produtivo e concluída a etapa de levantamento de áreas, os dados são lançados nas planilhas base, conforme exemplo mostrado nas Tabelas 4.21 e 4.22. As demais planilhas encontram-se no Anexo VI.

Tabela 4. 21– Revestimento Externo - Opção "A"

	ORCAMENTO C-BIOTECH - REVESTIMENTO EXTERNO - FACHADA									
	REVESTIMENTO MAIS PRODUTIVO - APLICAÇÃO PROJEÇÃO-INDUSTRIALIZADA									
	OPÇÃO A									
	ÁREA DE TOTAL DA FACHADA									
	PREPARO MECÂNICO									
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL						
	EMBOÇO OU MASSA ÚNICA EM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA, PREPARO MECÂNICO E APLICAÇÃ	О СОМ								
87795	EQUIPAMENTO DE MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M3/H DE ARGAMASSA EM PANOS CEGOS DE FACHA	DA (SEM	M ²	1643,29						
	PRESENÇA DE VÃOS), ESPESSURA DE 25 MM. AF_06/2014			İ						
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA									
	PREPARO MECÂNICO									
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL						
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2700	443,69						
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2700	443,69						
87325	ARGAMASSA TRAÇO 1:4 (CIMENTO E AREIA GROSSA) COM ADIÇÃO DE EMULSÃO POLIMÉRICA		0,0293	48,15						
67323	PARA CHAPISCO ROLADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	M3	0,0293	40,13						
37411	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO $D = *1,24 \text{ MM}$, MALHA 25		0,1581	259,80						
3/411	X 25 MM	M2	0,1361	239,00						
	TOTAL DE HORAS DE M.O			887,38						
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA (M³)			48,15						

Fonte: Adaptado do SINAPI (2016)

Tabela 4. 22- Revestimento Interno - Opção "A"

	ORÇAMENTO C-BIOTECH - 1° SUBSOLO REVESTIMENTO INTERNO - EMBOÇO/MASSA	ÚNICA		•			
	EMBOÇO/MASSA ÚNICA ESPECIFICADO - PARA PINTURA OU CERÂMICA						
	OPÇÃO A						
	TODAS AS ÁREAS						
	PREPARO MECÂNICO						
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL			
87544	MASSA ÚNICA, PARA RECEBIMENTO DE PINTURA OU CERÂMICA, EM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA, PREPARO MECÂNICO, APLICADO COM EQUIPAMENTO DE MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M 3/H DE ARGAMASSA EM FACES INTERNAS DE PAREDES DE AMBIENTES COM ÁREA MAIOR QUE 10M2, ESPESSURA DE 5MM, SEM EXECUÇÃO DE						
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA						
	PREPARO MECÂNICO						
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL			
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,1600	453,13			
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,0210	59,47			
87407	ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA PARA REVESTIMENTOS, MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M3/H DE ARGAMASSA. AF_06/2014 M3 0,0113						
	TOTAL DE HORAS DE M.O			512,60			
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA (M³)			32,00			

Fonte: Adaptado SINAPI (2016)

Este procedimento foi realizado para as quatro opções propostas no estudo, para os dois locais (Interno e Externo) e os resultados foram compilados como demonstrados na Tabela 4.23 e 4.24.

Tabela 4. 23– Revestimento Externo – Comparação opções

INDICADOR	OPÇÕES - REVESTIMENTO EXTERNO							
INDICADOR	A	В	DIF.	C	D	DIF.		
HORAS M.O.	887,38	1.831,33	106%	1.314,63	2.258,59	72%		
DIAS TRABALHADOS	100,84	208,11	107,27	149,39	270,66	121,27		
ARGAMASSA UTILIZADA (M³	48,15	50,76	2,61	48,15	50,76	2,61		

Fonte: Autora(2016)

Tabela 4. 24– Revestimento Interno – Comparação opções

INDICADOR	OPÇÕES - REVESTIMENTO INTERNO							
INDICADOR	A	В	DIF.	C	D	DIF.		
HORAS M.O.	512,60	603,17	18%	1.815,33	1.712,81	-6%		
DIAS TRABALHADOS	58,25	68,54	10,29	206,29	194,64	-11,65		
ARGAMASSA UTILIZADA (M	32,00	32,00	0,00	106,48	106,48	0,00		

Fonte: Autora(2016)

A planilha comparativa mostrada na Tabela 4.23 permite visualizar as horas de trabalho necessárias e material gasto para revestimento externo em cada opção. Quando não se consideram os fatores de projeto, local e presença de vãos, no momento do levantamento, nota-se acréscimo de 107,27 dias (Opção A x B) e 121,27 dias (Opção C x D), na execução do serviço. O consumo de material permanece o mesmo em todas as opções.

Quando se realiza o levantamento de áreas ignorando os fatores de projeto indicados pelo SINAPI o tempo de execução do serviço de emboço praticamente dobra. Esta análise mostra o cuidado que se deve ter no momento do levantamento de quantitativos, pois o levantamento de forma tradicional, embora seja mais célere, pode causar inúmeros problemas na programação da obra, além de chegar a previsões de material e prazo equivocados, podendo gerar a necessidade de aditivos.

No caso do emboço o atraso na execução da tarefa pode prejudicar o revestimento de acabamento final devido a previsão equivocada de dias previstos para término do serviço. Ao extrapolar o cronograma estipulado pode-se querer correr atrás do prejuízo e executar as tarefas de assentamento cerâmico e pintura antes da cura total do emboço, resultando em futuros problemas de desplacamento e manchas.

Acredita-se que a grande diferença de produtividade da mão de obra se dá pela dificuldade de se trabalhar com paredes com vãos. A descontinuidade na execução do serviço, aliado aos recortes necessários, quebram a rotina de trabalho.

Sabe-se a que a camada de emboço tem a finalidade de cobrir e regularizar a base, propiciando uma superfície que permita receber outra camada, de reboco ou de revestimento decorativo (por exemplo, cerâmica). Desta forma, o atraso na execução deste serviço prejudica diretamente os subsequentes.

A Tabela 4.24 apresenta os dados referentes à execução do revestimento interno. Comparando as informações das quatro opções, percebe-se que o número de horas de trabalho quando considerados os fatores de projeto aumenta 10,29 dias na opção em que se utiliza o item mais produtivo (opções A e B). Tal situação não acontece nas opções que consideram o item especificado em projeto (opções C e D) onde os dias de trabalho diminuem cerca de 11,65 dias.

Comparando-se a Opção "B", que seleciona o item mais produtivo com a Opção "D", que trabalha com o item especificado em projeto, observa-se essa diferença de dias, para ambos os locais, interno e externo. Conforme Tabelas 4.25 e 4.26.

Tabela 4. 25 – Comparação – Revestimento Externo Opção "B" x "D"

INDICADOR	OPÇÕES - REV.EXTERNO		
	В	D	DIF.
HORAS M.O.	1.831,33	2.258,59	23%
DIAS TRABALHADOS	208,11	270,66	62,55
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	50,76	50,76	0%

Tabela 4. 26– Revestimento Interno Opção "B" x "D"

INDICADOR	OPÇÕES - REV.INTERNO		
	В	D	DIF.
HORAS M.O.	603,17	1.712,81	184%
DIAS TRABALHADOS	68,54	194,64	126,10
ARGAMASSA UTILIZADA (M³)	32,00	106,48	233%

Fonte: Autora (2016)

Comparando-se o revestimento externo que considerou o item mais produtivo (Opção B) e o que considerou o material especificado em projeto (Opção D) nota-se um acréscimo de tempo de aproximadamente 62,55 dias. De acordo com o memorial descritivo de projeto, a composição disponibilizada na base de dados do SINAPI, que atende às especificações técnicas apresenta coeficiente de produtividade pior que o selecionado na opção B. Esta comparação demonstra a importância de selecionar a composição de acordo com o memorial descritivo de projeto.

Para o revestimento interno a comparação realizada entre o item mais produtivo (Opção B) e o que considerou material especificado em projeto (Opção D) mostrou diminuição no tempo de execução da tarefa em aproximadamente 11,65 dias. Esta observação é extremamente importante para alertar o profissional sobre a importância de se considerar todos os fatores disponibilizados pelo SINAPI, pois nesse caso, o item especificado em projeto realizado junto com o levantamento correto reduz o prazo de execução do serviço consideravelmente.

Considerar apenas os fatores de projeto e ignorar as especificações técnicas (fatores de produto e processo) em prol de selecionar as que oferecem os melhores coeficientes de produtividade, pode gerar informações equivocadas, resultando em um cronograma errado. No caso do revestimento externo, pode-se ter um acréscimo de dias de trabalho

não previstos e no caso do revestimento interno, o serviço pode terminar antes do prazo, mas a equipe não estar preparada para o próximo serviço e ficar parada, o que gera custos desnecessários.

Além dos fatores de projeto, produto e processo cabem análise a influencia do transporte no prazo de execução do serviço. Para tanto o estudo considerou o projeto do canteiro de obras apresentado no capítulo 3 deste trabalho, e foram geradas tabelas para melhor visualização e interpretação dos fatores em cada situação, conforme mostrado nas Tabelas 4.27 e 4.28.

Tabela 4. 27 – Comparação – Transporte Revestimento externo

TRANSPORTE	A	В	C	D
SEM	100,84	208,11	149,39	256,66
HORIZONTAL	114,14	222,12	162,69	270,67
HORIZONTAL + VERTICAL	127,41	275,66	213,53	324,21
DIFERENÇA DE DIAS	26,57	67,55	64,14	67,55

Fonte: Autora (2016)

Tabela 4. 28– Comparação – Transporte Revestimento interno

TRANSPORTE	A	В	C	D
SEM	58,25	68,54	206,29	194,64
HORIZONTAL	67,09	77,38	235,69	224,04
HORIZONTAL + VERTICAL	91,25	101,54	316,10	304,45
DIFERENÇA DE DIAS	33,00	33,00	109,81	109,81

Fonte: Autora (2016)

Ao considerar o transporte de material para execução do revestimento externo, observase um acréscimo de dias de trabalho variando de 26,57 dias na opção (A) e 67,55 dias para as opções (C e D).

O mesmo ocorre quando se considera o transporte de material para execução do revestimento interno. Nas opções A e B, onde o material selecionado é o que apresenta os melhores coeficientes de produtividade, a previsão dos ciclos de transporte de material resulta em um acréscimo de 33 dias de trabalho. Já nas opções C e D, onde se considerada o material especificado em projeto, esse acréscimo de dias sobe para 109,81 dias.

Tal análise alerta para importância de se considerar o fator transporte no orçamento e programação da obra, pois mesmo considerando os fatores indicados no SINAPI no momento do levantamento e da escolha de material, o fato de não prever o transporte de materiais no canteiro pode gerar grandes atrasos na conclusão do serviço. Esta diferença embora não computada de forma integral, na previsão do prazo de execução e cronograma, influencia no planejamento e logística da obra.

Os Gráficos 4.6 e 4.7 mostram essa diferença de dias para execução do mesmo serviço considerando as três opções: sem considerar transporte, considerando apenas transporte horizontal e considerando transporte vertical.

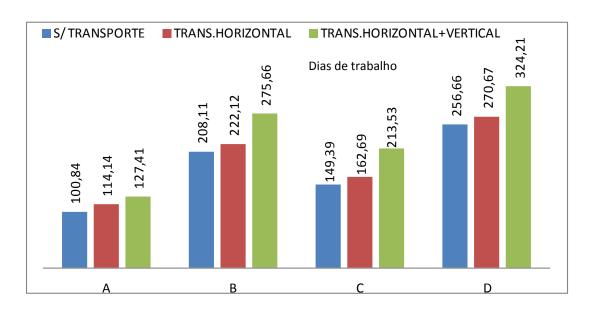


Gráfico 4. 6– Transporte de material – Revestimento externo

Gráfico 4. 7 – Transporte de material – Revestimento interno

• Cerâmica

A base de dados do SINAPI oferece para o serviço de revestimento cerâmico 37 itens com diferentes composições, sendo 18 itens para revestimento de piso, 3 itens para rodapé e 16 para parede. Assim, visando identificar qual é a composição mais produtiva, compararam-se os 16 itens disponibilizados na base de dados do SINAPI. Para tanto, todas as composições foram comparadas, conforme exemplo indicado na Tabela 4.29, a tabela completa encontra-se no Anexo V.

Tabela 4. 29– Composições cerâmicas

		CERÂ	MICA PARA	A PAREDE IN	NTEIRA - GRÊ	ĖS		
DIMENSÕES	ITEM	ÁREA m²	PEDREIRO	SERVENTE	CERÂMICA	ARG. M³	REJUNTE	
DIMENSOLS	11 Livi	AKLA III	H/h	H/h	CERAMICA	AKO. W	REJUNTE	
	87264	< 5 M ²	0,7200	0,3800	1,0600	4,8600	0,4200	
20X20	93392	< 3 IVI	0,7200	0,3800	1,0600	4,8600	0,4200	
20/120	87265	> 5M ²	0,4900	0,2900	1,0500	4,8600	0,4200	
	93393	> J1V1	0,4900	0,2900	1,0500	4,8600	0,4200	
		CER	ÂMICA PAI	RA MEIA PA	REDE - GRÊS			
DIMENSÕES	ITEM	ÁREA m²	PEDREIRO	SERVENTE	CERÂMICA	ARG. M³	REJUNTE	
DIMENSOES	IIEMI A	AKEA III²	H/h	H/h	CERAMICA	AKG. W	REJUNIE	
	87266	< 5 M ²	0,8000	0,4200	1,0600	4,8600	0,4200	
20X20	93394	< 3 IVI	0,8000	0,4200	1,0600	4,8600	0,4200	
20/120	87267	> 5M ²	0,7000	0,3700	1,0600	4,8600	0,4200	
	93395	/ JIVI -	0,7000	0,3700	1,0600	4,8600	0,4200	
	87268	< 5 M ²	0,8600	0,4400	1,0800	4,8600	0,2900	
25X35	87269	< 3 IVI-	0,6100	0,3400	1,0700	4,8600	0,2900	
23X33	87270	> 5M ²	0,9300	0,4700	1,0800	4,8600	0,2900	
	87271	/ JIVI -	0,8200	0,4200	1,0700	4,8600	0,2900	
	87272	< 5 M ²	0,9700	0,4800	1,0900	6,1400	0,2200	
33x45	87273	< 3 IVI2	0,6600	0,3600	1,0800	6,1400	0,2200	
33843	87274	> 5M ²	1,0200	0,5000	1,0900	6,1400	0,2200	
	87275	/ JIVI -	0,9100	0,4600	1,0900	6,1400	0,2200	

Fonte: Adaptado do SINAPI (2016)

Desta forma, comparando todos os itens disponíveis na base de dados do SINAPI para revestimento em paredes internas nota-se que as composições que consideram cerâmica na parede inteira são as que apresentam melhor produtividade da mão de obra, sendo a composição mais produtiva a de dimensão 20x20 assentada em áreas maiores que $5m^2$.

Uma vez identificado o item mais produtivo e concluída a etapa de levantamento de áreas, os dados são lançados nas planilhas base, conforme exemplo mostrado nas Tabelas 4.30. As demais planilhas encontram-se no Anexo VI.

Tabela 4. 30- Revestimento Cerâmico parede - Opção "A"

ORÇAMENTO OBRA 09- REVESTIMENTO INTERNO CERÂMICA											
ESPECIFICADO - REVESTIMENTO INTERNO											
	OPÇÃO A										
ÁREA DE TODAS AS PAREDES											
	PREPARO MECÂNICO										
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL							
REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM 87265 PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE DIMENSÕES 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MAIOR QUE 5 M2 NA											
COMPOSIÇÃO ALVENARIA											
	PREPARO MECÂNICO										
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL							
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLE	Н	0,4900	186,78							
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2900	110,54							
536	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MENOR OU IGUAL A 2025 CM2	M2	1,0500	400,25							
1381	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS	KG	4,8600	1852,58							
34357	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO	KG	0,4200	160,10							
	TOTAL DE HORAS DE M.O			297,33							
	TOTAL DE CERÂMICA										
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA										
	TOTAL DE REJUNTE										

Fonte: Adaptado do SINAPI (2016)

Este procedimento foi realizado para as quatro opções propostas no estudo e os resultados foram compilados como demonstrados na Tabela 4.31.

Tabela 4. 31– Revestimento Cerâmico – Comparação opções

INDICADOR	OPÇÕES - REVESTIMENTO CERÂMICO								
INDICADOR	A	В	DIF.	C	D	DIF.			
HORAS M.O.	297,33	297,33	0%	407,87	465,05	14%			
DIAS TRABALHADOS	33,79	33,79	0,00	46,35	52,85	6,50			
CERÂMICA UTILIZADA (M²)	400,25	400,25	0,00	404,06	404,06	0,00			
ARGAMASSA UTILIZADA (KG)	1.852,58	1.852,58	0,00	1.852,58	1.852,58	0,00			
REJUNTE UTILIZADO (KG)	160,10	160,10	0,00	160,10	160,10	0,00			

Fonte: Autora (2016)

A planilha comparativa mostrada na Tabela 4.31 permite visualizar as horas de trabalho necessárias e material gasto para revestimento cerâmico de parede em cada opção. Quando não se consideram os fatores de projeto indicados pelo SINAPI (área da parede, altura do revestimento, dimensões da cerâmica e padrão de acabamento), no momento do levantamento, nota-se que para as opções A e B não teve alteração do número de horas trabalhadas nem do consumo de material. Já nas opções C e D esse acréscimo foi

de aproximadamente 14%, sendo que consumo de material permaneceu o mesmo em todas as opções.

Diante dos resultados da análise fica claro a peculiaridade de cada serviço. No caso do revestimento cerâmico em paredes, para o caso estudado, a composição que apresentou a melhor produtividade da mão de obra, não apresentou diferenças no prazo de execução do serviço quando os fatores de projeto foram ignorados. Já nas opções que consideraram os itens especificados em projeto (C e D) o levantamento de quantitativos resultou em 6,5 dias de trabalho a mais. Assim, cabe alerta para especificidade de cada obra orçada, pois a nova base de dados do SINAPI trabalha de forma sistêmica, considerando diferentes fatores, que geram resultados diferentes. Desta forma, cabe aos profissionais que trabalham com orçamento entender essa nova dinâmica e esquecer o método tradicional de orçamentação que generaliza os serviços.

Comparando-se a Opção "B", que seleciona o item mais produtivo com a Opção "D", que trabalha com o item especificado em projeto, pode-se observar essa diferença de dias, conforme mostrado na Tabela 4.32.

Tabela 4. 32– Revestimento Cerâmico – Comparação opções B x D

INDICADOR	REV. INTERNO CERÂMICA					
INDICADOR	В	D	DIF.			
HORAS M.O.	297,33	465,05	56%			
DIAS TRABALHADOS	33,79	52,85	19,06			
CERÂMICA UTILIZADA (M²)	400,25	404,06	3,81			
ARGAMASSA UTILIZADA (KG)	1.852,58	1.852,58	0%			
REJUNTE UTILIZADO (KG)	160,10	160,10	0%			

Fonte: Adaptado do SINAPI (2016)

Como visto na tabela 4.32, quando se realiza o levantamento de áreas ignorando os fatores de projeto indicados pelo SINAPI o tempo de execução do serviço de revestimento cerâmico aumenta 19,06 dias e o consumo de cerâmica 3,81 m², sendo que a quantidade de argamassa e rejunte permanece o mesmo.

Acerca dessa análise cabe observação sobre o aumento no consumo de peças cerâmicas, sendo que a argamassa de assentamento e o rejunte utilizado permanecem os mesmos. Tal fenômeno pode ser atribuído à perda resultante do corte de peças para assentamento em paredes com áreas menores que 5 (cinco) m².

De acordo com Gonçalves e Carvalho (2015) os coeficientes de mão de obra e consumo de materiais do SINAPI impactam diretamente na definição do serviço a ser executado.

Visando realizar um orçamento mais próximo do real, além dos fatores de projeto, produto e processo o profissional deve considerar o transporte do material no canteiro de obras. Para tanto o estudo considerou o projeto do canteiro de obras apresentado no capítulo 3 deste trabalho, e foram geradas tabelas para melhor visualização e interpretação dos fatores em cada situação, conforme mostrado nas Tabelas 4.33.

Tabela 4. 33– Revestimento Cerâmico – Comparação opções B x D

TRANSPORTE SERVIÇO CERÂMICO - DIAS TRABALHADOS										
TRANSPORTE A B C D										
SEM	33,79	33,79	46,35	52,85						
HORIZONTAL	36,23	36,23	48,82	55,30						
HORIZONTAL + VERTICAL	37,32	37,32	49,92	56,40						
DIFERENÇA DE DIAS	3,53	3,53	3,57	3,55						

Fonte: Autora (2016)

Ao considerar o transporte de materiais nas opções observa-se que o número de dias para execução dos serviços aumenta em aproximadamente 3,55 dias para todas as opções. Esta diferença, embora pequena, caso não considerada no planejamento da obra, e previsão das equipes pode resultar em atrasos no prazo de execução, gerando demanda de mão de obra não previstos, podendo aumentar o custo previsto.

O Gráfico 4.8 mostra essa diferença de dias para execução do mesmo serviço considerando as três opções: sem considerar transporte, considerando apenas transporte horizontal e considerando transporte vertical.

33,79 TRANSPORTE TRANS.HORIZONTAL TRANS.HORIZONTAL+VERTICAL

Dias de trabalho

25,85

A

B

C

D

D

Gráfico 4.8– Transporte de material – Revestimento externo

• Pintura

A base de dados do SINAPI oferece para o serviço de pintura 32 itens com diferentes composições, sendo 24 itens para área externa (fachadas e sacadas) e 8 para área interna. Devido a essa diferença que o SINAPI faz entre os locais de execução do serviço a análise também foi realizada de forma individual. De acordo com o método proposto as composições foram comparadas e depois selecionadas as mais produtivas. Conforme exemplo indicado na Tabela 4.34 e 3.5, as tabelas completas encontram-se no Anexo V.

Tabela 4. 34- Pintura externa

	PINTURA EXTERNA - 1 COR X 2 CORES										
LOCAL	SERVIÇO	COR	ITEM	PINTOR H/h	SERVENT E H/h	TEXTURA KG					
FACHADA	PINTURA	1 COR	88416	0,1510	0,0380	1,9380					
COM VÃOS	FINIUKA	2 CORES	88424	0,2600	0,0650	1,9380					
FACHADA	PINTURA	1 COR	88417	0,0720	0,0180	1,9380					
SEM VÃOS	FINIUKA	2 CORES	88426	0,1230	0,0310	1,9380					
SACADA	PINTURA	1 COR	88420	0,3110	0,0780	1,9380					
EXTERNA	TINTOKA	2 CORES	88428	0,5350	0,1340	1,9380					
SACADA	PINTURA	1 COR	88421	0,3620	0,0900	1,9380					
INTERNA	TINTOKA	2 CORES	88429	0,6230	0,1560	1,9380					
PAREDES	PINTURA	1 COR	88423	0,1760	0,0440	1,9380					
EXTERNAS	TINTOKA	2 CORES	88431	0,3030	0,0760	1,9380					
MOLDURAS DE EPS, PRÉ- FABRICADOS	PINTURA	-	88432	0,3740	0,0930	0,7820					

Fonte: Adaptado SINAPI (2016)

Tabela 4. 35– Pintura interna

	PINTURA INTERNA - PVA X ACRÍLICA										
LOCAL	SERVICO	TIPO	APLICAÇÃO	ITEM	PINTOR	SERVENT	TINTA				
LOCAL	SERVIÇO	111.0	AI LICAÇÃO	1112111	H/h	E H/h	L				
	PINTURA	PVA	MANUAL	88486	0,1700	0,0620	0,3300				
TETO	TINTOKA	IVA	MECÂNICA	88490	0,0410	0,0150	0,3700				
TETO	DINTELLDA	PINTURA	ACRÍLICO	MANUAL	88488	0,2440	0,0890	0,3300			
	TINTOKA	ACKILICO	MECÂNICA	88492	0,0590	0,0220	0,3700				
	PINTURA	PVA	MANUAL	88487	0,1300	0,0480	0,3300				
PAREDE	TINTOKA	IVA	MECÂNICA	88491	0,0320	0,0120	0,3700				
FAREDE	PINTURA ACRÍLICO	ACRÍLICO	MANUAL	88489	0,1870	0,0690	0,3300				
	INTOKA	ACRILICO	MECÂNICA	88493	0,0450	0,0170	0,3700				

Fonte: Adaptado SINAPI (2016)

Para áreas externas o SINAPI considerou como fatores de projeto o local de aplicação fachada (com ou sem vãos) ou sacada (interna ou externa) e número de cores (1 ou 2). Desta forma, comparando todos os itens disponíveis na base de dados do SINAPI para o serviço de pintura da área externa nota-se que as composições para fachadas sem vãos com apenas 1 cor são as que apresentam os melhores coeficientes de produtividade da mão de obra, o consumo de material é mesmo para todas as composições.

Devido à ausência de vãos e utilização de apenas uma cor, os recortes e acabamentos necessários são menores, justificando a melhor produtividade da mão de obra em fachadas sem vãos com apenas 1 cor.

Em áreas internas os fatores de projeto considerados pelo SINAPI foram local (teto ou parede) e tipo de pintura (PVA ou Acrílica). Comparando os 8 itens observa-se que a tinta PVA é mais produtiva que a acrílica, principalmente se aplicada de forma mecânica sobre a parede.

Após identificados os itens mais produtivos e concluída a etapa de levantamento de áreas, os dados são lançados nas planilhas base, conforme exemplo mostrado nas Tabelas 4.36. As demais planilhas encontram-se no Anexo VI.

Tabela 4. 36– Pintura- Opção "A"

	ORÇAMENTO C-BIOTECH - PINTURA EXTERNA - FACHADA								
PINTURA MAIS PRODUTIVO - TEXTURA 1 COR									
	OPÇÃO A								
	ÁREA DE TOTAL DA FACHADA								
	PREPARO MECÂNICO								
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL					
	APLICAÇÃO MANUAL DE PINTURA COM TINTA TEXTURIZADA ACRÍLICA EM PANOS CEGOS	S DE							
88417	88417 FACHADA (SEM PRESENÇA DE VÃOS) DE EDIFÍCIOS DE MÚLTIPLOS PAVIMENTOS, UMA COR.								
	AF_06/2014								
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA								
	PREPARO MECÂNICO								
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL					
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0720	118,32					
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0180	29,58					
38877	38877 MASSA PARA TEXTURA LISA DE BASE ACRILICA,USO INTERNO E EXTERNO KG 1,9380								
TOTAL DE HORAS DE M.O									
	TOTAL DE CONSUMO DE MASSA TEXTURIZADA			3184,70					

Fonte: Adaptado SINAPI (2016)

Este procedimento foi realizado para as quatro opções propostas no estudo, para os dois locais (Interno e Externo) e os resultados foram compilados como demonstrados nas Tabelas 4.37 e 4.38.

Tabela 4. 37 – Pintura Externa – Comparação opções

INDICADOR	OPÇÕ1	OPÇÕES - PINTURA TEXTURIZADA EXTERNA						
INDICADOR	A	В	DIF.	C	D	DIF.		
HORAS M.O.	147,90	270,86	83%	420,68	420,68	0%		
DIAS TRABALHADOS	16,81	30,78	13,97	47,80	47,80	0,00		
TINTA UTILIZADA (L)	3.184,70	3.184,70	0,00	542,29	542,29	0,00		

Fonte: Autora (2016)

Tabela 4. 38– Pintura Interna – Comparação opções

INDICADOR	OPÇÕES - PINTURA INTERNA							
INDICADOR	A	В	DIF.	C	D	DIF.		
HORAS M.O.	124,61	124,61	0%	725,00	725,00	0%		
DIAS TRABALHADOS	14,16	14,16	0,00	82,39	82,39	0,00		
TINTA UTILIZADA (L)	1.047,85	1.047,85	0,00	934,57	934,57	0,00		

Fonte: Autora (2016)

A planilha comparativa mostrada na Tabela 4.37 permite visualizar as horas de trabalho necessárias e material gasto para pintura externa com textura. As opções A e C, que não consideram os fatores de projeto, local e presença de vãos, quando comparadas com as opções que realizaram o levantamento de acordo com o SINAPI, têm um acréscimo de 13,97 dias (Opção A x B) de trabalho. Comparando-se as opções C e D nota-se que o

tempo de execução da tarefa permanece o mesmo. Em relação ao consumo de material, a quantidade de tinta utilizada permanece a mesma, não sendo influenciado pela forma que foi realizado o levantamento de áreas.

Para a pintura interna, de acordo com a tabela 4.38, quando se realiza o levantamento de áreas ignorando os fatores de projeto indicados pelo SINAPI o tempo de execução do serviço permanece o mesmo, para as quatro opções, A e B que consideram o item mais produtivo (14,16 dias) e C e D, que consideram o item especificado em projeto (82,39 dias). Esta análise mostra que para a obra estudada o levantamento de áreas sem considerar os fatores indicados no SINAPI não prejudica o cronograma de execução da tarefa.

A fim de analisar o impacto que a escolha do item gera na produtividade da mão de obra e consumo de materiais comparou-se a Opção "B", que seleciona o item mais produtivo com a Opção "D", que trabalha com o item especificado em projeto, para ambos os locais, interno e externo. Conforme Tabelas 4.39 e 4.40.

Tabela 4. 39– Comparação – Pintura Externa Opção "B" x "D"

INDICADOR	PINTURA EXTERNA TEXTURIZADA					
INDICADOR	В	D	DIF.			
HORAS M.O.	270,86	420,68	55%			
DIAS TRABALHADOS	30,78	47,80	17,03			
TINTA TEXTURIZADA (KG)	3.184,70	542,29	-2642,41			

Fonte: Autora (2016)

Em áreas externas a escolha do item considerado mais produtivo reduz o prazo de execução da tarefa, porém, consome 2.642,41Kg a mais de material que a utilização do item especificado em projeto. Esta análise mostra o quão enganoso pode ser a escolha do item apenas pelos coeficientes de produtividade da mão de obra. Além de prever um custo maior com o material, a realização do orçamento sem consultar a especificação de projeto pode causar impactos no cronograma da obra, conforme indicado na comparação apresentada na tabela 4.39.

Tabela 4. 40– Comparação – Pintura Interna Opção "B" x "D"

INDICADOR	PINTURA INTERNA				
INDICADOR	В	D	DIF.		
HORAS M.O.	124,61	725,00	482%		
DIAS TRABALHADOS	14,16	82,39	68,23		
TINTA UTILIZADA (L)	1.047,85	934,57	-113,28		

No caso de pintura das áreas internas a composição que apresenta a melhor produtividade da mão de obra é a que considera aplicação mecânica de tinta látex PVA, desta forma, para a opção B foram aplicados os coeficientes deste item. Assim, percebese que a opção B consome 113,28 litros de tinta a mais que a opção D, porém, ao especificar a composição de acordo com o projeto têm-se um acréscimo de 68,23 dias na execução do serviço.

Tal análise nos direciona a uma reflexão sobre a importância de se conhecer as diferentes possibilidades de execução de uma tarefa. No caso estudado, ao optar pela aplicação mecânica de pintura têm-se um gasto maior de material e necessidade de previsão da máquina pulverizadora, porém o prazo de execução do serviço é reduzido em 482%. Em contrapartida, ao aplicar a pintura de forma manual, têm-se uma diminuição no consumo de material, mas o prazo aumento 113,28 dias.

Para o serviço de pintura interna, a utilização da composição que apresenta a melhor produtividade da mão de obra não difere do especificado em projeto, o que muda é a forma de execução do serviço. Desta forma, ressalta-se que a decisão deve ser tomada em concordância com o engenheiro residente da obra e com o setor de planejamento, pois a logística deve prever os equipamentos e equipe especializada para execução da pintura de forma mecânica, além de contabilizar o prazo para execução do serviço corretamente.

Em relação à influência do transporte no prazo de execução do serviço, foram geradas tabelas para comparação das três situações possíveis: sem considerar transporte de material, considerando apenas transporte horizontal e considerando transporte horizontal e vertical. Conforme mostrado nas Tabelas 4.41 e 4.42.

Tabela 4. 41 – Comparação – Transporte Pintura externa

TRANSPORTE	A	В	C	D
SEM	106,06	118,96	176,76	154,57
HORIZONTAL	108,33	120,82	180,80	158,60
HORIZONTAL + VERTICAL	113,56	125,13	190,08	160,24
DIFERENÇA DIAS	7,50	6,17	13,32	5,67

Tabela 4. 42 – Comparação – Transporte Pintura interna

TRANSPORTE	A	В	C	D
SEM	14,16	14,16	82,39	82,39
HORIZONTAL	17,16	17,16	85,06	85,06
HORIZONTAL + VERTICAL	17,59	17,59	85,45	85,45
DIFERENÇA DIAS	3,43	3,43	3,06	3,06

Fonte: Autora (2016)

Ao considerar o transporte de materiais observa-se que o número de dias para execução dos serviços tem um acréscimo que varia de 3,06 até 13,32 dias dependendo da opção analisada. Este excedente de dias é um indicativo da importância de se considerar o transporte de materiais, sendo que a não previsão do número de horas e mão de obra necessária pode gerar problemas na programação da obra e demanda de operários.

Os Gráficos 4.9 e 4.10 mostram a diferença de dias para execução do serviço de pintura para as áreas externas e internas considerando as três opções: sem considerar transporte, considerando apenas transporte horizontal e considerando transporte vertical.

Gráfico 4. 9- Transporte de material - Pintura externa

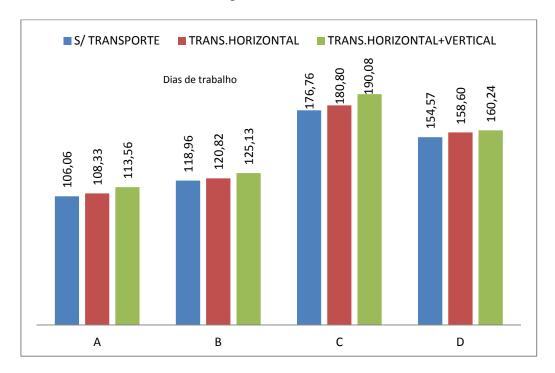
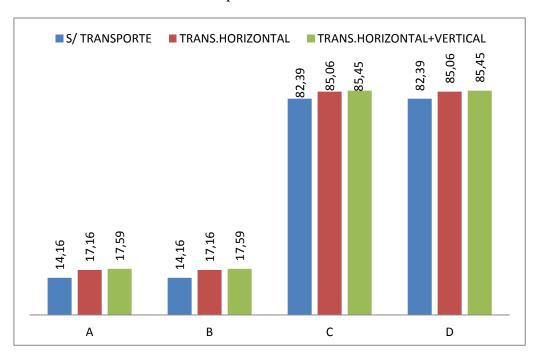


Gráfico 4. 10- Transporte de material - Pintura Interna



4.2.3.2 Análise estatística

Diante da análise comparativa realizada para os serviços estudados de forma individual, cabe também análise estatística para avaliar se os fatores apresentam diferenças significativas. Para tanto, considerou-se a execução de todos os serviços nas quatro opções oferecidas pelo SINAPI e as hipóteses foram estudadas de acordo com o estabelecido no capítulo 3 - método.

Para pautar as análises, os dados considerados nas amostras foram extraídos das planilhas de composições dos serviços apresentadas na etapa de análise individual dos serviços. Para tanto, a informação dos dias de execução necessários para conclusão de cada serviço foram organizados em uma tabela de acordo com os fatores a serem analisados: (i) fatores produto (Opções A x C e B x D) e (ii) fatores projeto (Opções A x B e C x D), conforme Tabela 4.43.

Tabela 4. 43– Classificação fatores com relação aos dias de execução dos serviços

FAT	OR PROJETO		FAT	OR PRODUTO)
COMPARAÇÃO	AMOSTRAS A X B	AMOSTRAS C X D	COMPARAÇÃO	AMOSTRAS A X C	AMOSTRAS B X D
FATOR	SERVIÇOS		FATOR	SERV	'IÇOS
1	231,71	535,83	1	231,71	256,87
1	14,16	82,39	1	14,16	14,16
1	102,98	137,10	1	102,98	102,98
1	13,45	24,78	1	13,45	14,87
1	106,06	176,76	1	106,06	118,96
1	58,25	206,29	1	58,25	68,54
1	33,79	46,35	1	33,79	33,79
2	256,87	585,28	2	535,83	585,28
2	14,16	82,39	2	82,39	82,39
2	102,98	137,10	2	137,10	137,10
2	14,87	24,78	2	24,78	24,78
2	118,96	154,57	2	176,76	154,57
2	68,54	194,64	2	206,29	194,64
2	33,79	52,85	2	46,35	52,85
		1 - SEM	FATOR		
		2 - CON	1 FATOR		

A análise dos dados procedeu-se de duas formas :

- I) Comparação entre os dados das opções A x B e C x D FATOR PROJETO Para investigar a influência do fator projeto (levantamento realizado de acordo com SINAPI) no prazo de execução dos serviços estudados, em dias de trabalho. Para a coluna indicada pelo fator, considera-se "1" a opção utilizada que não considerou o fator projeto no momento do levantamento de áreas (opções A e B), e "2" a opção que considerou o fator projeto no momento do levantamento de áreas (opções C e D). Nesta análise a escolha do material especificado é isolada para permitir avaliar apenas o fator projeto. Por isso a separação entre as opções A; B e C; D.
- II) Comparação entre os dados das opções A x C; B x D FATOR PRODUTO Esta estrutura de avaliação permite a análise da influência do fator produto (tipo de material especificado) no prazo de execução dos serviços estudados, no caso, a grandeza de medida utilizada foi dias de trabalho. Para a coluna indicada pelo fator, considera-se "1" a opção utilizada que não considerou o fator produto (opções A e C), e "2" a opção que considerou (opções B e D). Nesta análise a forma de levantamento das áreas é isolada para permitir avaliar apenas o fator produto. Por isso a separação entre as opções A; C e B; D.

Por meio do pacote estatístico *Statistical Package for Social Sciences* IBM SPSS 24 foi efetuado os testes de normalidade de *Kolmogorov-Smirnov*(K-S) e de Shapiro-Wilk (S-W), com grau de confiança de 95% (nível de significância (α) de 5%.

As variáveis analisadas nos ensaios são consideradas do tipo qualitativas (assumem valores numéricos) e contínuas (obtidas por meio de medição).

Para tanto o primeiro passo foi realizar a estatística descritiva e análise da normalidade dos dados a fim de definir o teste a ser utilizado (paramétrico ou não paramétrico).

4.2.3.2.1 Análise dos fatores de projeto – Opções A x B e C x D

A etapa inicial tem o intuito de descrever e resumir os dados da amostra por meio da análise descritiva. Assim, os valores obtidos para medidas de tendência central e de dispersão encontram-se na Tabela 4.44.

Tabela 4. 44– Análise Descritiva Fatores de Projeto

	ANÁLISE DES CRITIVA - FATORES DE PROJETO									
			Levantament	Levantamento	Levantament	Levantamento				
			o adicional	SINAPI	o adicional	SINAPI				
			(A)	(B)	(A)	(B)				
AXB e	Média		80,0571	87,1671	172,7857	175,9443				
CXD	95% Intervalo	limite inferior	8,8227	8,1367	12,4750	,2129				
	de confiança	limite superior	151,2916	166,1976	333,0965	351,6756				
	5% Erro pa	drão média	75,3324	81,7952	160,8391	161,6014				
	Mediana		58,2500	68,5400	137,1000	137,1000				
	Variância		5932,557	7302,150	30046,004	36104,374				
	Desvio Pad	lrão	77,02309	85,45262	173,33783	190,01151				
	Mínimo		13,45	14,16	24,78	24,78				
	Máximo		231,71	256,87	535,83	585,28				
	Amplitude		218,26	242,71	511,05	560,50				
	Coeficiente	de variação	91,90	104,09	159,94	141,79				
	Assimietria	ļ	1,443	1,495	1,875	2,122				
	Curtose	-	2,198	2,428	3,996	4,948				

Fonte: Autora (2016)

O coeficiente de assimetria é usado para indicar quanto e como a distribuição de frequências se afasta da simetria. Valores de assimetria iguais a zero indicam que a distribuição é simétrica. Caso os valores sejam positivos, a distribuição é assimétrica à direita, e se foram negativos, assimétrica à esquerda (WERKEMA,1996).No caso das quatro amostras analisadas pode-se dizer que a distribuição é assimétrica à direita.

O limite inferior do intervalo de confiança para as opções que não consideram os fatores de projeto no momento do levantamento de áreas foram de 8,8227 e 12,4750 dias para as opções A e C respectivamente e o dos itens que consideram os fatores projeto no momento do levantamento de áreas e seguiram as orientações indicadas no SINAPI para cada serviço, foram de 8,1367 e 0,2129 para as opções B e D respectivamente. Para o limite superior observa-se também grande diferença entre as opções, indicando que o fator projeto interfere na produtividade da mão de obra.

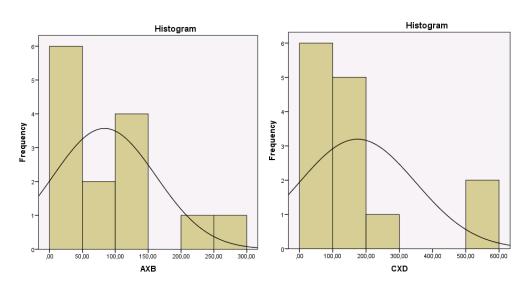
Além da análise descritiva foram realizados testes de normalidade para verificação da distribuição dos dados, conforme mostrado na Tabela 4.45 e no Gráfico 4.11.

Tabela 4. 45– Classificação fatores

	TES TE DE NORMALIDADE - FATOR PROJETO										
AXB e	Kolme	ogorov-Smir	nov ^b	S	hapiro-Wilk		Análise				
CXD	Estatatística	Gl	Sig.	Estatatística	Gl	Sig.	Allalise				
Item + produtivo (A)	,225	7	,200*	,847	7	,115	Não rejeita H0				
Item especificado (B)	,212	7	,200*	,846	7	,113	Não rejeita H0				
Item + produtivo (C)	,281	7	,102	,802	7	,043	Não rejeita H0				
Item especificado (D)	,318	7	,031	,747	7	,012	Rejeita H0				

Fonte: Autora (2016)

Gráfico 4. 11- Histogramas para análise de normalidade dos dados



Fonte: Autora (2016)

Os testes de normalidade são realizados para verificar se a distribuição de probabilidade associada a um conjunto de dados pode ser aproximada pela distribuição normal. Desta forma têm-se a hipótese de nulidade de que a variável aleatória adere à distribuição Normal, contra a hipótese alternativa de que a variável aleatória não adere à distribuição Normal. A decisão é tomada ao observar o valor-p dos testes e comparar com o nível de

significância adotado. Se o valor-p do teste for menor que o nível de significância escolhido, rejeita-se a hipótese de normalidade. Quanto menor for o valor-p, menor é a consistência entre os dados e a hipótese nula.

Então, a regra de decisão adotada para saber se a distribuição é Normal ou não é: i) rejeitar H0 se valor- $p \le \alpha$, ou seja, não se pode admitir que o conjunto de dados em questão tenha distribuição Normal; (ii) não rejeitar H0 se valor- $p > \alpha$, ou seja, a distribuição Normal é possível para o conjunto de dados em questão. Assim, um baixo valor de Significância (Sig. ou valor-p < 0.05) indica que a distribuição dos dados difere significativamente de uma distribuição Normal.

Para o teste K-S as amostras A, B e C, apresentam p-valor > 0,05 ,indicando que não se deve rejeitar a hipótese de normalidade H0 e que os dados tem distribuição normal, podendo as amostras serem analisadas estatisticamente pelo teste de hipóteses paramétrico teste t-student.

Analisando a amostra D, para ambos os testes (K-S e S-W) o grau de significância foi menor que 0,05 (p valor igual 0,31 < 0,05), indicando que a hipótese H0 deve ser rejeitada e que os dados não têm distribuição normal. Conforme verificado no capítulo de método uma das pressuposições para aplicação de testes paramétricos é que os dados tenham distribuição normal. Desta forma, a análise realizada indica que o ideal é a utilização de um teste não paramétrico, no caso o teste utilizado para comparar as amostras C e D foi o teste de Mann-Whitney para amostras independentes.

Vale ressaltar que a classificação de paramétrico ou não-paramétrico é referente ao tipo de teste estatístico, e não à variável aleatória.

Assim, a primeira análise foi realizada lançando os dados das amostras de produtividade da mão de obra A e B no programa SPSS e foram obtidos os resultados apresentados na Tabela 4.46.

Tabela 4. 46– Estatística de grupo – Fator Projeto

	ESTATÍSTICA DE GRUPO - FATOR PROJETO									
Fator Projeto		N	M édia	Desvio Padrão	Erro padrão da média					
AXB	1	7	80,0571	77,02309	29,11199					
AAD	2	7	87,1671	85,45262	32,29805					
1 - Levantamento tradicional										
2 - Levantam	ento de acord	lo com o Sina	pi							

Analisando a tabela 4.46, observa-se que as amostras que utilizam o levantamento de acordo com o indicado no SINAPI e consideram os fatores projeto, apresentam média um pouco maior que da amostra que teve o levantamento de áreas realizado de forma tradicional, não considerando o fator projeto. Tal análise mostra que ao seguir as orientações do SINAPI o número de horas para execução dos serviços aumenta. Esta observação é importante para previsão do prazo das atividades e conclusão do serviço.

Assim, buscando compreender se o fator projeto gera consequências no prazo de execução dos serviços utilizaram-se as amostras apresentadas na tabela 4.47 para análise estatística por meio do teste de hipóteses, conforme estipulado no capítulo de método.

Tabela 4. 47– Teste T – Fator Projeto – A x B

	Teste de amostras independentes - Fator projeto										
		Teste de para igua varia	ıldade de		Test-t para igualdade de médias						
F Sig. t df Sig. (2- Diferença média diferença diferença					confiança da	a diferença Superior					
	Variações iguais assumida s	0,0326	0,8597	-0,1635	12,0000	0,8728	-7,1100	43,4819	-101,8488	87,6288	
AXB	Variações iguais não assumida s			-0,1635	11,8729	0,8729	-7,1100	43,4819	-101,9615	87,7415	

Fonte: Autora (2016)

Para interpretação dos dados do teste de amostras independentes o primeiro passo é analisar o teste de Levene (teste F) para igualdade de variâncias. Se o p valor > 0,05 se aceita a hipótese nula H0 - igualdade de variâncias, caso contrário, se o p valor < 0,05

rejeita-se H0 e aceita a hipótese alternativa de que a variância não é homogênea. No caso estudado, para o teste F, aceita-se H0 (p valor 0,8597 > 0,05) e analisa-se o teste T de acordo com as informações da primeira linha.

Para comparação das médias, considera-se H0 como sendo a hipótese nula em que o fator projeto não interfere no prazo de execução dos serviços ($\mu 1= \mu 2$), e a hipótese alternativa H1 indicando que o fator projeto gera alterações no prazo de execução dos serviços ($\mu 1<\mu 2$).

Diante da formulação, coloca-se à prova a hipótese nula (H0) analisando o grau de significância, apresentado no teste t. Para tanto o p valor é igual 0,8728 > 0,05, não rejeitando a hipótese H0. Está informação, do ponto de vista estatístico, indica que duas médias analisadas não têm diferença estatística significativa. Porém de acordo com Rumsey(2009) a conclusão que uma diferença não é estatisticamente significativa, não é uma indicação que as médias sejam iguais, ou que não exista um efeito substantivo. Tal resultado indica apenas que não houve evidencia suficientemente forte para provar que a hipótese nula era falsa.

Para as amostras C e D, que consideraram o fator projeto para levantamento das áreas e seguiram as orientações do SINAPI, utilizou-se o teste não paramétrico de Mann-Whitney. Os dados foram lançados no programa SPSS, e foram obtidos os valores apresentados na Tabela 4.48.

Tabela 4. 48– Teste de Mann-Whitney – Fator Projeto – C x D

Hypothesis Test Summary

	Null Hypothesis	Test	Sig.	Decision
1	The distribution of CXD is the same across categories of PROJETO.	Independent- Samples Mann- Whitney U Test	1,0001	Retain the null hypothesis.

Fonte: Autora (2016)

Com as informações fornecidas pelo teste de Mann-Whitney sobre o grau de significância observa-se que o p valor é maior que 0,05 (1,00 > 0,05), indicando que a hipótese H0 não é rejeitada. Desta forma, do ponto de vista estatístico, não existe

diferença estatística significativa entre as duas médias analisadas, o que não quer dizer que não exista um efeito substantivo.

Na fase de levantamento cada elemento (alvenaria, revestimento, pintura) deve ser analisado separadamente, para ser levantado conforme as peculiaridades de cada um.

Diversos autores, em diferentes momentos, citam a importância do levantamento de quantitativos no processo de orçamentação.

Para Mattos (2006), todo serviço identificado precisa ser quantificado. O levantamento de quantitativos é uma das principais tarefas do orçamentista. Um pequeno erro de conta pode gerar um erro de enormes proporções e consequências nefastas.

De acordo com Marchiori (2009) "levantar as quantidades de serviço nos projetos é uma das principais etapas do prognóstico de custos de uma obra".

O comprometimento do profissional com a etapa de levantamento de quantitativos é de extrema importância para o processo de orçamentação. Erros nessa etapa podem gerar graves problemas na execução, desencadeando em atrasos na obra e custos excedentes.

Para Melhado e Pinto (2015) "o levantamento de quantidades é uma das tarefas mais importantes para a gestão de projetos, uma vez que alimenta tanto o controle de custos quanto o planejamento da produção, considerando que sobre seus dados são aplicados preços unitários e produtividades esperadas para, enfim, calcular o prazo e o custo final para a obra. Apesar disso, é uma atividade cuja metodologia é pouco discutida e também são poucas as contribuições para a melhoria de seus processos, principalmente no que diz respeito à inovação."

Santos et. al.(2015) em seu estudo sobre as causas de aumentos de custos e prazos em obras de edificações públicas municipais, citam que as principais causas dos aumentos nos prazos de entrega dos empreendimentos estão associadas a problemas na fase de concepção e de projeto dos empreendimentos, como falhas na compatibilização dos projetos ou questões decorrentes de deficiências nos desdobramentos da etapa de projetos, como é o caso da orçamentação e planejamento da produção.

Assim, observa-se a importância da etapa de quantificação para o processo de orçamentação. Portanto, ao se utilizar a Base de Dados do SINAPI, é importante atentar para as peculiaridades das novas composições aferidas.

No SINAPI (2014), os elementos têm diferentes características que influenciam a composição. Uma vez estruturadas as especificações técnicas (tipo do bloco, dimensões, preparo) a quantificação deve ser realizada de acordo com os fatores influenciadores de cada serviço.

O levantamento por área líquida deve ser feito separadamente, pois cada metragem tem uma composição diferente. Da mesma forma, deve ser feito para as áreas com e sem vãos, pois ignorar esses fatores pode gerar orçamentos equivocados que acarretaram em erros de cronograma durante a execução dos serviços.

4.2.3.2.2 Análise dos fatores de produto – Opções A x C e B x D

Conforme realizado na análise dos fatores de projeto, para os fatores de produto o primeiro passo é submeter os dados à análise descritiva, conforme apresentado na tabela 4.49.

Tabela 4. 49 – Análise descritiva – Fator Produto

	ANÁLISE DES CRITIVA - FATORES DE PRODUTO								
			Item+	Item	Item+	Item			
			produtivo	especificado	produtivo	especificado			
			(A)	(C)	(B)	(D)			
AXC e	Média		80,0571	172,7857	87,1671	175,9443			
BXD	95% Intervalo	limite inferior	8,8227	12,4750	8,1367	0,2129			
	de confiança	limite superior	151,2916	333,0965	166,1976	351,6756			
	5% Erro pa	drão média	75,3324	160,8391	81,7952	161,6014			
	Mediana		58,2500	137,1000	68,5400	137,1000			
	Variância		5932,557	30046,0037	7302,1503	36104,3740			
	Desvio Pad	lrão	77,02309	173,3378	85,4526	190,0115			
	Mínimo		13,45	24,7800	14,1600	24,7800			
	Máximo		231,71	535,8300	256,8700	585,2800			
	Amplitude		218,26	511,0500	242,7100	560,5000			
	Coeficiente de variação		91,90	159,9400	104,0900	141,7900			
	Assimietria	Assimietria		1,8745	1,4949	2,1219			
	Curtose		2,198	3,9961	2,4281	4,9484			

Analisando o coeficiente de assimetria observa-se que os valores das quatro amostras são positivos, indicando que a distribuição é assimétrica à direita.

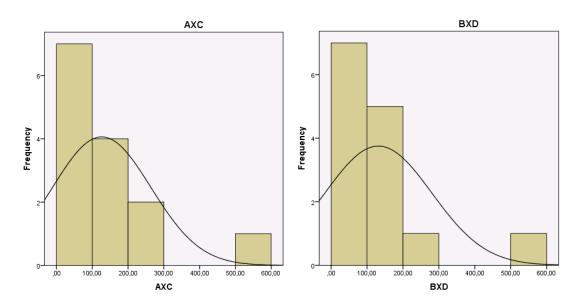
O limite inferior do intervalo de confiança para as opções que consideram o item mais produtivo foram de 8,8227 e 8,1367 dias para as opções A e B respectivamente e o dos itens que consideram o produto especificado foram de 12,4750 e 0,2129 para as opções C e D respectivamente. Portanto pode-se concluir, com alto grau de confiança que o fator produto interfere na produtividade da mão de obra, ainda mais quando comparado o limite superior que para as duas comparações (AxC e BxD) são mais que o dobro.

Além da análise descritiva foram realizados testes de normalidade para verificação da distribuição dos dados, conforme mostrado na Tabela 4.50.

Tabela 4. 50– Teste para verificação de normalidade de dados – Fator Produto

	TES TE DE NORMALIDADE										
AXC e	Kolm	ogorov-Smir	nov ^b	S	hapiro-Wilk		Análise				
BXD	Estatatística	Gl	Sig.	Estatatística	Gl	Sig.	Allalise				
Item + produtivo (A)	,225	7	,200*	,847	7	,115	Não rejeita H0				
Item especificado (C)	,281	7	0,102	,802	7	,043	Não rejeita H0				
Item + produtivo (B)	,212	7	,200*	,846	7	,113	Não rejeita H0				
Item especificado (D)	,318	7	0,031	,747	7	,012	Rejeita H0				

Gráfico 4. 12– Histogramas para análise de normalidade dos dados



Para análise de distribuição normal dos dados adota-se a seguinte regra de decisão: se valor- $p \le \alpha$, rejeita-se H0, ou seja, não se pode admitir que o conjunto de dados em questão tenha distribuição Normal; e se valor- $p > \alpha$, não se rejeita H0, ou seja, a distribuição normal é possível para o conjunto de dados em questão. Assim, um baixo valor de Significância (Sig. ou valor-p < 0.05) indica que a distribuição dos dados difere significativamente de uma distribuição Normal.

Analisando as amostras A, B e C, o teste K-S indica que não deve se rejeitar a hipótese de normalidade H0 pois o p valor foi maior que 0,05, concluindo-se que os dados tem distribuição normal. Desta forma, cabe aplicação do teste de hipóteses paramétrico teste t-student.

Para a amostra D, os testes K-S e S-W apresentaram p valor < 0,05, indicando que a hipótese H0 deve ser rejeitada e os dados não tem distribuição normal, devendo ser aplicado um teste não paramétrico. Desta forma como a intenção é comparar a média das opções B e D, foi utilizado o teste de Mann-Whitney para amostras independentes.

De acordo com Normando *et al* (2010), uso de um teste paramétrico, como o teste t, torna mais provável detectar uma diferença real entre amostras como sendo estatisticamente significativa.

Assim, ao lançar os dados das amostras de produtividade da mão de obra A e C no programa SPSS, foram obtidos os dados apresentados nas Tabelas 4.51.

Tabela 4. 51 – Estatística de grupo – Fator Produto

ES TATÍS TICA DE GRUPO									
Fator P	Produto	N	M édia	Desvio Padrão	Erro padrão da média				
AXC	1	7	80,0571	77,0231	29,1120				
AAC	2	7	172,7857	173,3378	65,5155				
1 - Item + produtivo									
2 - Item espe	2 - Item especificado								

Fonte: Autora (2016)

Analisando a tabela 4.51, observa-se que a média para as amostras que utilizam o item mais produtivo representa menos da metade de dias da média que considera o item especificado em projeto. Esta observação aponta a influência que o fator produto gera na produtividade da mão de obra, alertando para a necessidade de considerar nas composições orçamentárias o item especificado em projeto.

Para avaliar se realmente o tempo de execução dos serviços são afetados pelo fator produto, utilizou-se as amostras apresentadas na tabela 4.43 e foi realizado o teste de hipóteses para as médias das duas amostras, conforme estipulado no capítulo de método e apresentado na Tabela 4.52.

Tabela 4. 52– Teste T – Fator Produto

	Teste de amostras independentes									
		Teste Levene igualda	e para	Test-t para igualdade de médias						
		F	Sig.	t	df	Sig. (2- extremidades)	Diferença média	Erro padrão de diferença	confiança da Inferior	diferença Superior
AxC	Variações iguais assumidas	1,354	,267	-1,293	12	,220	-92,7286	71,6924	-248,9328	63,4757
AXC	Variações iguais não assumidas			-1,293	8,280	,231	-92,7286	71,6924	-257,0818	71,6246

Como visto anteriormente o primeiro passo para interpretação dos dados do teste de amostras independentes é analisar o teste de Levene (teste F) para igualdade de variâncias. Se o p valor > 0,05 se aceita a hipótese nula H0 - igualdade de variâncias, caso contrário, se o p valor < 0,05 rejeita-se H0 e aceita a hipótese alternativa de que a variância não é homogênea. No caso estudado, para o teste F, aceita-se H0 (p valor 0,267 > 0,05) e analisa-se o teste T de acordo com as informações da primeira linha.

Foi realizada a comparação das médias, onde H0 é a hipótese nula em que o fator produto não interfere no prazo de execução dos serviços ($\mu 1= \mu 2$), e a hipótese alternativa H1 que será verificada quanto ao impacto que o fator produto gera no prazo de execução dos serviços ($\mu 1<\mu 2$).

Analisando o grau de significância, têm-se o p valor 0,220 > 0,05, isso indica que a hipótese H0 não é rejeitada. Está informação, do ponto de vista estatístico, indica que duas médias analisadas não têm diferença estatística significativa. Porém como já visto anteriormente não se pode considerar essa análise como sendo uma indicação que as médias são iguais, ou que não exista um efeito substantivo.

Para as amostras B e D utilizou-se o teste não paramétrico de Mann-Whitney. Os dados foram lançados no programa SPSS, e foram obtidos os valores apresentados na Tabela 4.53.

Tabela 4. 53– Teste de Mann-Whitney – Fator Produto

Hypothesis Test Summary

Null Hypothesis Test Sig. Decision Independent-Samples Mann-Whitney U Test Retain the null hypothesis.

Fonte: Autora (2016)

Analisando o grau de significância, têm-se o p valor 0,259 > 0,05, indicando que a hipótese H0 não é rejeitada e do ponto de vista estatístico, não existe diferença estatística significativa entre as duas médias analisadas. Porém, como exposto na análise do teste—t para as opções A e C de acordo com Rumsey (2009) essa não é uma

indicação que as médias sejam iguais, ou que não exista um efeito substantivo. Indicando apenas que não houve evidencia suficientemente forte para provar que a hipótese nula era falsa.

A diferença na média de dias de execução dos serviços observada na tabela 4.53, que compara as opções A e C, indica a influência que o fator produto gera na produtividade da mão de obra.

De acordo com Melo e Carvalho (2016) quanto maior a espessura do bloco cerâmico (9, 14 e 19 cm) menor é a produtividade da mão de obra. De acordo com as autoras, o fenômeno explica-se pela dificuldade encontrada pelos funcionários no manuseio dos blocos, pois quanto maior sua espessura, mais pesado ele se torna.

Em outro estudo sobre a influência de peças cerâmicas em projetos de arquitetura, os autores constataram que em placas cerâmicas de dimensões menores os números de cortes das peças eram maiores que em placas cerâmicas de dimensões maiores. Para os autores as pausas para realização dos cortes diminuem a produtividade da mão de obra (GONÇALVES;CARVALHO, 2015).

Desta forma, visando não cometer erros no cronograma da obra, vale ressaltar a importância de se considerar a composição que oferece as características de produto em conformidade com o projeto.

De acordo com Mattos (2006) as especificações técnicas são documentos de texto que trazem informações de natureza mais qualitativa do que quantitativa. Elas contêm, entre outras: descrição qualitativa dos materiais a serem empregados (pisos, tintas, esquadrias, etc.); padrões de acabamento; tolerâncias dimensionais dos elementos estruturais e tubulações; critério de aceitação de materiais; tipo e quantidade de ensaios a serem feitos; resistência do concreto; grau de compactação exigido para aterro; granulometria dos agregados e interferências com tubulações enterradas.

Desta forma, é fundamental ao orçamentista, antes de iniciar o processo de orçamentação, analisar todas as plantas técnicas e documentos que indiquem as especificações e exigências técnicas. É por meio dessas informações que o orçamento irá ser estruturado.

A análise foi realizada para todos os serviços estudados para as quatro opções A, B, C e D, nos três casos: sem considerar transporte; considerando transporte horizontal; considerando transporte horizontal e vertical. Os dados considerados nas amostras foram organizados, conforme Tabela 4.54.

Tabela 4. 54– Dias trabalhados para execução dos serviços

	DIAS TRABALHADOS PARA EXECUÇÃO DOS SERVIÇOS ESTUDADOS											
SERV.	A	AH	AHV	В	ВН	BHV	C	СН	CHV	D	DH	DHV
ALV.	369,88	448,81	597,77	404,20	483,38	633,08	1429,70	1668,61	2042,20	1496,85	1736,38	2111,48
CHAP.	21,31	21,74	24,94	22,81	23,15	26,36	31,89	35,18	44,16	31,89	35,18	44,16
BEM.	106,40	115,24	139,40	119,30	128,14	152,30	254,44	283,84	364,25	245,39	274,80	355,21
PINT.	30,97	43,09	43,61	44,94	57,06	59,34	130,19	134,42	135,12	130,19	134,42	135,12
M.C.	102,98	103,25	103,29	102,98	103,25	103,29	137,10	137,49	137,55	137,10	137,49	137,55
GESSO	106,06	108,33	113,56	118,96	120,82	125,13	176,76	180,80	190,08	154,57	158,60	160,24
CER.	33,79	36,23	37,32	33,79	36,23	37,32	46,35	48,82	49,92	52,85	55,30	56,40
TOTAL	771,38	876,68	1059,88	846,97	952,03	1136,81	2206,43	2489,17	2963,28	2248,84	2532,18	3000,15
	A, B, C e D - SEM TRANSPORTE											
	AH, BH, CH e DH - TRANSP ORTE HOR ZOTAL											
	•	•	AHV, B	HV, CHV e	DHV - TR	ANSPORT	E HOR ZON	TALE VEI	RTICAL	•		

Fonte: Autora (2016)

Após lançar os dados no programa SPSS, a primeira tabela apresentada indica os dados da análise descritiva, conforme mostrado na Tabela 4.55.

Tabela 4. 55 – Análise descritiva – Fator Transporte

	ANÁLIS E DES CRITIVA - TRANS PORTE									
Transporte N			Desvio		Intervalo de	confiança de				
	M édia	padrão	Erro Padrão	Limite	Limite	M ínimo	M áximo			
			padrao		Inferior	Superior				
1	4	1518,41	819,71	409,86	214,06	2822,75	771,38	2248,84		
2	4	1712,51	922,32	461,16	244,90	3180,12	876,68	2532,18		
3	4	2040,03	1087,92	543,96	308,91	3771,15	1059,88	3000,15		
Total	12	1756,98	888,03	256,35	1192,76	2321,21	771,38	3000,15		

^{1 -} Sem transporte

^{2 -} Com transporte horizontal

^{3 -} Com transporte horizontal e vertical

Comparando as médias das amostras para as três opções (1, 2 e 3) observa-se que as médias de dias de trabalho aumentam à medida que se consideram os ciclos de transporte de material. No caso em que se considerou o transporte horizontal e vertical (3) verifica-se que os dias de trabalho aumentaram 34% se comparados à opção que não considera o transporte em momento algum (1).

Uma das pressuposições da análise de variância (ANOVA) é que os dados precisam ter homogeneidade de variâncias, para tanto cabe análise do teste de Levene, onde a hipótese H0 é que existe homogeneidade de variâncias entre as diferentes opções de transporte (1, 2 e 3) e a hipótese alternativa H1 é que não há essa diferença, conforme Tabela 4.56.

Tabela 4. 56– Teste de homogeneidade de Variâncias – Fator Transporte

TES TE DE HOMOGENEIDADE DE VARIÂNCIAS							
Teste de Levene	df1	df2	Sig.				
44,39	2,00	9,00	0,00				

Fonte: Autora (2016)

Analisando a Tabela 4.56 observa-se que o grau de significância p-valor é igual a 0,00, que é menor que 0,05. Desta forma, rejeita-se H0 e aceita-se a opção alternativa H1 de que as variâncias não são homogêneas. O teste de Levene de homogeneidade de variação é utilizado para testar a suposição do ANOVA de que cada grupo da variável independente tem a mesma variação. Portanto essa hipótese não é possível analisar o grau de significância pelo teste F. A opção é usar o teste Brown- Forsythe ou o teste Welch para avaliar a igualdade das médias quando os grupos são desiguais no tamanho, conforme tabela 4.5. Esses testes não supõem homogeneidade de variação.

Tabela 4. 57– Teste de médias– Fator Transporte

ROBUST TESTS OF EQUALITY OF MEANS									
	Statistica	df1	df2	Sig.					
Welch	0,26	2	5,93	0,78					
Brown-	0,31	2	8,53	0,74					
Forsythe									
a. F distribuí	a. F distribuído assintoticamente								

Para o teste de médias Welch e Brown- Forsythe os valores do grau de significância p-valor deram 0,78 e 0,74, respectivamente, isso é, maiores que 0,05. Como a hipótese testada H0 é que as médias (1,2 e 3) são iguais (H 0: μ 1 = μ 2 = μ 3) se p-valor > 0,05, aceita-se H0 e rejeita-se a hipótese alternativa de que as médias diferem entre si (pelo menos uma das médias é diferente entre si).

Do ponto de vista prático a intenção da análise é avaliar se as variações no fator transporte provocam alterações significativas no prazo de execução dos serviços. Porém, de acordo com o p-valor têm-se indicações de que a resposta é negativa.

Assim, cabe ressaltar que o fato de não ter diferença estatística não significa que não há diferença de médias.

O transporte de materiais é considerado uma atividade que não agrega valor, mas consomem tempo, recursos ou espaço, sendo fundamental sua previsão para melhorar a eficiência dos processos.

De acordo Silva Júnior *et al* (2016) "o fluxo de insumos que alimentam os processos na indústria da construção civil é uma atividade que não agrega valor, entretanto é essencial para a execução dos mesmos". O estudo dos autores sobre a otimização da produtividade de alvenaria de vedação em um empreendimento vertical, apontou o fluxo de insumos como sendo o gargalo que mais afetava a produtividade das equipes de alvenaria, principalmente o fluxo de argamassa (devido à necessidade de processamento do material).

Outro importante ponto que interfere na gestão de produção e transporte dos insumos até o local de processamento é a implantação da edificação no canteiro de obras da construção civil. Tal obstáculo pode ser vencido com um estudo aprofundado do canteiro de obras e toda sua logística interna de materiais. Para a racionalização dos processos, a logística no canteiro de obras e os princípios Lean Construction devem cooperar em sintonia para o aprimoramento dos fluxos de materiais e insumos.

4.2.3.2.4 Análise composição representativa.

Conforme visto anteriormente, o SINAPI oferece para alguns serviços a opção de utilização das composições representativas. Assim, visando verificar se a utilização dessas composições apresenta a produtividade compatível com o projeto compararam-se

os dias de trabalho necessários para execução dos serviços nas duas situações: composição representativa x opção D. Os dados da amostra foram retirados da Tabela 4.58 e lançados no programa SPSS.

Tabela 4. 58- Dias de Trabalho - Composição Representativa x Opção D

COMP.REPRES	ENTATIVA X D
FATOR	DIAS
1	585,28
1	154,57
1	194,64
1	52,85
2	171,00
2	36,84
2	206,98
2	48,56
1 - OPÇÃO D	
2 - COMP. REPR	ESENTATIVA

Fonte: Autora (2016)

O primeiro passo dado foi realizar análise do comportamento dos dados, conforme mostrado na Tabela 4.59.

Tabela 4. 59– Análise descritiva – Composição Representativa x Opção D

ANÁLI	SE DES CRI	TIVA - COM	POSIÇÃO R	EPRESENTATIVA
			OPÇÃO D	COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA
	Média		246,8350	115,8441
	95% Intervalo	limite inferior	-124,5402	-20,7796
	de confiança	limite superior	618,2102	252,4677
	5% Erro pa	drão média	238,8094	115,1700
0	Mediana		174,6050	109,7780
Opção D e C.R.	Variância		54470,7822	7372,0746
e C.K.	Desvio Pad	rão	233,3898	85,8608
	Mínimo		52,8500	36,8403
	Máximo		585,2800	206,9800
	Amplitude		532,4300	170,1397
	Coeficiente	de variação	409,3400	158,2138
	Assimietria		1,6015	0,1338
	Curtose		2,9208	-5,0549

Fonte: Autora (2016)

Os coeficientes de assimetria indicam que a distribuição é assimétrica à direita, sendo que na composição representativa o valor se aproxima de zero.

Analisando os limites inferiores e superiores, observa-se grande diferença entre eles, ficando evidente a discrepância dos valores, o que indica que a média não é uma medida apropriada para representar os dados.

Observando-se os valores da mediana para os dois casos, nota-se que na opção D o prazo para conclusão dos serviços gira em torno de 175 dias, enquanto para a composição representativa essa estimativa é valor em torno de 110 dias.

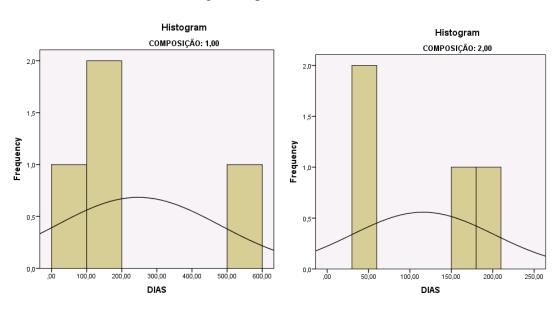
Além da análise descritiva foram realizados testes de normalidade para verificação da distribuição dos dados, conforme mostrado na Tabela 4.60 e no Gráfico 3.10.

Tabela 4. 60- Teste de normalidade - Composição Representativa x Opção D

	TES TE DE NORMALIDADE - COMPOSIÇÃO REPRES ENTATIVA									
C.R X D	Kolmo	Kolmogorov-Smirnov ^b			hapiro-Wilk	Análise				
	Estatatística	Gl	Sig.	Estatatística	Gl	Sig.	Allalise			
OPÇÃO D	,338	4	.00	,850	4	,225	Não rejeita H0			
C.R	,283	4	.00	,852	4	,234	Não rejeita H0			

Fonte: Autora (2016)

Gráfico 4. 13- Histogramas para análise de normalidade dos dados



Fonte: Autora (2016)

Quanto menor for o valor-p, menor é a consistência entre os dados e a hipótese nula. Então, a regra de decisão adotada para saber se a distribuição é Normal ou não é rejeitar H0. Para valor- $p \le \alpha$, rejeita-se H0, ou seja, não se pode admitir que o conjunto de dados em questão tenha distribuição Normal; se valor- $p > \alpha$, não se rejeita H0, ou seja, a distribuição Normal é possível para o conjunto de dados em questão. Assim, um baixo valor de Significância (Sig. ou valor-p < 0.05) indica que a distribuição dos dados difere significativamente de uma distribuição Normal.

Para o teste K-S as amostras 1 e 2, apresentam p-valor < 0,05, indicando que não se deve rejeitar a hipótese de normalidade H0 e que os dados têm distribuição normal. Porém, de acordo com Lopes *et al.* (2013) o teste de Kolmogorov-Smirnov é menos sensível à verificação da Normalidade, sendo considerado menos eficiente se comparado aos demais. Para os autores o teste de Shapiro-Wilk é, aparentemente, o melhor teste de aderência à Normalidade.

Desta forma, os valores apresentados foram 0,225 e 0,224, ambos com valor p > 0,05, indicando que o grau de significância é maior que 0,05 não se rejeita a hipótese H0 e conclui-se que os dados têm distribuição normal. Podendo as amostras serem analisadas estatisticamente pelo teste de hipóteses paramétrico teste t-student.

Assim, a primeira análise foi realizada lançando os dados das amostras de produtividade da mão de obra para as composições representativas e opção D no programa SPSS e foram obtidos os resultados apresentados nas Tabelas 4.61 e 4.62.

Tabela 4. 61 – Estatística de grupo – Composição Representativa x Opção D

ESTATÍSTICA DE GRUPO - COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA									
Comp Repress	•	N	M édia	Desvio Padrão	Erro padrão da média				
Opção D x	1	4	246,835	233,390	116,695				
C.R	2	4	115,844	85,861	42,930				
1 - Opção D									
2 - C.R Composição Representativa									

Tabela 4. 62– Teste T–Composição Representativa x Opção D

	Teste de amostras independentes - Composição representativa									
	Levene	reste de vene para Test-t para igualdade de médias aldade de								
	F	Sig.	t	df	Sig. (2- extremidades)	Diferença média	Erro padrão de diferença	confiança d	la diferença Superior	
Variações iguais assumida s	2.234	,186	1,053	6	,333	130,991	124,341	-173,261	435,243	
Variações iguais não assumida s			1,053	3,797	,354	130,991	124,341	-221,621	483,603	

Ao analisar o teste de Levene (teste F) para igualdade de variâncias percebe-se que o p valor > 0,05 e aceita-se a hipótese nula H0 de igualdade de variâncias. Analisando o teste T de acordo com as informações da primeira linha.

Para comparação das médias, considera-se H0 como sendo a hipótese nula em que a composição representativa não interfere no prazo de execução dos serviços ($\mu 1=\mu 2$), e a hipótese alternativa H1 indicando que quando utilizada gera alterações no prazo de execução dos serviços ($\mu 1<\mu 2$).

Diante da formulação, coloca-se à prova a hipótese nula (H0) analisando o grau de significância, apresentado no teste t. Para tanto o p valor é igual 0,333 > 0,05, não rejeitando a hipótese H0. Está informação, do ponto de vista estatístico, indica que as duas médias analisadas não têm diferença estatística significativa. Tal resultado, do ponto de vista estatístico, não considera esta evidencia suficientemente forte para provar que a hipótese nula é falsa.

Após submissão dos dados à análise estatística observou-se que em todas as situações, o p valor não indicou diferenças estatísticas significativas. Porém, as informações extraídas das análises descritivas proporcionaram uma indicação de que os fatores SINAPI (Fator, produto, fator projeto, fator transporte e composição representativa)

influenciam na produtividade da mão de obra aumentando o prazo de execução dos serviços.

De acordo com Ferreira e Patino (2015), desconsiderar os resultados baseado apenas no valor p maior que 5% pode ser um equívoco. Para as autoras o valor p indica a probabilidade de se observar uma diferença tão grande ou maior do que a que foi observada sob a hipótese nula, porém se o estudo tiver um efeito de tamanho menor, um estudo com uma pequena amostra pode não ter poder suficiente para detectá-lo.

Assim, de acordo com as análises individuais dos serviços e as análises descritivas acredita-se que os resultados encontrados apontam para a grande interferência dos fatores considerados pelo SINAPI no prazo de execução dos serviços. Podendo o valor p não ter sido significativo devido ao tamanho da amostra.

5 CONSIDERAÇÕES FINAIS

Neste capítulo são apresentadas as principais conclusões obtidas no desenvolvimento do estudo e outras considerações relativas as dificuldades encontradas no desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento -PAO com o intuito de facilitar a compreensão de todo o processo de pesquisa. Ao final do capítulo, são feitas sugestões para trabalhos futuros, temas que se correlacionam a este ou que dão continuidade a esta pesquisa.

5.1 CONCLUSÕES QUANTO AO CUMPRIMENTO DOS OBJETIVOS PROPOSTOS

O objetivo geral deste trabalho foi discutir os impactos gerados na produtividade da mão de obra e consumo de materiais no desenvolvimento de orçamentos utilizando o SINAPI após processo de aferição.

A pressuposição levantada era a de que as novas composições influenciavam diretamente na forma de orçar, impactando no orçamento final, programação e cronograma da obra.

Desta forma, para a realização deste trabalho, buscou-se primeiro selecionar os serviços que seriam estudados, entender como o SINAPI classificava-os e depois consolidar e analisar criticamente os principais aspectos observados sobre os diferentes fatores considerados para cada serviço.

Em busca do objetivo principal, os seguintes objetivos específicos foram atingidos:

- Desenvolvimento do Processo de Apoio ao Orçamento para melhorar a eficiência do processo de orçamentação por meio das árvores de composições do SINAPI e auxiliar o orçamentista na escolha dos itens mais vantajosos, com foco na produtividade e consumo de materiais.
- Identificação e classificação de todos os fatores que podem implicar no consumo de materiais e na produtividade dos serviços por meio da análise das composições e da investigação dos valores de produtividade da mão de obra, consumo unitário de materiais e insumos.
- Aplicação e validação do Processo de Apoio ao Orçamento em estudo de caso, a fim de analisar o impacto dos fatores no prazo de execução dos serviços.

O caminho percorrido para chegar à formatação das análises e comparações assegurou o cumprimento dos objetivos específicos, a começar pelo estudo do SINAPI, passando pela escolha dos serviços estudados, identificação e classificação dos fatores e método de comparação dos dados.

Após ter sido desenvolvido o método foi aplicado em uma obra de 6.376,37 metros quadrados de construção, divididos em subsolo, térreo e quatros pavimentos, onde se mostrou ser possível a sua utilização para escolha dos itens e formação da planilha orçamentária.

O presente estudo procurou indicar o caminho a ser percorrido para estruturação das planilhas orçamentárias utilizando a nova base de dados do SINAPI além de auxiliar na identificação das composições que apresentam melhores produtividades da mão de obra e dos fatores que podem influenciar a execução dos serviços estudados.

Seguindo os passos propostos no Processo de Apoio ao Orçamento para estruturação das informações fornecidas pelo SINAPI e levantamento de acordo com os fatores, é possível gerar planilhas orçamentárias mais próximas do real, facilitando a contratação de serviços, compra de insumos, locação de maquinário, previsão de mão de obra e seu posterior controle (de consumos e de custos) durante a execução.

A organização das informações disponíveis na base de dados do SINAPI proporciona o direcionamento do levantamento de áreas dos projetos, resultando em orçamentos mais claros, devido à escolha dos itens serem orientada pelos fatores de projeto e produto e flexíveis, pela possibilidade de trabalhar as composições auxiliares de acordo com a programação da obra.

O Processo de Apoio ao Orçamento – PAO gerado a partir do estudo tem como características:

- Identificar os fatores de produto, processo e projeto dos serviços;
- Otimizar e direcionar o levantamento de áreas, uma vez que, para uma mesma parede a área levantada deve estar relacionada ao serviço em questão;
- Estruturar as planilhas de composição para comparação dos itens;

Este método de orçamentação vai em direção à operacionalização do processo de orçar, uma vez que todos os serviços tiverem estruturados, com todas as planilhas formatadas o profissional terá uma ferramenta confiável para embasar a tomada de decisões quanto aos serviços especificados e suas formas de execução.

O estudo se dividiu em duas etapas: aplicação do PAO nos serviços estudados e em estudo de caso.

Para o caso da aplicação do PAO nos serviços estudados pode-se citar as seguintes observações:

- Os fatores produto, processo e projeto diferem em cada serviço, sendo que cada um tem um fator mais relevante. No caso da alvenaria de vedação, os fatores produto e projeto são os que apresentam maior influência na produtividade da mão de obra, já para o serviço de chapisco e gesso, os fatores de maior influência são os referentes ao projeto. De forma geral, para os serviços estudados observa-se que os fatores de projeto são os que apresentam maior influência na produtividade da mão de obra.
- Os serviços que apresentam maior quantidade de fatores de projeto (presença de vãos, áreas limitadoras, locais de execução) interferem mais no prazo de execução dos serviços do que os que não apresentam. É o caso da alvenaria de vedação, que apresenta variação de 11% e 6% no prazo de execução dos serviços para áreas internas e externas, respectivamente, quando os fatores projeto são ignorados no momento do levantamento. Já para o serviço de pintura interna, que apresenta como fatores de projeto apenas o local de aplicação da tinta, observa-se que ao ignorar os fatores de projeto indicados pelo SINAPI no levantamento de áreas o tempo de execução do serviço permanece o mesmo, para as quatro opções, A e B que consideram o item mais produtivo (14,16 dias) e C e D, que consideram o item especificado em projeto (82,39 dias).
- O fator transporte tem grande influência na execução dos serviços devido aos ciclos de transporte de material, podendo ser maior ou menor dependendo do material transportado para cada serviço. Porém, o estudo não foi capaz de quantificar a real diferença, em termos de dias e prazo de execução dos serviços, que a não apropriação desse fator produz. A análise do impacto que o

- transporte de materiais produz no prazo de execução dos serviços depende de diversos fatores vinculados à gestão da obra. Para uma correta análise deve-se realizar um planejamento da obra de acordo com o *lead time* de cada serviço.
- A forma de execução dos serviços influencia no prazo e consumo de materiais. Tal afirmação fica clara quando observado o serviço de revestimento de gesso, quando se comparam a execução do serviço em paredes, a aplicação manual e por projeção apresentam a mesma produtividade da mão de obra, 0,33H/h para o gesseiro e 0,07 H/h para o servente, porém o consumo de gesso é extremamente menor, sendo 9,65 kg para aplicação manual e 0,01 kg para aplicação por projeção.
- O fator produto (relacionado às características físicas do material) pode gerar graves erros de programação da obra, devido à produtividade da mão de obra estar diretamente atrelado às dificuldades de manuseio do material.

Para aplicação do PAO no estudo de caso as observações foram:

- Considerando a execução de todos os serviços, o fato de ignorar o fator projeto, no momento do levantamento de quantitativos, interfere na produtividade da mão de obra. Analisando a média entre a opção que considerou os fatores de projeto (opção B) e a que não considerou (opção A), observa-se uma diferença de dias de trabalho 9% maior para a opção B.
- No caso de utilização do item mais produtivo em detrimento do especificado em projeto observou-se grandes diferenças na produtividade da mão de obra, chegando a 116% para as opções que ignoraram o fator projeto (opções A e C) e 102% para as que consideraram. Tal observação alerta para a necessidade de considerar nas composições orçamentárias o item que contém o produto especificado em projeto.
- O fator transporte, quando aplicado nas quatro opções do estudo, demonstrou que pode interferir significativamente no prazo de execução. Embora estatisticamente não significante, a média de dias de trabalho observada aumenta à medida que se consideram os ciclos de transporte. Esta observação contribui para alertar sobre a importância do transporte de materiais no canteiro de obras e a previsão de planejamento para alocação dos insumos e equipamentos utilizados para transporte.

• A análise da possibilidade de utilização da composição representativa em detrimento da composição formada pelos itens de forma individual, de acordo com o projeto (Opção D), mostrou que para o caso estudado a utilização da composição representativa pode gerar sérios problemas de consumo de material e prazo de execução. A diferença da média de dias entre as duas opções foi mais que a metade, sendo a previsão de dias menor para a composição representativa.

Diante dos resultados obtidos, acredita-se ter avançado no conhecimento sobre a importância de se conhecer as novas características do SINAPI e suas influências na produtividade da mão de obra e no processo de orçamentação. A estruturação dos dados proposta pelo estudo contribui na medida em que fornece subsídios para escolha dos diferentes itens oferecidos pelo SINAPI em sua base de dados.

Além disso, as discussões levantadas evidenciam que a base de dados do SINAPI aferida reforça a importância de se ter uma visão sistêmica do processo de produção de construção. As novas composições permitem aos profissionais aumentar a precisão dos orçamentos quando a escolha dos itens é realizada em concordância com os projetos e memorial descritivo.

De acordo com Melo e Carvalho (2016), questões como erros de quantitativos, falta de especificações, não atendimento aos requisitos mínimos de desempenho e desperdício de materiais são entraves de projeto que geram inúmeros problemas no momento de execução e uso da edificação.

Para o projeto de arquitetura, a identificação dos fatores de projeto, considerados pelo SINAPI, mostra claramente a interferência que a área das paredes e presença ou não de vãos provoca na produtividade da mão de obra e consumo de materiais. Desta forma, entende-se que a previsão do orçamento de uma obra deve iniciar com a definição do partido arquitetônico.

O desenvolvimento de projetos arquitetônicos pautados nos fatores de projeto considerados nas árvores de composições do SINAPI, pode ser uma opção para evitar ajustes no momento de execução da obra devido à necessidade de adequação ao orçamento.

De acordo com Moraes *et al* (2016) à medida que os projetos e as especificações de obra avançam e são próximas a zero durante a fase de construção, reduzem-se significativamente as possibilidades de intervenção no custo de produção do empreendimento.

Neste sentido, o presente estudo, além de levantar discussões sobre a nova base de dados do SINAPI contribui para reforçar a importância do projeto no processo de orçamentação.

Outra importante discussão levantada com a análise do SINAPI aferido é referente ao planejamento da obra e suas consequências na previsão de equipamentos para execução dos serviços, previsão de mão de obra e logística do canteiro.

Ao analisar as diferentes formas de execução dos serviços estudados observa-se que a utilização de projeção, em alguns casos (argamassa e gesso), é a forma que apresenta a maior produtividade da mão de obra, porém, para utilizar essa ferramenta é fundamental projetar o sistema pensando no todo, tendo em mente as especificidades de cada obra.

Em relação ao transporte, o trabalho permitiu levantar discussões acerca da relevância do planejamento do canteiro de obras e da gestão e previsão da mão de obra. A não consideração do transporte de materiais pode interferir no prazo de execução da obra, porém, para prever o real tempo destinado a essa movimentação de material dentro do canteiro, é necessário realizar a programação das atividades, equipes de trabalho, tipo de transporte e logística do canteiro.

A utilização do Processo de Apoio ao Orçamento – PAO no desenvolvimento de orçamentos pode auxiliar na minimização de erros de especificação e levantamento de quantitativos, pois induz a produção de orçamentos de acordo com o especificado em projeto e em concordância com o engenheiro da obra, resultando em orçamentos que atenda aos critérios de projeto, siga as especificações e apresente os melhores índices de produtividade da mão de obra e consumo de materiais.

5.2 SUGESTÕES PARA TRABALHOS FUTUROS

A experiência no desenvolvimento deste estudo permite que se façam algumas sugestões para trabalhos futuros:

- 1) Aplicar o método proposto para diferentes serviços (alvenaria estrutural, estacas, lajes pré-moldadas, entre outros)
- 2) Levantar todos fatores de todos os serviços disponíveis na base de dados do SINAPI
- 3) Formulação de indicadores de produtividade que sejam capaz de compor um retrato das condições de determinada composição possibilitando analisá-lo através da qualificação do fator, apontando sua tendência para tornar o serviço mais ou menos produtivo.
- 4) Desenvolvimento e aperfeiçoamento do programa computacional
- 5) Análise da influência dos fatores no planejamento e gerenciamento da obra.

REFERÊNCIAS BIBLIOGRÁFICAS

Acórdão TCU nº 1.887/2010-Plenário. Relator: Ministro Benjamin Zymler. Ata 28/2010 – Plenário, sessão 04/08/2010.

AMEH, O. J.; SOYINGBE, A. A.; ODUSAMI, K. T. Significant factors causing cost overruns in telecommunication projects in Nigeria. *Journal of Construction in Developing Countries*, v. 15, n. 2, p. 49-67, 2010.

ANDRADE. Ludmila Santos de; A contribuição dos sistemas BIM para o planejamento orçamentário das obras públicas: estudo de caso do auditório e da biblioteca de Planaltina. Dissertação de Mestrado em Arquitetura e Urbanismo, Área de Concentração: Tecnologia, Universidade de Brasília, Brasília, DF, 134 p, 2012.

ARAÚJO, L. O. C. de.;SOUZA, U.E.L. de .**Produtividade da mão-de-obra na execução de alvenaria :detecção e quantificação de fatores influenciadores** . – São Paulo : EPUSP, 2001.24 p. – (Boletim Técnico da Escola Politécnica da USP, Departamento de Engenharia de Construção Civil, BT/PCC/269)

BARRETO, Felipe de Souza Pinto; ANDERY, Paulo Roberto Pereira. Contribuição à gestão de riscos no processo de projeto de incorporadoras de médio porte. Ambiente Construído. 2015, vol.15, n.4, pp.71-85.

BRASIL. **Lei 8.666, de 21 de junho de 1993**. Diário Oficial da República Federativa do Brasil, Brasília, DF, 22 jun. 1993. Disponível em: http://www.planalto.gov.br. Acesso em: 10/10/2015.

BRASIL.Tribunal de Contas da União. **Orientações para elaboração de planilhas orçamentárias de obras públicas.**/ Tribunal de Contas da União, Coordenação-Geral de Controle Externo da Área de Infraestrutura e da Região Sudeste. – Brasília : TCU, 2014. 145 p.

Caixa Econômica Federal (CEF). **Manual de metodologias e conceitos – SINAPI;** Versão 004 – Vigência 06/2014. www.caixa.gov.br

CALDEIRA, Daniel Matos. Diretrizes para o Gerenciamento de Riscos em Contratos de Obras Públicas: Estudo de Caso da Contratação Integrada. Dissertação de Mestrado Faculdade de Tecnologia. Departamento de Engenharia Civil e Ambiental – Universidade de Brasília, Brasília, DF, 156p., 2015.

CÂMARA BRASILEIRA DA INDÚSTRIA DA CONSTRUÇÃO (CBIC). **Desempenho de edificações habitacionais: guia orientativo para atendimento à norma ABNT NBR 15575/2013**. Fortaleza, Gadioli Cipolla Comunicação, 2013.

CARVALHO, Michele Tereza Marques; ÁVILA, Tanyssa Bueno; SIMÕES, Rute Sato. Estudo de caso para a identificação dos possíveis erros na elaboração e companhamento de orçamentos em obras residenciais do Distrito Federal. Encontro Nacional de Tecnologia do Ambiente Construído, XIV, 2012 - Juiz de Fora, MG.2012

CBIC. PIB e Construção Civil. Disponível em: http://www.cbicdados.com.br/menu/pib-e-investimento/pib-brasil-e-construção-civil. Acessado em: 07/10/2015

Custos diretos e indiretos: Como diferenciar custos diretos dos indiretos e calcular o BDI. Revista Mercado e Construção, 2009.

DAI,J.,GOODRUM, PM, e MALONEY, WF (2009). Construction craft workers' perceptions of the factors affecting their productivity. *Journal of Civil Engineering and Management*, 135 (3), 217-226.

DEVORE, J. L. **Probabilidade e Estatística para Engenharia e Ciências**. Ed. Thomson, 2006.

EL-GOHARY, K. M.; AZIZ, R. F. Factors influencing construction labor productivity in Egypt. *Journal of Management in Engineering*, 30(1), 1-9, 2013.

ENSHASSI, A.; MOHAMED S.; ABUSHABAN S. Factors affecting the performance of construction projects in the Gaza Strip. *Journal of Civil Engineering and Management*, 15(3): 269-280, 2009.

FEITOZA, V. A. S. Influência do sistema de gestão de produtividade no custo e prazo de execução dos empreendimentos do Distrito Federal. Dissertação de Mestrado em Construções Civil, Departamento de Engenharia Civil e Ambiental, Universidade de Brasília, Brasília, DF, 128 p, 2014.

FERREIRO,C.M.P.;FERREIRA,J.C. Intervalos de confiança: uma ferramenta útil para estimar o tamanho do efeito no mundo real. J Bras Pneumol. 2015;41(6):565-566

FERNANDEZ, M. L. S. et al. Aprimoramento da gestão de obras de infraestrutura por meio de indicadores de produtividade: estudo de caso na execução de um

viaduto. Encontro Nacional de Tecnologia do Ambiente Construído, 16., 2016, São Paulo. Anais... Porto Alegre: ANTAC, 2016

FILIPPI, G. A; MELHADO, S. B. Um estudo sobre as causas de atrasos de obras de empreendimentos imobiliários na região Metropolitana de São Paulo. Ambiente Construído, Porto Alegre, v. 15, p.161-173, jul. 2015.

FLYVBJERG, B.; SKAMRIS HOLM, M. K.; BUHL, S. L. **How common and how large are cost overruns in transport infrastructure projects?.** *Transport reviews*, v. 23, n. 1, p. 71-88, 2003.

FREUD, J. E.; SIMON, G. A. Estatística aplicada. Editora Bookman, 2000.

FULFORD, R., & STANDING, C. Construction industry productivity and the potential for collaborative practice. *International Journal of Project Management*, 2014, 32(2), 315-326.

GIL, A. C. **Métodos e técnicas de pesquisa social**. 4 ed. São Paulo. Atlas, 1998.

GOMES NETO,J.A.;SANTOS,C.M.S. Composição de custos na construção civil utilizando princípio de custeio por absorção e método ABC. Simpósio Brasileiro De Gestão e Economia da Construção e Encontro Latino Americano de Gestão e Economia da Construção: novos modelos e abordagens para gestão das construções em países ibero-americanos (SIBRAGEC ELAGEC 2015), São Carlos,SP. Anais.2015

GOLÇALVES,P.H.;CARVALHO,M.T.M. Influência das peças cerâmicas em piso e paredes internas para projetos de arquitetura. IV SBQP 2015. Universidade Federal de Viçosa

HANNA, A. S., CHANG, C. K., SULLIVAN, K. T., & LACKNEY, J. A. Impact of shift work on labor productivity for labor intensive contractor. *Journal of Construction Engineering and Management*, 2008, 134(3), 197-204.

HANNA,A.,TAYLOR,C.,SULLIVAN,K. Impact of Extended Overtime on Construction Labor Productivity. *Journal of Construction Engineering and Management.*, (2005)131:6, 734-739

HWANG, S., & LIU, L. Y. Contemporaneous time series and forecasting methodologies for predicting short-term productivity. *Journal of Construction Engineering and Management*, 2010, 136(9), 1047-1055.

IBBS, W., NGUYEN, L. D., & LEE, S. Quantified impacts of project change. *Journal of Professional Issues in Engineering Education and Practice*, 2007, 133(1), 45-52.

JARKAS, A. M.; BITAR, C. G. Factors affecting construction labor productivity in **Kuwait.** *Journal of Construction Engineering and Management*, 2012.

KATO. Camila Seiço; **Método para estimar custos diretos da execução de edifícios: aplicação à alvenaria estrutural.** Dissertação de Mestrado em Engenharia de Construção Civil e Urbana: Escola Politécnica da Universidade de São Paulo. Departamento de Engenharia de Construção Civil, São Paulo, SP, 159 p,2013.

KERN, A.P. Proposta de um modelo de planejamento e controle de custos de empreendimentos de construção. 2005. 234 f. Tese (Doutorado em Engenharia Civil) – Programa de Pós-Graduação em Engenharia Civil, UFRGS, Porto Alegre. 2005.

LE-HOAI, L.; DAI LEE, Y.; LEE, J. Y. Delay and cost overruns in Vietnam large construction projects: A comparison with other selected countries. *KSCE journal of civil engineering*, v. 12, n. 6, p. 367-377, 2008.

Lei n.o 12.462, de 4 de agosto de 2011 (e alterações posteriores). Institui o Regime Diferenciado de Contratações Públicas. Disponível em: http://www.planalto.gov.br/ccivil_03/_ato2011-2014/2011/Lei/L12462.htm. Acesso em: 15. Ago 2016.

LIMMER, C. V. Planejamento, Orçamentação e Controle de Projetos e Obras. Rio de Janeiro. LTC - Livros Técnicos e Científicos Editora S.A. 2008.

LIOU, F.; BORCHERDING, J. D. Work sampling can predict unit rate productivity. *Journal of Construction Engineering and Management*, 1986.

LIU. J.; SHAHI. A.; HAAS.C. T; ASCE. F.; GOODRUM. P.; CALDAS.C. H.

Validation Methodologies and Their Impact in Construction Productivity

Research. *Journal of Construction Engineering and Management*, ASCE, ISSN 0733-9364/04014046, 2014.

MAEDA, F. M.; SOUZA, U. E. L.. **Produtividade da mão de obra na execução de revestimento interno de gesso.** 16 p. 2003, Boletim Técnico da Escola Politécnia da Universidade de São Paulo. São Paulo, SP.

MARCHIORI, F. F.Desenvolvimento de Um Método Para Elaboração de Redes de Composições de Custo Para Orçamentação de Obras de Edificações.237 f. São

Paulo, 2009. Tese (Doutorado em Engenharia Civil) - Escola Politécnica, Universidade de São Paulo, São Paulo, 2009.

MARTINES. Rita de Cássia Costa. **Implantação de Sistemas de Gestão da Produtividade em Empresa Construtora.** 2007. 96 p.Dissertação (Mestrado) – Instituto de Pesquisas Tecnológicas do estado de São Paulo – IPT.

MATTOS, A. D. Como preparar orçamentos de obras: dicas para orçamentistas. São Paulo: Editora Pini, 2006.

MELO, M. K. C.; CARVALHO, M. T. M.. Impactos da produtividade e consumo de materiais no serviço de alvenaria de vedação a partir do processo de aferição do 2016. ENCONTRO NACIONAL DE TECNOLOGIA DO AMBIENTE CONSTRUÍDO, 16., 2016, São Paulo. Anais... Porto Alegre: ANTAC, 2016.

MELO, R.; TORRES, T.; COSTA, D.; FERNANDES, L. **Produtividade da mão de obra na execução de estrutura em paredes de concreto.** Encontro Nacional de Tecnologia do Ambiente Construído, XV, 2014. Anais.Maceió, AL. 2014.

MORAES, A. F. S.; PICCHI, F.; GRANJA, A. D. Variáveis e índices geométricos de projeto arquitetônico relacionados ao custo de empreendimentos residenciais. In: ENCONTRO NACIONAL DE TECNOLOGIA DO AMBIENTE CONSTRUÍDO, 16., 2016, São Paulo. Anais... Porto Alegre: ANTAC, 2016.

MOSELHI, O., ASSEM, I., & El-RAYES, K.. Change orders impact on labor productivity. *Journal of Construction Engineering and Management*, 2005,131(3), 354-359.

MOURA, H. M. P.; TEIXEIRA, J. M. C.; PIRES, B. Dealing with cost and time in the Portuguese construction industry. 2007.

MUIANGA, E. A. D.; GRANJA, A. D.; RUIZ, J. de A. **Desvios de custos e prazos em empreendimentos da construção civil: categorização e fatores de influência.** Ambiente Construído, Porto Alegre, v. 15, n. 1, p. 79-97, 2015.

MUNIZ,A.V.M.;SANTOS,S.M.;PESSOA,M.N.M.NETO,J.D.P.B. Indústria da Construção Civil Subsetor Edificações: adaptação do custeio meta a essa atividade produtiva. XIV Congresso Brasileiro de Custos – João Pessoa - PB, Brasil, 2007.

NASIRZADEH. F.; NOJEDEHI. P.. **Dynamic modeling of labor productivity in construction projects**. *Journal of Construction Project Management*, 31 (2013) 903-911.

NOTZ,W.I.,FLIGNER,M.A.,MOORE, D. S.. A Estatística Básica e sua Prática. LTC Editora | GEN – Grupo Editorial Nacional,2014

OMOREGIE, A.; RADFORD, D. Infrastructure delays and cost escalation: Causes and effects in Nigeria. *Proceeding of sixth international postgraduate research conference*, p. 79-93, 2006.

PALIARI, J.C,F. Metodologia para coleta e análise de informações sobre consumos e perdas de materiais e componentes nos canteiros de obras de edifícios. 1999, Dissertação (Mestrado) – Escola Politécnica de São Paulo, 1999.

PALIARI, J. C. Método para prognóstico da produtividade da mão-de-obra e consumo unitário de materiais: sistemas prediais hidráulicos. 2008. Tese de Doutorado. Universidade de São Paulo.

PAN, N. F.. Assessment of productivity and duration of highway construction activities subject to impact of rain. *Expert systems with Applications*, 2005,28, 313-326.

PARISOTO. J. A., Análise de estimativas paramétricas para formular um modelo de quantificação de serviços, consumo de mão de- obra e custos de edificações residenciais: Estudo de Caso para uma Empresa Construtora. Programa de Pós-Graduação em Engenharia de Produção da Universidade Federal de Santa Catarina, Florianópolis, SC, 107p, 2003.

PEREIRA, E.S.S. **Fatores associados ao atraso na entrega de edifícios residenciais.** 2012. 204 f. Dissertação (Mestrado) - Programa de Pós-Graduação em Engenharia Civil, Universidade Federal de Santa Catarina, Florianópolis. 2012.

RAHMAN, I. A.; MEMON, A. H.; KARIM, A. T. A. Relationship between factors of construction resources affecting project cost. *Modern Applied Science*, v. 7, n. 1, 2013.

RAKHRA, A. S. Construction productivity: Concept, measurement and trends, organization and management in construction. *Proc. Of the 4th Yugoslavian Symp. On Construction Management*, Dubrovnik, 487-497, 1991.

RASMUSSEN, A. F. M.; Gestão de obras públicas: Um diagnóstico sobre aditivos de contratos. São Carlos, 2013 (Dissertação (Mestrado) — Curso de Pós-Graduação em Arquitetura e Urbanismo da Universidade de São Paulo. Instituto de Arquitetura e Urbanismo.

RIVAS, R. A.; BORCHERDING, J.; ALARCÓN, L. Analysis of factors influencing productivity using craftsmen questionnaires: Case study in a Chilean construction company. *Journal of Construction Engineering and Management*, v. 137, n. 4, p. 312-320, 2010.

ROSENFELD, Y. **Root-cause analysis of construction-cost overruns**. *Journal of Construction Engineering and Management*, v. 140, n. 1, p. 04013039, 2013.

SAFFARO,F.A. O uso do computador na orçamentação e controle de custos na construção: estudo de caso. Dissertação de Mestrado, Curso de Pós-Graduação em Engenharia Civil da Escola de Engenharia da Universidade Federal do Rio Grande do Sul. 1988.

SILVA JÚNIOR, C.A.V.; SANTOS, A.V.M.; VASCONCELOS, D.U.B.; TEIXEIRA, A.H.; WEBER, A.O.S; WEBER, I. **Diretrizes para a concepção de sistema de fluxo de materiais**. Encontro Nacional de Tecnologia do Ambiente Construído., 16. 2016, São Paulo. Anais. Porto Alegre: ENTAC, 2016.

SILVA, L. R. O conceito de produtividade variável aplicado aos manuais de orçamentação. III Simpósio Brasileiro de Gestão e Economia da Construção-SIBRAGEC.UFSCar, São Carlos, SP ,2003.

SONMEZ, R. (2007). **Impact of occasional overtime on construction labor productivity: quantitative analysis**. *Canadian Journal of Civil Engineering*, 34(7), 803-808.

SOUZA, U. E. L. Como aumentar a eficiência da mão de obra: manual de gestão da produtividade na construção civil. São Paulo: Editora Pini, 2006. 100 p.

SOUZA, U. E. L.; OLIVEIRA, Tatiana T.; FILHO, Paulo T. *et al.* **SINAPI em Revisão**, Revista Infraestrutura Urbana, edição 35, Editora Pini, fevereiro 2014.

SOUZA, U.E.L. Como medir a produtividade da mão de obra na construção civil. In: ENCONTRO NACIONAL DE TECNOLOGIA DO AMBIENTE CONSTRUÍDO, 8., Salvador/BA, 2000. Anais, Niterói, UFF, 2000.

SUMANTH, D. J.; YAVUZ, F. P. A formal approach to productivity planning in companies. *Productivity engineering and management*, Vol. 2, Issue 4, 219-227, 1984.

TALHOUNI, B. T. Measurement and Analysis of construction labour productivity. *Ph.D. thesis, Dept. of Civil Engineering, Univ. of Dundee*, Dundee, UK, 1990.

TANNENBAUM, Paulo Roberto Kozlowski; OLIVEIRA, Tatiana Thomé. **O uso do SINAPI para a escolha tecnológica em habitações populares.** Encontro Nacional de Tecnologia do Ambiente Construído, XV, 2014. Anais.Maceió, AL. 2014.

TCPO, **Tabelas de Composição de Preços para Orçamentos** .13ª. edição. São Paulo: Ed. Pini, 2014.

TCU. Obras Públicas Recomendações Básicas para a Contratação e Fiscalização de Obras de Edificações Públicas. 4ª Ed., Brasília: TCU, 2014.

THOMAS, H. R.; MATHEWS, C. T. An analysis of methods for measuring construction productivity. SD 13, Construction Industry Institute, The Univ. of Texas at Austin, Austin, Tex, 1986.

TISAKA, M. **Orçamento na construção civil: consultoria, projeto e execução.** São Paulo: Editora Pini, 2006.

TONDOLO, V. A. G., SCHNEIDER, L. C. A utilização de testes de hipótese paramétricos em pesquisas científicas. Global Manager — ano 7, n. 11, dezembro 2006.

VENTURA, M. M. O estudo de caso como modalidade de pesquisa. Revista SOCERJ.2007; 20(5): 383-386.

VOGL, B., & ABDEL-WAHAB, M. Measuring the construction industry's productivity performance: Critique of international productivity comparisons at industry level. *Journal of Construction Engineering and Management*, 2014, 141(4), 04014085.

WATKINS, M., MUKHERJEE, A., ONDER, N., & MATTILA, K. Using agent-based modeling to study construction labor productivity as an emergent property of individual and crew interactions. *Journal of construction engineering and management*, 2009, 135(7), 657-667.

WERKEMA, M. C. C. Como estabelecer conclusões com confiança. Serie Ferramentas da Qualidade, Volume 4. Ed. Fundação Christiano Ottoni, Belo Horizonte, 1996

WESTOVER, J. H., WESTOVER, A. R., & WESTOVER, L. A. Enhancing long-term worker productivity and performance: The connection of key work domains to job satisfaction and organizational commitment. *International Journal of Productivity and Performance Management*, 2010, 59(4), 372-387.

YI, W.; CHAN, A. P. C. Critical review of labor productivity research in construction journals. *Journal of Management in Engineering*, Vol. 30, No. 2, March 1, 2014.

YIN, R.K. **Estudo de caso:** planejamento e métodos. Ed. Bookman. Porto Alegre, 2010.

ZHAI, D., GOODRUM, P. M., HAAS, C. T., & CALDAS, C. H.. Relationship between automation and integration of construction information systems and labor productivity. *Journal of Construction Engineering and Management*, 2009,135(8), 746-753.

ANEXO I – Princípio de Pareto para todos os serviços

		OBRA 0	1				
ITEM	DES CRIÇÃO	VA	LOR TOTAL	%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
4	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	536.341,14	35,68%	35,68%		
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	R\$	346.089,27	23,02%	58,70%	A	72,60%
9	SERVIÇOS AUXILIARES E ADMINISTRATIVOS	R\$	208.996,05	13,90%	72,60%		
6	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	121.366,97	8,07%	80,68%		
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	73.430,30	4,88%	85,56%	В	17,60%
10	SERVIÇOS DE CONSERVAÇÃO E MANUTENÇÃO	R\$	69.716,42	4,64%	90,20%		
5	INSTALAÇÕES HIDRÁULICAS E SANITÁRIAS	R\$	67.130,70	4,47%	94,66%		
1	SERVIÇOS TÉCNICOS PROFISSIONAL	R\$	58.556,90	3,90%	98,56%	С	9.80%
8	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	20.246,04	1,35%	99,91%	-	.,
7	INSTALAÇÕES DE PREVENÇÃO E COMBATE À INCÊNDIO	R\$	1.409,22	0,09%	100,00%		
		R\$	1.503.283,01	100,00%			

		OBRA 02	2				
ITEM	DES CRIÇÃO	VA	LOR TOTAL	%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
4	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	819.714,01	39,58%	39,58%		
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	R\$	511.503,51	24,70%	64,28%	A	77,93%
6	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	282.740,43	13,65%	77,93%		
10	SERVIÇOS AUXILIARES E ADMINISTRATIVOS	R\$	222.811,30	10,76%	88,69%	В	15.93%
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	107.109,96	5,17%	93,86%	ь	13,9370
5	INSTALAÇÕES HIDRÁULICAS E SANITÁRIAS	R\$	84.739,75	4,09%	97,96%		
9	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	11.506,28	0,56%	98,51%		
7	INSTALAÇÕES MECÂNICAS E DE UTILIDADES	R\$	10.082,24	0,49%	99,00%	C	6.14%
1	SERVIÇOS TÉCNICOS PROFISSIONAL	R\$	8.914,09	0,43%	99,43%	C	0,14%
11	SERVIÇOS DE CONSERVAÇÃO E MANUTENÇÃO	R\$	8.154,00	0,39%	99,82%		
8	INSTALAÇÕES DE PREVENÇÃO E COMBATE À INCÊNDIO	R\$	3.675,34	0,18%	100,00%		
		R\$	2.070.950,91	100,00%			

	0	BRA 03					
ITEM	DES CRIÇÃO	VAI	LOR TOTAL	%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
4	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	548.112,57	38,32%	38,32%		
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	R\$	380.963,16	26,63%	64,95%	A	76,86%
10	SERVIÇOS AUXILIARES E ADMINISTRATIVOS	R\$	170.368,68	11,91%	76,86%		
6	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	150.408,11	10,51%	87,37%	В	15.08%
2	CANTEIRO DE OBRAS	R\$	65.371,49	4,57%	91,94%	ь	15,06%
7	INSTALAÇÕES MECÂNICAS E DE UTILIDADES	R\$	57.463,38	4,02%	95,96%		
5	INSTALAÇÕES HIDRÁULICAS E SANITÁRIAS	R\$	33.232,34	2,32%	98,28%		
1	SERVIÇOS TÉCNICO - PROFISSIONAIS	R\$	15.046,37	1,05%	99,33%	C	8.06%
9	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	4.570,97	0,32%	99,65%	C	8,00%
8	INSTALAÇÕES DE PREVENÇÃO E COMBATE A INCÊNDIO	R\$	4.328,95	0,30%	99,95%		
11	SERVIÇOS AUXILIARES E ADMINISTRATIVOS	R\$	674,00	0,05%	100,00%		
		R\$	1.430.540,02	100,00%			

	0	BRA 04	ı				
ITEM	DES CRIÇÃO	VA	LOR TOTAL	%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	R\$	909.193,24	30,73%	30,73%		
4	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	887.402,08	30,00%	60,73%	A	81,99%
6	INSTALÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	628.931,87	21,26%	81,99%		
9	SERVIÇOS AUXULIARES E ADMINISTRATIVOS	R\$	361.666,89	12,23%	94,22%	В	14,59%
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	69.898,86	2,36%	96,58%	ь	14,39%
7	INSTALÇÕES MECÂNICAS E DE UTILIDADES	R\$	55.016,72	1,86%	98,44%		
5	INSTALAÇOES HIDRÁULICAS E SANITÁRIAS	R\$	24.749,11	0,84%	99,28%		
1	SERVIÇOS TÉCNICOS PROFISSIONAIS	R\$	15.789,95	0,53%	99,81%	C	3,42%
8	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	5.230,65	0,18%	99,99%		
10	SERVIÇOS DE MANUTENÇÃO E CONSERVAÇÃO	R\$	362,11	0,01%	100,00%		
		R\$	2.958.241,48	100,00%			100,00%

	0	BRA 05	j				
ITEM	DES CRIÇÃO	VAI	LORTOTAL	%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURA	R\$	3.907.705,69	44,39%	44,39%	A	73,19%
4	ARQUITETURA E URBANISMO	R\$	2.534.248,52	28,79%	73,19%	Α	73,1770
6	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	866.488,64	9,84%	83,03%	В	16,62%
7	INSTALAÇÕES MECÂNICAS E DE UTILIDADES	R\$	596.064,43	6,77%	89,80%	В	10,0270
10	SERVIÇOS ADMINISTRATIVOS	R\$	468.028,66	5,32%	95,12%		
5	INSTALAÇÕES HIDRO-SANITÁRIAS	R\$	148.211,62	1,68%	96,80%		
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	110.433,99	1,25%	98,06%	C	10.20%
8	INSTALAÇÃO DE PREVENÇÃO E COMBATE A INCÊNDIO	R\$	104.670,34	1,19%	99,25%	C	10,20%
1	SERVIÇOS TÉCNICO-PROFISSIONAIS	R\$	37.405,55	0,42%	99,67%		
9	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	28.897,50	0,33%	100,00%		
		R\$	8.802.154,94	100,00%			100,00%

	OBRA 06										
ITEM	DES CRIÇÃO	VALOR TOTAL		%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM				
4	ARQUITETURA E URBANISMO	R\$	4.484.649,90	45,11%	45,11%	Α	69.73%				
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURA	R\$	2.447.903,19	24,62%	69,73%	A	09,73%				
8	INSTALAÇÕES ELETRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	1.643.230,74	16,53%	86,26%						
5	INSTALAÇÕES HIDRO-SANITÁRIAS	R\$	439.144,40	4,42%	90,68%	В	24,39%				
10	SERVIÇOS ADMINISTRATIVOS	R\$	341.880,00	3,44%	94,12%						
1	SERVIÇOS TÉCNICO-PROFISSIONAIS	R\$	219.120,00	2,20%	96,32%						
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	130.385,65	1,31%	97,64%						
7	INSTALAÇÕES MECÁNICAS	R\$	107.207,10	1,08%	98,71%	C	5,88%				
6	INSTALAÇÃO INCÊNDIO	R\$	76.762,45	0,77%	99,49%						
9	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	51.031,54	0,51%	100,00%						
		R\$	9.941.314,97	100,00%			100,00%				

		OBRA	. 07				
ITEM	DES CRIÇÃO	VALOR TOTAL		%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
5	SUPER ESTRUTURA	R\$	690.244,18	36,56%	36,56%		
1	SERVIÇOS PRELIMINARES E GERAIS	R\$	325.436,44	17,24%	53,79%	Α	71,78%
9	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS	R\$	189.474,97	10,04%	63,83%	A	/1,/6%
8	PAREDES E PAINÉIS	R\$	150.098,57	7,95%	71,78%		
4	INFRA ESTRUTURA	R\$	114.759,76	6,08%	77,86%		
7	IMPERMEABILIZAÇÃO	R\$	99.095,53	5,25%	83,11%		
12	INSTALAÇÕES HIDRAÚLICAS E SANITÁRIAS	R\$	80.694,53	4,27%	87,38%	В	22,28%
6	COBERTURA	R\$	79.060,38	4,19%	91,57%		
3	M OVIMENTOS DE TERRA	R\$	47.104,58	2,49%	94,06%		
2	INSTALAÇÕES DO CANTEIRO	R\$	42.601,35	2,26%	96,32%		
10	QUADROS ELETRICOS	R\$	33.412,36	1,77%	98,09%		
14	LIM PEZA GERAL	R\$	18.984,87	1,01%	99,09%	C	5,94%
11	INSTALAÇÕES DE TELECOM UNICAÇÕES	R\$	11.521,55	0,61%	99,70%		
13	DIVERSOS	R\$	5.575,00	0,30%	100,00%		
		R\$	1.888.064,07	100,00%			100,00%

		OBRA	08				
ITEM	DES CRIÇÃO	VALOR TOTAL		%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	R\$	456.878,56	30,29%	30,29%		
4	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	344.811,98	22,86%	53,15%	A	72,23%
9	SERVIÇOS AUXILIARES E ADMINISTRATIVOS	R\$	287.846,42	19,08%	72,23%		
6	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	263.849,20	17,49%	89,72%	В	17,49%
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	58.236,94	3,86%	93,58%		
7	INSTALAÇÕES MECÂNICAS E DE UTILIDADES	R\$	37.332,29	2,47%	96,06%		
1	SERVIÇOS TÉCNICO PROFISSIONAIS	R\$	27.514,08	1,82%	97,88%	С	10.28%
5	INSTALAÇÕES HIDRÁULICAS E SANITÁRIAS	R\$	15.891,00	1,05%	98,93%	C	10,2670
8	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	13.726,75	0,91%	99,84%		
10	SERVIÇOS DE CONSERVAÇÃO E MANUTENÇÃO	R\$	2.369,26	0,16%	100,00%		
		R\$	1.508.456,48	100,00%			100,00%

	OBRA 09											
ITEM	DESCRIÇÃO	VALOR TOTAL		%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM					
4	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	4.255.829,42	30,08%	30,08%							
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	R\$	3.470.528,09	24,53%	54,61%	A						
7	INSTALAÇÕES MECÂNICAS E DE UTILIDADES	R\$	2.423.656,49	17,13%	71,74%		71,74%					
6	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS	R\$	2.044.559,89	14,45%	86,19%	В	14,45%					
10	SERVIÇOS AUXILIARES E ADMINISTRATIVOS	R\$	1.281.070,00	9,05%	95,25%							
5	INSTALAÇÕES HIDRÁULICAS E SANITÁRIAS	R\$	213.427,22	1,51%	96,76%							
8	PREVENÇÃO E COMBATE A INCÊNDIO	R\$	194.391,25	1,37%	98,13%	C						
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	165.591,12	1,17%	99,30%							
9	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	98.075,27	0,69%	99,99%							
1	PLANEJAMENTO DE CONTROLE TECNOLÓGICO	R\$	864,60	0,01%	100,00%		13,81%					
		R\$	14.147.993,35	100,00%			100,00%					

		OBRA	. 10				
ITEM	DES CRIÇÃO	VALOR TOTAL		%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
3	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	2.324.447,46	43,61%	43,61%	Α	71,06%
6	INSTALAÇÕES MECÂNICAS E DE UTILIDADES	R\$	1.462.992,03	27,45%	71,06%	Α	71,0070
5	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	722.297,72	13,55%	84,61%		
4	INSTALAÇÕES HIDRÁULICAS E SANITÁRIAS	R\$	385.317,33	7,23%	91,84%	В	26,17%
9	SERVIÇOS AUXILIARES E ADMINISTRATIVOS	R\$	287.374,68	5,39%	97,23%		
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	84.186,00	1,58%	98,81%		
7	INSTALAÇÃO DE PREVENÇÃO E COMBATE A INCÊNDIO	R\$	33.513,74	0,63%	99,44%	C	2.77%
1	SERVIÇOS TÉCNICO PROFISSIONAIS	R\$	15.445,25	0,29%	99,73%	C	2,7770
8	SERVIÇOS COM PLEMENTARES	R\$	14.372,96	0,27%	100,00%		
		R\$	5.329.947,17	100,00%			100,00%

	0	BRA 11				
ITEM	DES CRIÇÃO	VALOR TOTAL	%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
4	ARQUITETURA E URBANISMO	5.456.607,16	70,31%	70,31%	A	70,31%
6	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	1.170.293,85	15,08%	85,38%		
9	SERVIÇOS ADMINISTRATIVOS	304.162,36	3,92%	89,30%	В	22,48%
5	INSTALAÇÕES HIDRO-SANITÁRIAS	270.585,88	3,49%	92,79%		
7	INSTALAÇÃO DE PREVENÇÃO E COMBATE A INCÊNDIO	244.283,83	3,15%	95,94%		
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURA	212.975,70	2,74%	98,68%		
1	SERVIÇOS TÉCNICO-PROFISSIONAIS	57.648,50	0,74%	99,42%	C	7.21%
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	24.586,73	0,32%	99,74%	C	7,2170
8	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	12.709,95	0,16%	99,90%		
10	SERVIÇOS DE MANUTENÇÃO E CONSERVAÇÃO	7.380,80	0,10%	100,00%		
		R\$ 7.761.234,76	100,00%			100,00%

	OB	3RA 12				
ITEM	DES CRIÇÃO	VALOR TOTAL	%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM
4	ARQUITETURA E URBANISMO	457.061,21	30,53%	30,53%		
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURA	335.451,39	22,40%	52,93%	A	67,14%
10	SERVIÇOS ADMINISTRATIVOS	212.805,44	14,21%	67,14%		
8	INSTALAÇÕES ELETRICAS E ELETRÔNICAS	185.994,27	12,42%	79,56%		
7	INSTALAÇÕES MECÁNICAS	141.270,31	9,43%	89,00%	В	13,65%
6	INSTALAÇÃO INCÊNDIO	63.163,13	4,22%	93,22%		
5	INSTALAÇÕES HIDRO-SANITÁRIAS	51.410,85	3,43%	96,65%		
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	40.034,62	2,67%	99,32%	C	3,35%
9	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	8.344,79	0,56%	99,88%	C	3,3370
1	SERVIÇOS TÉCNICO-PROFISSIONAIS	1.764,75	0,12%	100,00%		
	TOTAL	R\$ 1.497.300,76	100,00%			

	OBRA 13									
ITEM	DES CRIÇÃO	VALOR TOTAL	%	ACUMULADO	FAIXAS	PORCENTAGEM				
4	ARQUITETURA E URBANISMO	647.282,56	31,30%	31,30%						
3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURA	602.101,77	29,11%	60,41%	A					
6	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	314.601,34	15,21%	75,62%		75,62%				
10	SERVIÇOS ADMINISTRATIVOS	235.158,90	11,37%	86,99%						
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	78.076,32	3,77%	90,76%	В					
8	INSTALAÇÕES DE PREVENÇÃO E COMBATE A INCÊNDIO	74.468,38	3,60%	94,36%		18,74%				
5	INSTALAÇÕES HIDRO-SANITÁRIAS	56.047,23	2,71%	97,07%						
7	INSTALAÇÕES MECÂNICAS E DE UTILIDADES	41.800,00	2,02%	99,09%	С					
9	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	14.515,26	0,70%	99,80%	C					
1	SERVIÇOS TÉCNICO-PROFISSIONAIS	4.212,06	0,20%	100,00%		2,93%				
	TOTAL	R\$ 2.068.263,82	100,00%							

		OBI	RA 14				
ITEM	DESCRIÇÃO	VA	LORTOTAL	%	ACUMULADA	FAIXAS	PORCENTAGEM
3	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	1.658.327,65	47,61%	48%		72%
7	INSTALAÇÕES MECÂNICAS E DE UTILIDADES	R\$	843.484,61	24,21%	72%	A	12/0
5	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	503.112,00	14,44%	86%	В	20%
6	CABEAMENTO ESTRUTURADO	R\$	198.360,30	5,69%	92%	ь	2070
4	INSTALAÇÕES HIDROSANITÁRIAS	R\$	123.263,32	3,54%	95%		
1	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	113.597,25	3,26%	99%	C	90/
8	INSTALAÇÕES DE PREVENÇÃO E COMBATE A INCÊNDIO	R\$	33.355,81	0,96%	100%	C	8%
2	ESTRUTURAS METÁLICAS	R\$	9.926,55	0,28%	100%		
	TOTAL	R\$	3.483.427,49	100,00%			

	OBRA 15									
ITEM	DES CRIÇÃO	VAI	LOR TOTAL	%	ACUMULADA	FAIXAS	PORCENTAGEM			
5	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	159.025,22	61%	61%	A	61%			
1	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	46.039,50	18%	79%					
2	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	R\$	41.243,85	16%	95%	В	34%			
3	INSTALAÇÕES HIDRÁULICAS E SANITÁRIAS	R\$	10.773,28	4%	99%					
4	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	2.175,87	1%	100%	C	5%			
	TOTAL R\$ 259.257,72 100%									

	OBRA 16										
ITEM	DES CRIÇÃO	VALOR TOTAL		%	ACUMULADA	FAIXAS	PORCENTAGEM				
5	INSTALAÇÕES MECANICAS E DE UTILIDADE	R\$	168.662,68	43%	43%	A					
7	SERVIÇOS AUXILIARES E ADMINISTRATIVOS	R\$	134.493,40	34%	77%	А	77%				
4	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS E ELETRÔNICAS	R\$	52.161,98	13%	90%	В					
1	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	22.505,65	6%	96%	ь	19%				
3	INSTALAÇÕES HIDRÁULICAS E SANITÁRIAS	R\$	7.430,49	2%	98%						
2	ARQUITETURA E ELEMENTOS DE URBANISMO	R\$	6.753,77	2%	100%	C					
6	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	R\$	1.775,56	0%	100%		5%				
	TOTAL	R\$	393.783,52	100%							

ANEXO II – Princípio de Pareto para os serviços de Arquitetura e Urbanismo

OBRAS		0	bra 01					
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	6	REVESTIMENTOS	R\$	182.357,19	34,0%	34,0%		
	5	COBERTURA	R\$	115.978,26	21,6%	55,6%	A	72%
	9	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	90.330,50	16,8%	72,5%		
	2	ESQUADRIAS	R\$	53.316,32	9,9%	82,4%	В	17%
SERVIÇOS	7	PINTURAS	R\$	37.674,40	7,0%	89,4%	ь	1 / 70
	1	ALVENARIA	R\$	32.384,99	6,0%	95,5%		
	8	IMPERM EABILIZAÇÃO	R\$	9.349,38	1,7%	97,2%	С	11%
	3	FERRAGENS	R\$	8.172,92	1,5%	98,7%		1170
	4	VIDROS	R\$	6.777,68	1,3%	100,0%		
		TOTAL	R\$	536.341,64	100,0%			
OBRAS		0	bra 0	2				
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	6	REVESTIMENTOS	R\$	244.130,21	29,8%	29,8%		
	11	PAISAGISMO	R\$	242.345,00	29,6%	59,3%	A	76%
	1	ALVENARIA	R\$	78.316,50	9,6%	68,9%	Λ	7070
	10	EQUIPAMENTOS E ACESSÓRIOS	R\$	55.173,75	6,7%	75,6%		
	2	ESQUADRIAS	R\$	53.033,79	6,5%	82,1%		
SERVIÇOS	7	PINTURAS	R\$	41.250,74	5,0%	87,1%	В	16%
	5	COBERTURA	R\$	34.046,88	4,2%	91,3%		
	8	IM PERM EA BILIZAÇÃO	R\$	33.065,78	4,0%	95,3%		
	3	FERRAGENS	R\$	19.607,92	2,4%	97,7%	C	9%
	9	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	18.216,12	2,2%	99,9%		7/0
	4	VIDROS	R\$	527,32	0,1%	100,0%		
		TOTAL	R\$	819.714,01	100,0%			
OBRAS			bra 0					
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	6	REVESTIMENTOS	R\$	130.412,20	23,8%	24%		
	5	COBERTURA	R\$	108.521,37	19,8%	44%	A	76%
	10	EQUIPAMENTOS E ACESSÓRIOS	R\$	104.320,61	19,0%	63%	11	7070
	1	ALVENARIA	R\$	74.663,32	13,6%	76%		
	2	ESQUADRIAS	R\$	47.219,25	8,6%	85%		
	7	PINTURAS	R\$	32.828,46	6,0%	91%	В	17%
	3	FERRAGENS	R\$	13.409,30	2,4%	93%		
SERVIÇOS	4	VIDROS	R\$	7.785,43	1,4%	95%		
	11	EQUIPAMENTOS SANITÁRIOS	R\$	5.701,58	1,0%	96%		
	9	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	4.645,38	0,8%	97%		
	13	ACESSÓRIOS SANITÁRIOS	R\$	4.519,46	0,8%	97%	C	7%
	15	PAISAGISM O	R\$	4.500,40	0,8%	98%		, ,0
	8	IMPERMEABILIZAÇÃO	R\$	4.416,27	0,8%	99%		
	14	ACESSÓRIOS DE COZINHA	R\$	2.612,08	0,5%	100%]	
	12	METAIS	R\$	2.557,46	0,5%	100%		
		TOTAL	R\$	548.112,57	100,0%			

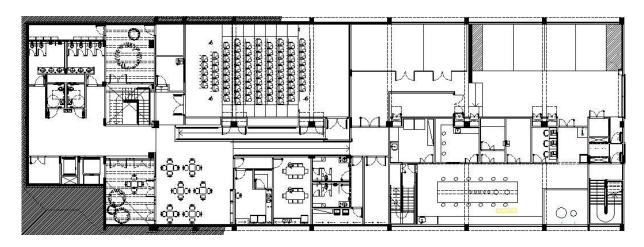
OBRAS		0	bra 0	6				
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	7	REVESTIMENTOS	R\$	1.270.058,33	28,3%	28%		
	3	ESQUADRIAS	R\$	932.519,70	20,8%	49%	A	73%
	6	COBERTURA	R\$	717.585,40	16,0%	65%	А	7370
	8	PINTURAS	R\$	372.166,71	8,3%	73%		
	5	VIDROS	R\$	342.355,17	7,6%	81%		
SERVIÇOS	1	ALVENARIA	R\$	243.592,45	5,4%	86%	В	18%
	10	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	228.413,94	5,1%	92%		
	9	IMPERMEABILIZAÇÃO	R\$	171.839,23	3,8%	95%		
	11	URBANIZAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO	R\$	124.052,32	2,8%	98%	С	8%
	4	FERRAGENS	R\$	68.455,25	1,5%	100%		070
	2	DIVISÓRIAS	R\$	13.611,40	0,3%	100%		
		TOTAL	R\$	4.484.649,90	100,0%			
OBRAS		0	bra 0	9				
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	2	ESQUADRIAS E FERRAGENS	R\$	1.460.100,34	32,7%	33%		
	5	REVESTIMENTOS	R\$	1.451.881,39	32,5%	65%	A	77%
	1	ALVENARIA	R\$	517.690,31	11,6%	77%		
	6	PINTURAS	R\$	278.210,38	6,2%	83%		
	8	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	251.834,46	5,6%	89%	В	14%
SERVICOS	9	EQUIPAMENTOS SANITÁRIOS	R\$	105.190,88	2,4%	91%		
SERVIÇOS	4	COBERTURA E FECHAMENTO LATERAL	R\$	90.768,85	2,0%	93%		
	10	INSTALAÇÕES HIDRÁULICAS	R\$	87.920,88	2,0%	95%		
	7	IMPERMEABILIZAÇÃO	R\$	70.558,48	1,6%	97%	С	9%
	12	ESGOTO SANITÁRIO	R\$	66.013,43	1,5%	98%		270
	11	ÁGUAS PLUVIAIS	R\$	59.492,91	1,3%	99%		
	3	VIDROS E PLÁSTICOS	R\$	29.594,33	0,7%	100%		
		TOTAL	R\$	4.469.256,64	100,0%			

OBRAS			bra 10)				
	ITEM	ARQUITETURA E URBANIS MO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	9	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	370.120,46	15,9%	16%		
	2	ESQUADRIAS	R\$	340.392,09	14,6%	31%		
	11	PAVIMENTAÇÃO	R\$	274.081,94	11,8%	42%	Α	74%
	5	PISO	R\$	255.402,59	11,0%	53%	Α	7470
	6	REVESTIMENTOS	R\$	246.722,21	10,6%	64%		
SERVIÇOS	1	ALVENARIA	R\$	227.552,29	9,8%	74%		
	8	PINTURA	R\$	184.383,78	7,9%	82%		
	4	VIDROS	R\$	182.103,59	7,8%	90%	В	21%
	7	FORRO	R\$	110.035,93	4,7%	94%		
	10	PAISAGISMO	R\$	82.472,85	3,5%	98%	С	6%
	3	FERRAGENS	R\$	51.179,73	2,2%	100%	C	070
		TOTAL	R\$	2.324.447,46	100,0%			
OBRAS		C	bra 1	1				
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	6	REVESTIMENTOS	R\$	956.214,40	17,6%	18%		
	3	ESQUADRIAS	R\$	907.499,23	16,7%	34%		
	11	EQUIPAMENTOS E ACESSÓRIOS	R\$	712.273,74	13,1%	48%	Α	
	1	ALVENARIA	R\$	524.433,04	9,7%	57%	11	
	7	FORRO	R\$	475.664,37	8,8%	66%		
	8	PINTURA	R\$	348.473,95	6,4%	72%		72%
SERVICOS	2	DIVISÓRIAS	R\$	309.504,38	5,7%	78%		
SER VIÇOS	14	INTERIORES	R\$	259.143,03	4,8%	83%	В	
	4	VIDROS	R\$	235.151,04	4,3%	87%		
	9	IM PERM EABILIZAÇÃO	R\$	170.759,01	3,2%	90%		18%
	13	ELEVADORES E PLATAFORMAS	R\$	165.000,00	3,0%	93%		
	10	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	141.889,40	2,6%	96%	С	
	5 COBERTURA			113.185,20	2,1%	98%		
	12	EQUIPAMENTOS SANITÁRIOS	R\$	101.416,40	1,9%	100%		10%
		TOTAL	R\$	5.420.607,19	100%			100%

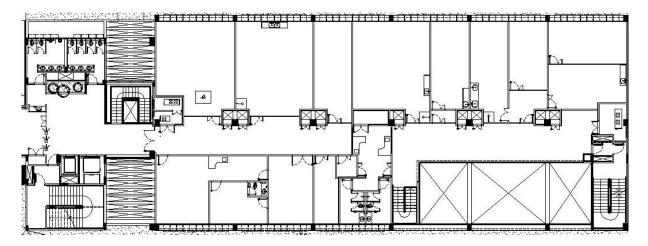
OBRAS		C	bra 12	2				
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	13	URBANIZAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO	R\$	457.061,21	50,1%	50%		
	7	REVESTIMENTOS	R\$	112.908,90	12,4%	62%	A	
	3	ESQUADRIAS	R\$	72.374,51	7,9%	70%		70%
	9	PINTURA	R\$	59.472,15	6,5%	77%		
	11	EQUIPAMENTOS E ACESSÓRIOS	R\$	52.787,66	5,8%	83%	В	
	6	COBERTURA	R\$	48.184,00	5,3%	88%		18%
SERVIÇOS	1	ALVENARIA	R\$	33.924,52	3,7%	92%		
	10	IM PERM EABILIZAÇÃO	R\$	24.392,58	2,7%	94%		
	4	FERRAGENS	R\$	19.042,20	2,1%	96%		
	8	FORRO	R\$	13.510,72	1,5%	98%	C	
	2	DIVISÓRIAS	R\$	9.155,12	1,0%	99%		
	5	VIDROS	R\$	6.804,28	0,7%	100%		
	12	INTERIORES	R\$	3.328,08	0,4%	100%		12%
		TOTAL	R\$	912.945,93	100%			100%
OBRAS			bra 13					
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	6	REVESTIMENTO	R\$	142.701,18	22,0%	22%		
	3	ESQUADRIAS	R\$	115.888,02	17,9%	40%	Α	67%
	10	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	98.039,55	15,1%	55%	71	0770
	8	PINTURA	R\$	78.895,30	12,2%	67%		
	7	FORRO	R\$	67.700,62	10,5%	78%		
SERVIÇOS	9	IM PERM EABILIZAÇÃO	R\$	60.398,24	9,3%	87%	В	28%
	1	ALVENARIA	R\$	50.715,66	7,8%	95%		
	5	VIDROS	R\$	16.940,73	2,6%	98%		
	11	PAISAGISM O	R\$	8.675,39	1,3%	99%	С	
	4	FERRAGENS	R\$	6.376,55	1,0%	100%		
	2	DIVISÓRIAS	R\$	951,32	0,1%	100%		5%
		TOTAL	R\$	647.282,56	100,0%			

OBRAS		0	bra 1	4				
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	4	REVESTIMENTOS	R\$	550.431,51	33,2%	33,2%		
	2	ESQUADRIAS	R\$	440.344,77	26,6%	59,7%	A	70%
	1	PAREDES	R\$	174.634,47	10,5%	70,3%		
SERVIÇOS	8	EQUIPAMENTOS E ACESSÓRIOS	R\$	167.417,28	10,1%	80,4%	В	18%
SEK VIÇOS	5	PINTURA	R\$	131.796,72	7,9%	88,3%	ь	1070
	3	VIDROS E PLÁSTICOS	R\$	116.473,90	7,0%	95,3%		
	6	IM PERM EA BILIZAÇÃO	R\$	45.526,86	2,7%	98,1%	C	12%
	7	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	31.702,14	1,9%	100,0%		
		TOTAL	R\$	1.658.327,65	100,0%			
OBRAS		0	bra 1	5				
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	5	REVESTIMENTOS	R\$	64.399,02	40,5%	40,5%		
	4	COBERTURA E FECHAMENTO LATERAL	R\$	31.847,24	20,0%	60,5%	A	73%
	2	ESQUADRIAS	R\$	19.614,42	12,3%	72,9%		
	1	ALVENARIA	R\$	17.751,02	11,2%	84,0%		
SERVIÇOS	3	VIDROS E PLÁSTICOS	R\$	9.950,12	6,3%	90,3%	В	21%
BER VIÇOS	8	EQUIPAMENTOS E ACESSÓRIOS	R\$	5.490,19	3,5%	93,7%		
	6	PINTURA	R\$	5.181,87	3,3%	97,0%		
	7	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	2.446,18	1,5%	98,5%	С	6%
	10	INTERIORES	R\$	1.668,41	1,0%	99,6%	C	070
	9	COMUNICAÇÃO VISUAL	R\$	676,75	0,4%	100,0%		
		TOTAL	R\$	159.025,22	100,0%			
OBRAS		0	bra 1	7				
	ITEM	ARQUITETURA E URBANISMO		VALOR	%	ACUMULADA	FAIXA	%
	5	REVESTIMENTOS	R\$	585.914,00	52,2%	52,2%	Α	69%
	1	ALVENARIA	R\$	185.246,10	16,5%	68,7%	71	0770
	4	COBERTURA E FECHAMENTO LATERAL	R\$	177.820,81	15,8%	84,5%	В	22%
SERVIÇOS	2	ESQUADRIAS	R\$	63.630,80	5,7%	90,2%	ь	22/0
	3	VIDROS E PLÁSTICOS	R\$	50.404,62	4,5%	94,7%		
	6	IMPERM EABILIZAÇÃO	R\$	45.353,69	4,0%	98,7%	C	10%
	7	ACABAMENTOS E ARREMATES	R\$	14.127,87	1,3%	100,0%		
		TOTAL	R\$	1.122.497,89	100,0%			

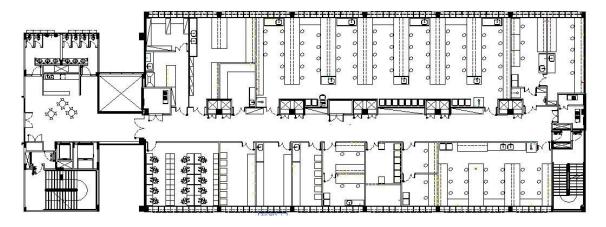
ANEXO III – PLANTAS BAIXAS – ESTUDO DE CASO



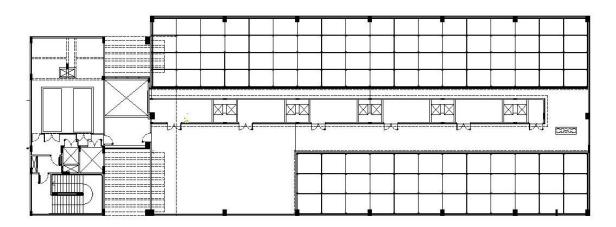
Subsolo - Sem escala



Térreo - Sem escala



 1° ao 3° Pavimento - Sem escala



4° Pavimento - Sem escala

ANEXO IV – Planilhas de comparação de composições

		ALVENARIA I	DE VEDAÇÃO			
FATORE	S PRODUTO	FATORI	ES PROCESSO	FATOI	RES PROJETO	
FÍ	SICOS	PREPARO	EXECUÇÃO	P	ROJETO	
MATERIAL	CONCRETO	MECÂNICO	BISNAGA	ÁREA	> 6 M ²	
WATERIAL	CERÂMICA	MECANICO	DISNAGA		< 6 M ²	
	9 X 19 X 39				C/ VÃOS	
TAMANHO	11,5 X 19 X 19	MANUAL	COLHER	VÃOS	C/ VAOS	
TAMAMO	14 X 9 X 39	WANCAL	COLIILIK	VAOS	S/ VÃOS	
	19 X 9 X 39				J 1105	
		СНАР				
	S PRODUTO		ES PROCESSO ~		RES PROJETO	
FI	SICOS	PREPARO	EXECUÇÃO	P	ROJETO	
	1;3	MANUAL	ROLO	EXTERNO	C/ VÃOS	
					S/ VÃOS	
ARGAMASSA	1;4	BETONEIRA	COLHER		TETO	
	·			INTERNO	ALV. + EST.	
	INDUSTRIALIZADA	MISTURADOR	PROJEÇÃO	-		
			DESEMPENADEIRA		SÓ EST.	
ELEODE	a pp o p i m o	REVESTIMEN				
	S PRODUTO		ES PROCESSO		RES PROJETO	
FI	SICOS	PREPARO	EXECUÇÃO	Ρ.	ROJETO	
	25 MM	DETONEIDA	MANITAT	FACHADA	C/ VÃOS	
ESPESSURA	35MM	BETONEIRA	MANUAL	FACHADA	S/ VÃOS	
	45MM				DEEDNA	
	50MM	MANUAL	PROJEÇÃO	SACADA	INTERNA	
ARGAMASSA	1;2;8 INDUSTRIALIZADA	MANUAL	PROJEÇAO	SACADA	EXTERNA	
	INDUSI KIALIZADA	REVESTIMEN	TO INTERNO			
FATORE	S PRODUTO		ES PROCESSO	FATOR	RES PROJETO	
	SICOS	PREPARO	EXECUÇÃO		ROJETO	
	1;2;8	1 KLI AKO	LALCOÇAO			
ARGAMASSA	INDUSTRIALIZADA	BETONEIRA		CE	ERÂMICO	
	EMBOÇO		MANUAL			
MATERIAL	MASSA ÚNICA	MANUAL		P	INTURA	
	20MM			I	< 5M ²	
ESPESSURA	10MM	MECÂNICO	PROJEÇÃO	ÁREA	5 > 10 M ²	
	5MM		,		> 10 M ²	
		REVESTIME	NTO GESSO			
FATORE	S PRODUT O		ES PROCESSO	FATO	RES PROJETO	
FÍ	SICOS	PREPARO	EXECUÇÃO	P	ROJETO	
	0,5		,		>10M ²	
ESPESSURA	1,0		MANUAL	TETO	$5 > 10 \text{ M}^2$	
	1,5				<5 M ²	
	DECEMBENADO	-			>10M ²	
ACABAMENTO	DESEMPENADO		PROJEÇÃO	PAREDE	$5 > 10 \text{ M}^2$	
1	SARRAFEADO			Ī	<5 M ²	

	REV	ESTIMENTO CE	RÂMICO INTERNO			
FATORE	S PRODUTO	FATORI	ES PROCESSO	FATOI	RES PROJETO	
FÍ	SICOS	PREPARO	EXECUÇÃO	P	ROJETO	
	35X53				$< 5M^2$	
GRÊS	45X45			PISO	$5 > 10 \text{ M}^2$	
	60X60				> 10 M ²	
PORCELANATO	45X45] _			INTERNA	
FORCELANATO	60X60	_	-	PAREDE	1/2 PAREDE	
GRÊS OU SEMI-	20X20					
GRÊS	25X35			RODAPÉ	7 CM	
UKES	33X45					
		ESTIMENTO CE	RÂMICO EXTERNA			
	SPRODUTO	FATORI	ES PROCESSO	FATOI	RES PROJETO	
FÍ	SICOS	PREPARO	EXECUÇÃO	P	ROJETO	
	5 X 5			FACHADA	C/VÃO	
	AS	_	_	TACHADA	S/VÃO	
2.5 X 2.5			_	SACADA	INTERNA	
2,5	7 A 2,3			SACADA	EXTERNA	
			INTURA INTERNA			
_	S PRODUTO	FATORI	ES PROCESSO	FATORES PROJETO		
FÍ	SICOS	PREPARO EXECUÇÃO		P	ROJETO	
SELADOR	PVA				1DEMÃO	
SELFIDOR	ACRÍLICO		MANUAL	TETO	2 DEMÃOS	
PINTURA	PVA ACRÍLICO	-			1 DEMÃO	
LIXAMENTO E	PVA	1	MECÂNICA	PAREDE	~	
MASSA	ACRÍLICO	1			2 DEMÃOS	
<u> </u>		EVESTIMENTO P	INTURA EXTERNA	,		
FAT ORES PRODUT O		FATORI	ES PROCESSO	FATOI	RES PROJETO	
FÍ	FÍSICOS		EXECUÇÃO	P	ROJETO	
				FACHADA	C/VÃO	
SELADOR	ACRÍLICO				S/ VÃOS	
]	3.6.3377.4.7	SACADA	INTERNA	
DAYMEN A	-] -	MANUAL		EXTERNA	
PINTURA TEXTURIZADA	1 COR			PAREDES	EXTERNAS CASA	
LATIONZADA	2 CORES	<u> </u>		MOLDURAS E OUTROS		

ANEXO V – Planilhas de comparação de composições

Composições de Alvenaria de vedação

				BLOC	O DE CO	NCRET	O 9X19	X39	
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h		ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	SEM	87447	0,7200	0,3600	13,3500	0,0088	0,7850	0,0094	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI
< 6	COM	87459	0,9200	0,4600	13,6000	0,0088	0,7850	0,0094	A PRODUTIVIDADE DA M.O E AUMENTA O CONSUMO DE
	SEM	87453	0,6200	0,3100	13,3500	0,0088	0,4200	0,0050	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E
> 6	COM	87465	0,7300	0,3650	13,6000	0,0088	0,4200	0,0050	GASTAM MAIS BLOCOS
				BLOC	O DE CO	NCRET	O 14X19	9X39	
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	BLOCO UND.	ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
< 6	SEM	87449	0,9900	0,4950	13,3500	0,0103	0,7850	0,0189	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI
\ 0	COM	87461	1,1900	0,5950	13,6000	0,0103	0,7850	0,0189	A PRODUTIVIDADE DA M.O E AUMENTA O CONSUMO DE
> 6	SEM	87455	0,8900	0,4450	13,3500	0,0103	0,4200	0,0100	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E
70	COM	87467	1,0000	0,5000	13,6000	0,0103	0,4200	0,0100	GASTAM MAIS BLOCOS
				BLOC	O DE CO	NCRET	O 19X19	9X39	
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	BLOCO UND.	ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
< 6	SEM	87451	1,1200	0,5600	13,3500	0,0129	0,7850	0,0189	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI
	СОМ	87463	1,3200	0,6600	13,6000	0,0129	0,7850	0,0189	A PRODUTIVIDADE DA M.O E AUMENTA O CONSUMO DE
> 6	SEM	87457	1,0200	0,5100	13,3500	0,0129	0,4200	0,0100	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E
70	COM	87469	1,1300	0,5650	13,6000	0,0129	0,4200	0,0100	GASTAM MAIS BLOCOS
]	BLOCO CERA	ÂMICO F	URO V	ERTICA	L 9X19X3	9
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	BLOCO UND.	ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
< 6	SEM	87471	0,5900	0,2950	13,3500	0,0104	0,7850	0,0094	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI
\ 0	СОМ	87483	0,7900	0,3950	13,6000	0,0104	0,7850	0,0094	A PRODUTIVIDADE DA M.O E AUMENTA O CONSUMO DE
				0.2400	12.2500	0.0104	0.4200	0.0050	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM
> 6	SEM	87477	0,4800	0,2400	13,3500	0,0104	0,4200	0,0050	PRODUTIVIDADE MENOR E

			F	BLOCO CERÂ	MICO F	URO VI	ERTICA	L 14X19X3	39
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	BLOCO UND.	ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
< 6	SEM	847473	0,8600	0,4300	13,3500	0,0118	0,7850	0,0189	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI A PRODUTIVIDADE DA M.O E
	СОМ	87485	1,0600	0,5300	13,6000	0,0118	0,7850	0,0189	AUMENTA O CONSUMO DE
> 6	SEM	87479	0,7500	0,3750	13,3500	0,0118	0,4200	0,0100	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E
/0	СОМ	87491	0,8600	0,4300	13,6000	0,0118	0,4200	0,0100	GASTAM MAIS BLOCOS
	ı		E	BLOCO CERÂ	MICO F	URO VI	ERTICA	L 19X19X3	39
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	BLOCO UND.	ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
< 6	SEM	87475	0,9900	0,4950	13,3500	0,0138	0,7850	0,0189	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI
	СОМ	87487	1,1800	0,5900	13,6000	0,0138	0,7850	0,0189	A PRODUTIVIDADE DA M.O E AUMENTA O CONSUMO DE
> 6	SEM	87481	0,8800	0,4400	13,3500	0,0138	0,4200	0,0100	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E
	COM	87493	0,9900	0,4950	13,6000	0,0138	0,4200	0,0100	GASTAM MAIS BLOCOS
			BI	OCO CERÂN	MICO FU	RO HO	RIZONT	AL 9X19X	K 19
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	BLOCO UND.	ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
< 6	SEM	87495	1,6900	0,8450	27,9300	0,0098	0,7850	0,0094	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI
	COM	87511	1,9800	0,9900	28,3100	0,0098	0,7850	0,0094	A PRODUTIVIDADE DA M.O E AUMENTA O CONSUMO DE
> 6	SEM	87503	1,3700	0,6850	27,9300	0,0098	0,4200	0,0050	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E
	COM	87519	1,5500	0,7750	28,3100	0,0098	0,4200	0,0050	GASTAM MAIS BLOCOS
			BLC	OCO CERÂM	ICO FUR	O HOR	IZONT	AL 11,5X19	9X19
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	BLOCO UND.	ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
< 6	SEM	87497	1,4200	0,7100	27,9300	0,0125	0,7850	0,0189	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI A PRODUTIVIDADE DA M.O E
	COM	87513	1,7200	0,8600	28,3100	0,0125	0,7850	0,0189	AUMENTA O CONSUMO DE
> 6	SEM	87505	1,1100	0,5550	27,9300	0,0125	0,4200	0,0100	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E
	COM	87521	1,2900	0,6450	28,3100	0,0125	0,4200	0,0100	GASTAM MAIS BLOCOS
			BL	OCO CERÂN	MICO FU	RO HOI	RIZONT	TAL 9X14X	ζ19
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	BLOCO UND.	ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
< 6	SEM	87499	2,7200	1,3600	37,2400	0,0106	1,0900	0,0131	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI A PRODUTIVIDADE DA M.O E
	COM	87515	3,0100	1,5050	37,7400	0,0106	1,0900	0,0131	AUMENTA O CONSUMO DE
> 6	SEM	87507	2,4100	1,2050	37,2400			0,0069	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E
	COM	87523	2,5800	1,2900 OCO CERÂN	37,7400		·	0,0069	GASTAM MAIS BLOCOS
									X17
ÁREA	VÃOS	ITEM	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	BLOCO UND.	ARG. (M³)	TELA (M³)	PINO (CENTO)	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
< 6	SEM	87501	3,4100	1,7050	55,8500	0,0135	1,5100	0,0363	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI A PRODUTIVIDADE DA M.O E
	COM	87517	3,7100	1,8550	56,6200	0,0135	1,5100	0,0363	AUMENTA O CONSUMO DE
> 6	SEM	87509	3,1000	1,5500	55,8500			0,0193	BLOCOS ; ÁREAS MENORES TEM PRODUTIVIDADE MENOR E
	COM	87525	3,2800	1,6400	56,6200	0,0135	0,8050	0,0193	GASTAM MAIS BLOCOS

Composições de Chapisco

				EXT	TERNO		
				CHAPISCO EX	ΓERNO 1:4 - ROL	0	
LOCAL	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M ³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	SEM	87888	MANUAL	0,0730	0,0360	0,0015	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI A
ALV E ESTRUT.	SEM	87889	MECÂNICO	0,0730	0,0360	0,0015	PRODUTIVIDADE DA M.O MAS O
	COM	87899	MANUAL	0,1080	0,0540	0,0015	CONSUMO DE ARGAMASSA PERMANECE
	COM	87900	MECÂNICO	0,1080	0,0540	0,0015	O MESMO.
	*** O.A				NDUSTRIALIZAL		
LOCAL	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h		ARG. M³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	SEM	87891	MANUAL	0,0730	0,0360	0,0015	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI A PRODUTIVIDADE DA M.O MAS O
ALV E ESTRUT.	SEM	87891	MISTURADOR	0,0730	0,0360	0,0015	CONSUMO DE ARGAMASSA PERMANECE
	COM COM	87902 87903	MANUAL MISTURADOR	0,1080 0,1080	0,0540 0,0540	0,0015 0,0015	O MESMO.
	СОМ	8/903		·	ERNO 1:3 - COLH		O MESMO.
ÁREA	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h		ARG. M ³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
AKLA		87893	MANUAL	0,1240	0,0620	0,0042	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI A
	SEM SEM	87894	MECÂNICO	0,1240	0,0620	0.0042	PRODUTIVIDADE DA M.O MAS O
ALV E ESTRUT.	COM	87904	MANUAL	0,1240	0,0620	0.0042	CONSUMO DE ARGAMASSA PERMANECE
	COM	87904	MECÂNICO	0,1830	0,0910	0.0042	O MESMO.
	COM	87903				,	
ÁREA	VÃOS	ITEM	PREPARO		RNO 1:3 - PROJEC SERVENTE H/h		IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
AKEA							3
	SEM	87896	MANUAL	0,0900	0,0450	0,0042	A PRESENÇA DE VÃOS DIMINUI A PRODUTIVIDADE DA M.O MAS O
ALV E ESTRUT.	SEM	87897	MECÂNICO	0,0900	0,0450	0,0042	CONSUMO DE ARGAMASSA PERMANECE
	COM	87907	MANUAL	0,1330	0,0670	0,0042	O MESMO.
	COM	87908	MECÂNICO	0,1330	0,0670	0,0042	
/	1	l			RIALIZADA - DE		
ÁREA	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M ³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
		87910	MANUAL	0,2920	0,1460	0,0032	A ARGAMASSA QUANDO PREPARADA
ESTRUT.	-			·	·		COM MISTURADOS POSSUI MELHOR
		87911	MISTURADOR	0,2920	0,1460	0,0032	PRODUTIVIDADE DO QUE PREPARADA
	-						MANUALMENTE
					T <mark>ERNO</mark> ΓERNO 1:4 - ROLO)	
LOCAL	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h			IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	VAOS	87881	MANUAL	0,0380	0,0038	0,0015	DENTIFICAÇÃO DO TATOR
TETO	-	87882	MECÂNICO	0,0380	0,0038	0,0015	A PRODUTIVIDADE VARIA DE ACORDO
	-	87873	MANUAL	0,0420	0,0042	0.0015	COM O LOCAL DE APLICAÇÃO, SENDO
ALV. ESTR.	-	87874	MECÂNICO	0,0420	0,0042	0,0015	QUE NO TETO A PRODUTIVIDADE DA
ESTR CONCRETO	-	87863	MANUAL	0,0510	0,0051	0,0015	M.O É MELHOR.
ESTR. CONCRETO	-	87864	MECÂNICO	0,0510	0,0051	0,0015	
			CHAPI	SCO INTERNO IN	NDUSTRIALIZAD	O - ROLO	
LOCAL	VÃOS	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M ³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
TETO	-	87884	MANUAL	0,0380	0,0038	0,0015	
1210	-	87885	MISTURADOR	0,0380	0,0038	0,0015	A PRODUTIVIDADE VARIA DE ACORDO
ALV. ESTR.	-	87876	MANUAL	0,0420	0,0042	0,0015	COM O LOCAL DE APLICAÇÃO, SENDO
	-	87877	MISTURADOR	0,0420	0,0042	0,0015	QUE NO TETO A PRODUTIVIDADE DA
ESTR. CONCRETO	-	87866	MANUAL	0,0510	0,0051	0,0015	M.O É MELHOR.
		87867	MISTURADOR	0,0510	0,0051	0,0015	
ÁDE:	WÃ OC	ITES 6			ERNO 1:3 - COLHI		IDENTIFICAÇÃO DO EATOR
ÁREA	VÃOS		PREPARO		SERVENTE H/h		IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	1	87878	MANUAL	0,0700	0,0700	0,0042	A PRODUTIVIDADE VARIA DE ACORDO
ALV. ESTR	_	0/0/0					the state of the s
ALV. ESTR.	-	87879	MECÂNICO	0,0700	0,0700	0,0042	COM O LOCAL DE APLICAÇÃO, SENDO
ALV. ESTR.	-	87879	MECÂNICO			0,0042 0,0042	QUE EM ÁREAS DE ALVENARIA E
ALV. ESTR. ESTR. CONCRETO	-	87879 87868	MECÂNICO MANUAL	0,0900	0,0090	0,0042	QUE EM ÁREAS DE ALVENARIA E ESTRUTURA A PRODUTIVIDADE É
	-	87879	MECÂNICO			,	QUE EM ÁREAS DE ALVENARIA E
		87879 87868	MECÂNICO MANUAL MECÂNICO	0,0900	0,0090	0,0042	QUE EM ÁREAS DE ALVÉNARIA E ESTRUTURA A PRODUTIVIDADE É MELHOR
		87879 87868	MECÂNICO MANUAL MECÂNICO	0,0900 0,0900 TERNO INDUST	0,0090	0,0042 0,0042 SEM PENA	QUE EM ÁREAS DE ALVÉNARIA E ESTRUTURA A PRODUTIVIDADE É MELHOR
ESTR. CONCRETO ÁREA	-	87879 87868 87869	MECÂNICO MANUAL MECÂNICO CHAPISCO IN	0,0900 0,0900 TERNO INDUST	0,0090 0,0090 RIALIZADA - DE	0,0042 0,0042 SEM PENA ARG. M ³ 0,0032	QUE EM ÁREAS DE ALVÉNARIA E ESTRUTURA A PRODUTIVIDADE É MELHOR DEIRA IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
ESTR. CONCRETO	-	87879 87868 87869 ITEM	MECÂNICO MANUAL MECÂNICO CHAPISCO IN' PREPARO	0,0900 0,0900 TERNO INDUST PEDREIRO H/h	0,0090 0,0090 RIALIZADA - DE SERVENTE H/h	0,0042 0,0042 SEM PENA ARG. M ³	QUE EM ÁREAS DE ALVÉNARIA E ESTRUTURA A PRODUTIVIDADE É MELHOR DEIRA IDENTIFICAÇÃO DO FATOR NO CASO DO USO DE DESEMPENADEIRA
ESTR. CONCRETO ÁREA TETO	- VÃOS	87879 87868 87869 ITEM 87886	MECÂNICO MANUAL MECÂNICO CHAPISCO IN' PREPARO MANUAL	0,0900 0,0900 TERNO INDUST PEDREIRO H/h 0,3840	0,0090 0,0090 RIALIZADA - DE SERVENTE H/h 0,0384	0,0042 0,0042 SEM PENA ARG. M ³ 0,0032	QUE EM ÁREAS DE ALVÉNARIA E ESTRUTURA A PRODUTIVIDADE É MELHOR DEIRA IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
ESTR. CONCRETO ÁREA	- VÃOS	87879 87868 87869 ITEM 87886 87887	MECÂNICO MANUAL MECÂNICO CHAPISCO IN PREPARO MANUAL MISTURADOR	0,0900 0,0900 TERNO INDUST PEDREIRO H/h 0,3840 0,3840	0,0090 0,0090 RIALIZADA - DE SERVENTE H/h 0,0384 0,0384	0,0042 0,0042 SEM PENA ARG. M ³ 0,0032 0,0032	QUE EM ÁREAS DE ALVÉNARIA E ESTRUTURA A PRODUTIVIDADE É MELHOR DEIRA IDENTIFICAÇÃO DO FATOR NO CASO DO USO DE DESEMPENADEIRA A APLICAÇÃO DO CHAPISCO EM

Composições de Revestimento Interno/ Emboço

			M	I ASSA ÚNICA	P/ PINTURA		
ESPESSURA MM	ITEM	ÁREA m²	APLICAÇÃO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	87529	<10	MANUAL	0,4700	0,1710	0,0376	ESPESSURAS MENORES SÃO
	87538	<10	PROJEÇÃO	0,4300	0,0530	0,0376	M AIS PRODUTIVAS QUE
20	87533	>10	MANUAL	0,4100	0,1500	0,0376	M AIORES. EXECUÇÃO PO
	87540	>10	PROJEÇÃO	0,3700	0,0460	0,0376	PROJEÇÃO É MAIS PRODUTIVA
	90406	TETO	MANUAL	0,7900	0,2890	0,0376	QUE A MANUAL. ÁREAS
	87547	<10	MANUAL	0,3500	0,1280	0,0213	M AIORES SÃO M AIS
	87556	<10	PROJEÇÃO	0,3100	0,0390	0,0213	PRODUTIVAS QUE ÁREAS
10	87551	>10	MANUAL	0,2900	0,1070	0,0213	MENORES. EXECUÇÃO EM TETO
	87558	>10	PROJEÇÃO	0,2500	0,0310	0,0213	O MENOS PRODUTIVO QUE EM
	90408	TETO	MANUAL	0,6600	0,2430	0,0213	PAREDE.
			M ASSA Ú	NICA P/ PINTU	JRA OU CER	ÂMICA	
ESPESSURA MM	ITEM	ÁREA m	APLICAÇÃO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	87542	< 5		0,2700	0,0340	0,0113	
5	87544	>10	PROJEÇÃO	0,1600	0,0210	0,0113	ESPESSURAS MENORES SÃO
	87543	5 > 10	,	0,2000	0,0250	0,0113	M AIS PRODUTIVAS QUE AS
	87560	< 5		0,3500	0,0440	0,0213	MAIORES, ÁREAS MAIORES QUE
10	87561	>10	PROJEÇÃO	0,2800	0,0350	0,0213	10 M² SÃO MAIS PRODUTIVAS.
	87562	5 > 10	,	0,2400	0,0300	0,0213	
		•	Е	MBOÇO PARA	CERÂMICA		
ESPESSURA MM	ITEM	ÁREA m²	APLICAÇÃO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
171171	87527		MANUAL	0,5800	0,2110	0,0376	
	87537	< 5	PROJEÇÃO	0,5400	0,0670	0,0376	
	87531		MANUAL	0,4300	0,1580	0,0376	
20	87539	5 > 10	PROJEÇÃO	0,3900	0,0490	0,0376	QUANTO MAIOR A ÁREA
	87535		MANUAL	0,3200	0,1180	0,0376	MELHOR É A PRODUTIVIDADE
	87541	> 10	PROJEÇÃO	0,2800	0,0350	0,0376	DA M.O. EXECUÇÃO MANUAL
	87545		MANUAL	0,4600	0,1670	0,0213	MENOS PRODUTIVA QUE POR
	87555	< 5	PROJEÇÃO	0,4200	0,0520	0,0213	PROJEÇÃO. ESPESSURA MENOR
10	87549	5. 10	MANUAL	0,3100	0,1140	0,0213	MAIS PRODUTIVO QUE
10	87557	5 > 10	PROJEÇÃO	0,2700	0,0340	0,0213	ESPESSURA MAIOR.
	87553	> 10	MANUAL	0,2000	0,0740	0,0213	
	87559	> 10	PROJEÇÃO	0,1600	0,0200	0,0213	

Composições de Revestimento Externo/ Emboço

				FACHA	DA COM VÃO	S		
			REVE	STIMENTO E	XTERNO - 1:2:	8 - MANU	AL	
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	TELA M²	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	25M M	87775	MANUAL	0,7800	0,7800	0,0314	0,1388	
	23W1W1	87777	BETONEIRA	0,7800	0,7800	0,0314	0,1388	MENORES ESPESSURAS APRESENTAM
	35M M	87779	MANUAL	0,8600	0,8600	0,0421	0,1388	MELHORES COEFICIENTES DE
FACHADA COM	5511111	87781	MECÂNICO	0,8600	0,8600	0,0421	0,1388	PRODUTIVIDADE DA MÃO DE OBRA.
VÃOS	45M M	87784	MANUAL	0,9400	0,8600	0,0528	0,1388	COM RELAÇÃO À ARGAMASSA, O
		87786	BETONEIRA	0,9400	0,8600	0,0528	0,1388	PREPARO MECÂNICO É MAIS
	50M M	87788	MANUAL	1,3300	1,3300	0,0581	0,1388	PRODUTIVO.
	3011111	87790	BETONEIRA	1,3300	1,3300	0,0581	0,1388	
			REVESTIMENT	O EXTERNO	- 1INDUSTRIA	ALIZADA	- PROJEC	ÇÃO
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	TELA M²	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	25MM	87778	BETONEIRA	0,6500	0,6500	0,0314	0,1388	
FACHADA COM	35M M	87783	BETONEIRA	0,7300	0,7300	0,0421	0,1388	MENORES ESPESSURAS APRESENTAM MELHORES COEFICIENTES DE PRODUTIVIDADE DA MÃO DE OBRA.
VÃOS	45M M	87787	BETONEIRA	0,8100	0,8100	0,0528	0,1388	EXECUÇÃOM POR PROJEÇÃO É MAIS PRODUTIVA QUE A EXECUÇÃO MANUAL.
	50M M	87791	BETONEIRA	1,1100	1,1100	0,0581	0,1388	

				FACHA	DA SEM VÃO	S		
			REVE	STIMENTO E	XTERNO - 1:2	:8 - MANU	AL	
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	TELA M²	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	25M M	87792	MANUAL	0,4000	0,4000	0,0293	0,1581	MENORES ESPESSURAS APRESENTAM
		87794	BETONEIRA	0,4000	0,4000	0,0293	0,1581	MELHORES COEFICIENTES DE
EL CIVLE L CENT	35M M	87797	MANUAL	0,4800	0,4800	0,0393	0,1581	PRODUTIVIDADE DA MÃO DE OBRA.
FACHADA SEM VÃOS		87799 87801	MECÂNICO MANUAL	0,4800 0,5600	0,4800	0,0393	0,1581 0,1581	COM RELAÇÃO À ARGAMASSA, O PREPARO MECÂNICO É MAIS
VAOS	45M M	87803	BETONEIRA	0,5600	0,5600	0,0493	0,1581	PRODUTIVO. A AUSÊNCIA DE VÃOS
		87805	MANUAL	0.6800	0,6800	0.0543	0,1581	MELHORA A PRODUTIVIDADE DA MÃO
	50M M	87807	BETONEIRA	0,6800	0,6800	0,0543	0,1581	DE OBRA.
			REVESTIMEN	TO EXTERNO) - INDUSTRIA	LIZADA -	PROJEÇ	ÃO
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M³	TELA M²	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	25MM	87795	BETONEIRA	0,2700	0,2700	0,0293	0,1581	MENORES ESPESSURAS APRESENTAM
FACHADA SEM	35MM	87800	BETONEIRA	0,3500	0,3500	0,0393	0,1581	MELHORES COEFICIENTES DE PRODUTIVIDADE DA MÃO DE OBRA.
VÃOS	45M M	87804	BETONEIRA	0,4300	0,4300	0,0493	0,1581	EXECUÇÃOM POR PROJEÇÃO É MAIS PRODUTIVA QUE A EXECUÇÃO MANUAL.
	50M M	87808	BETONEIRA	0,4600	0,4300	0,0543	0,1581	
			DEX		DA EXTERNA		LAT	
			REVE		XTERNO - 1:2	.o - MANU		
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M ³	TELA M²	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
		87809	MANUAL	1,5500	1,5500	0,0293	M²	
	25M M	87811	BETONEIRA	1,5500	1,5500	0,0293	-	MENORES ESPESSURAS APRESENTAM
		87813	MANUAL	1,6300	1,6300	0,0393	-	MELHORES COEFICIENTES DE
CACADA EVEDNA	35M M	87815	MECÂNICO	1,6300	1,6300	0,0393	-	PRODUTIVIDADE DA MÃO DE OBRA.
SACADA EXTERNA	45MM	87817	MANUAL	1,7000	1,7000	0,0493	-	COM RELAÇÃO À ARGAMASSA, O
	43WIWI	87819	BETONEIRA	1,7000	1,7000	0,0493	-	PREPARO MECÂNICO É MAIS
	50M M	87821	MANUAL	2,6300	2,6300	0,0543	-	PRODUTIVO.
		87823	BETONEIRA REVESTIMEN	2,6300	2,6300	0,0543	-	TAY.
			REVESTIMEN	PEDREIRO	SERVENTE	ALIZADA	TELA	DAL
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	H/h	H/h	ARG. M ³	M ²	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR MENUKES ESPESSURAS APRESENTAM
	25M M	87812	BETONEIRA	1,4100	1,4100	0,0293	-	MELHORES COEFICIENTES DE
SACADA EXTERNA	35M M	87816	BETONEIRA	1,4900	1,4900	0,0393	-	PRODUTIVIDADE DA MÃO DE OBRA. COM RELAÇÃO À ARGAMASSA, O
	45M M	87820	BETONEIRA	1,5700	1,5700	0,0493	-	PREPARO MECÂNICO E COM
	50M M	87824	BETONEIRA	2,4000	2,4000	0,0543	-	ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA É MAIS
			DEVE		VTERNO 1.2		IAI	
			REVE	PEDREIRO	XTERNO - 1:2 SERVENTE	.o - MANU	TELA	
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	H/h	H/h	ARG. M ³	M ²	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	25MM	87825	MANUAL	1,0900	1,0900	0,0359	-	MENORES ESPESSURAS APRESENTAM MELHORES COEFICIENTES DE
SACADA INTERNA		87827	BETONEIRA	1,0900	1,0900	0,0359	-	PRODUTIVIDADE DA MÃO DE OBRA. COM RELAÇÃO À ARGAMASSA, O
	35MM	87829	MANUAL	1,1700	1,1700	0,0481	-	PREPARO MECÂNICO É MAIS PRODUTIVO. A EXECUÇÃO DO SERVIÇO
		87831	MECÂNICO	1,1700	1,1700	0,0481	-	EM SADAS INTERNAS É MAIS PRODUTIVO QUE EM SACADAS EXTERNAS.
			REVESTIMEN			ALIZADA		JAL
LOCAL	ESPES.	ITEM	PREPARO	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	ARG. M ³	TELA M²	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
SACADA INTERNA	25M M	87828	BETONEIRA	0,9600	0,9600	0,0359	-	MENORES ESPESSURAS APRESENTAM MELHORES COEFICIENTES DE PRODUTIVIDADE DA MÃO DE OBRA. COM RELAÇÃO À ARGAMASSA, O
	35M M	87832	BETONEIRA	1,0400	1,0400	0,0481	-	PREPARO MECÂNICO E COM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA É MAIS PRODUTIVO.

Composições de Revestimento Gesso

				RI	EVESTIMENT	O GESSO			
LOCAL	ITEM	APLICAÇÃO	ÁREA m²	ESPESSURA	EXECUÇÃO	GESSEIRO	SERVENTE	GESSO	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
LOCITE		711 Lacriçaio	7 TTCL2 T III		Labecçato	H/h	H/h	KG	IDENTIFICAÇÃO DO TATOR
	87411		>10M²	0,5CM	DESEMPENADO	0,30	0,06	9,65	É DE A CIMA TODES OFFE 10M2 E
	87414	_		1,0 CM		0,37	0,08	17,13	ÁREAS MAIORES QUE 10M² E MENOR ESPESSURA
TETO	87412	MANUAL	5M ² >10M ²	0,5CM	DESEMPENADO	0,53	0,11	9,65	APRESENTAM MELHOR
	87415	1		1,0 CM		0,60	0,12	17,13	PRODUTIVIDADE DA MÃO DE
	87413		< 5M ²	0,5CM	DESEMPENADO	0,66	0,14	9,65	OBRA
	87416			1,0 CM	22321111 2111 13 0	0,74	0,15	17,13	
	87417		>10M²	0,5CM	DESEMPENADO	0,33	0,07	9,65	<i>(</i>
	87420	MANUAL	> 10111	1,0 CM	DESCIVII EIVIDO	0,43	0,09	17,13	ÁREAS MAIORES QUE 10M² E MENOR ESPESSURA
	87418		5M ² >10M ²	0,5CM	DESEMPENADO	0,35	0,07	9,65	APRESENTAM MELHOR
	87421		31V1 > 101V1	1,0 CM	DESEIVII EIVADO	0,45	0,09	17,13	PRODUTIVIDADE DA MÃO DE
	87419		< 5M ²	0,5CM	DESEMPENADO	0,40	0,08	9,65	OBRA
	87422		< 51VI-	1,0 CM	DESCIVII EIVIDO	0,50	0,10	17,13	
	87423		>10M²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,71	0,15	17,13	
	87426	MANUAL		1,5 CM	SAITTAI LADO	0,78	0,16	22,43	
	87424		5M ² >10M ²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,74	0,15	17,13	
	87427		31VI->101VI-	1,5 CM	SANNAI EADO	0,81	0,16	22,43	
	87425		< 5M ²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,78	0,16	17,13	ÁREAS MAIORES QUE 10M² COM
PAREDES	87428		< JIVI⁻	1,5 CM	SARRAI LADO	0,85	0,17	22,43	MENOR ESPESSURA
TAKEDES	87429		>10M²	0,5CM	DESEMPENADO	0,33	0,07	0,01	APRESENTAM MELHOR
	87432		>10lVI-	1,0 CM	DESEIVIPEINADO	0,37	0,08	0,02	PRODUTIVIDADE DA MÃO DE
	87430		5M ² >10M ²	0,5CM	DESEMPENADO	0,35	0,07	0,01	OBRA. COMPARANDO O MODO DE EXECUÇÃO PERCEBE-SE QUE A
	87433		31VI->101VI-	1,0 CM	DESEIVIPEINADO	0,41	0,08	0,02	EXECUÇÃO POR
	87431		< 5M ²	0,5CM	DESEMPENADO	0,36	0,07	0,01	DESEMPENADEIRA É MAIS
	87434	PROJETADO	< 3IVI-	1,0 CM	DESEIVIPEINADO	0,43	0,09	0,02	PRODUTIVA NO CASO TANTO
	87435	INOJETADO	>10M²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,48	0,10	0,02	PARA APLICAÇÃO MANUAL
	87438		>10101	1,5 CM	JANNAFEADU	0,55	0,11	0,02	CMO PARA PROJEÇÃO.
	87436		5M ² >10M ²	1,0 CM	CARRACEADO	0,54	0,11	0,02	
	87439		JIVI~>1UIVI²	1,5 CM	SARRAFEADO	0,62	0,13	0,02	
	87437		< 5M²	1,0 CM	SARRAFEADO	0,58	0,12	0,02	
	87440		< JIVI-	1,5 CM	JANNAFEAUU	0,66	0,13	0,02	

Composições de Pintura Interna

	PINTURA INTERNA - PVA X ACRÍLICA												
LOCAL	SERVIÇO	TIPO	APLICAÇÃO	ITEM	PINTOR H/h	SERVENTE H/h	TINTA L	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR					
	PINTURA	PVA	MANUAL	88486	0,1700	0,0620	0,3300	PINTURA COM TINTA PVA É MAIS					
тето	THVIORI	1 1/1	MECÂNICA	88490	0,0410	0,0150	0,3700	PRODUTIVA QUE COM TINTA					
	PINTURA	ACRÍLICO	MANUAL	88488	0,2440	0,0890	0,3300	ACRÍLICA. APLICAÇÃO MECÂNICA É BEM MAIS PRODUTIVA QUE A					
	Inviolat	ricialico	MECÂNICA	88492	0,0590	0,0220	0,3700	MANUAL. PORÉM , CABE					
	PINTURA	PVA	MANUAL	88487	0,1300	0,0480	0,3300	OBSERVAÇÃO SOBRE A NECESSIDADE DE LOCAÇÃO OU AQUISIÇÃO DE					
PAREDE		IVA	MECÂNICA	88491	0,0320	0,0120	0,3700	EQUIPAMENTO DE PROJEÇÃO.					
TAKEDE		ACRÍLICO	MANUAL	88489	0,1870	0,0690	0,3300	PINTURA EM PAREDE É MAIS					
	FINIOKA	ACKILICO	MECÂNICA	88493	0,0450	0,0170	0,3700	PRODUTIVA QUE EM TETO.					

Composições de Pintura Externa

			PINTURA	EXTERN	A - 1 COR X 2	2 CORES	
LOCAL	SERVIÇO	COR	ITEM	PINTOR H/h	SERVENTE H/h	TEXTURA KG	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
FACHADA COM VÃOS	PINTURA	1 COR 2 CORES	88416 88424	0,1510 0,2600	0,0380 0,0650	1,9380 1,9380	
FACHADA SEM VÃOS	PINTURA	1 COR 2 CORES	88417 88426	0,0720 0,1230	0,0180 0,0310	1,9380 1,9380	PINTURAS COM APENAS UMA
SACADA EXTERNA	PINTURA	1 COR 2 CORES	88420 88428	0,3110 0,5350	0,0780 0,1340	1,9380 1,9380	COR SÃO MAIS PRODUTIVAS QUE COM DUAS. FACHADAS
SACADA INTERNA	PINTURA	1 COR 2 CORES	88421 88429	0,3620 0,6230	0,0900 0,1560	1,9380 1,9380	SEM VÃOS SÃO QUASE DUAS VEZES MAIS PRODUTIVAS QUE FACHADAS COM VÃOS.
PAREDES EXTERNAS	PINTURA	1 COR 2 CORES	88423 88431	0,1760 0,3030	0,0440 0,0760	1,9380 1,9380	SACADAS EXTERNAS SÃO MAIS PRODUTIVAS QUE AS SACADAS
MOLDURAS DE EPS, PRÉ- FABRICADOS	PINTURA	-	88432	0,3740	0,0930	0,7820	INTERNAS
		SEL	ADOR IN	TERNA - 1	FACHADAS 2	X SACADAS	
LOCAL	SERVIÇO	COR	ITEM	PINTOR H/h	SERVENTE H/h	SELADOR L	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
FACHADA COM VÃOS	SELADOR	ACRÍLICO	88411	0,0470	0,0120	0,1600	
FACHADA SEM VÃOS	SELADOR	ACRÍLICO	88412	0,0250	0,0060	0,1600	APLICAÇÃO DE SELADOR EM
SACADA EXTERNA	SELADOR	ACRÍLICO	88413	0,0920	0,0230	0,1600	FACHADAS SEM VÃOS É MAIS PRODUTIVA
SACADA INTERNA	SELADOR	ACRÍLICO	88414	0,1060	0,0270	0,1600	TROBUTTY!
FACHADA CASA	SELADOR	ACRÍLICO	88415	0,0540	0,0140	0,1600	

Composições de Massa Corrida

			L	IXAM	ENTO E I	MASSA - TET	O X PARED	Е	
LOCAL	SERVIÇO	TIPO	DEMÃOS	ITEM	PINTOR H/h	SERVENTE H/h	MASSA CORRIDA 18L	LIXA 120 UNIDADE	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
TETO	LIXAMENTO	PVA	1 DEMÃO	88494	0,5040	0,1850	0,0328	0,0600	O CONSUMO DE MATRIAL É MESMO TANTO PARA
TEIO	E MASSA		2 DEMAÕS	88496	0,6720	0,2470	0,0489	0,0600	PAREDE COMO PARA O TETO, PORÉM A
PAREDE	LIXAMENTO	PVA	1 DEMÃO	88495	0,2340	0,0860	0,0328	0,0600	PRODUTIVIDADE DA M.O. É MENOR QUANDO
TAKEDE	E MASSA		2 DEMAÕS	88497	0,3120	0,1140	0,0489	0,0600	APLICADO SOBRE PAREDE.

Composições de Cerâmica Interna

				C	ERÂMICA PA	RA PISO - GR	ÊS	
DIMENSÕES	ITEM	ÁREA m²	PEDREIRO	SERVENTE	CERÂMICA	ARG. M³	REJUNTE	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
DIMENSOES	HEM	AKEA m²	H/h	H/h	CERAMICA	ARG. M	REJUNTE	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	87246	< 5 M ²	0,6400	0,2600	1,0800	4,8600	0,2400	
	93389	< 3 IVI-	0,6400	0,2600	1,0800	4,8600	0,2400	
35 X 35	87247		0,4300	0,2000	1,0600	4,8600	0,2400	DAS TRÊS OPÇÕES OFERECIDAS PELO
33 A 33	93390	5>10 m ²	0,4300	0,2000	1,0600	4,8600	0,2400	SINAPI, QUANTO MENOR AS
	87248	>10m²	0,2400	0,1500	1,0600	4,8600	0,2400	DIMENSÕES DAS PEÇAS CERÂMICAS
	93391	>101112	0,2400	0,1500	1,0600	4,8600	0,2400	MELHOR É A PRODUTIVIDADE DA
	87249	< 5 M ²	0,8200	0,3100	1,1000	6,1400	0,1900	M.O.EM RELAÇÃO À ÁREA DE
45x45	87250	5>10 m ²	0,4900	0,2100	1,0700	6,1400	0,1900	COLOCAÇÃO DAS PEÇAS, QUANTO
	87251	>10m²	0,2600	0,1500	1,0600	6,1400	0,1900	MAIOR Á ÁREA MAIS RPODUTIVA É A
	87255	< 5 M ²	0,9300	0,3400	1,1200	8,6200	0,1400	EXECUÇÃO DA TAREFA.
60x60	87256	5>10 m ²	0,5700	0,2400	1,0800	8,6200	0,1400	
	87257	>10m²	0,5700	0,2400	1,0800	8,6200	0,1400	
				CERÂM	IICA PARA PI	SO - PORCEL	ANATO	
DIMENSÕES	ITEM	ÁREA m²	PEDREIRO H/h	SERVENTE H/h	CERÂMICA	ARG. M³	REJUNTE	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	87258	< 5 M ²	0,9500	0,3400	1,1000	8,6200	0,2400	SEGUE A MESMA LÓGICA DO PISO
45X45	87259	5>10 m ²	0,6100	0,2500	1,0700	8,6200	0,2400	GRÊS: MENOR O TAMANHO DAS
	87260	>10m²	0,3900	0,1900	1,0600	8,6200	0,2400	PEÇAS MELHOR A PRODUTIVIDADE, E
	87261	< 5 M ²	1,0600	0,3700	1,1200	8,6200	0,1400	QUANTO MAIOR A ÁREA MELHOR A
60x60	87262	5>10 m ²	0,7000	0,2700	1,0800	8,6200	0,1400	PRODUTIVIDADE. PORÉM É MENOR
	87263	>10m²	0,4400	0,2000	1,0700	8,6200	0,1400	PRODUTIVO QUE O GRÊS
	<u> </u>		· ·	CERÂMI	CA PARA PA	REDE INTEIR	A - GRÊS	
~		,	PEDREIRO	SERVENTE				IDENTIFICAÇÃO DO DATO
DIMENSÕES	ITEM	ÁREA m²	H/h	H/h	CERÂMICA	ARG. M ³	REJUNTE	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	87264		0.7200	0.3800	1.0600	4.8600	0.4200	
	93392	< 5 M ²	0,7200	0,3800	1,0600	4,8600	0,4200	ÁREAS M AIORES MELHOR
20X20	87265		0,4900	0,2900	1,0500	4,8600	0,4200	PRODUTIVIDADE DA MÃO DE OBRA.
	93393	> 5M ²	0,4900	0,2900	1,0500	4,8600	0,4200	
				,	IICA PARA M		,	
DB (ENGÕEG	TEEN A	í DEA 1	PEDREIRO	SERVENTE	GED ÎN MGA	4 D.C. 142	DEHINEE	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
DIMENSÕES	HEM	ÁREA m²	H/h	H/h	CERÂMICA	ARG. M ³	REJUNTE	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
	87266	< 5 M ²	0,8000	0,4200	1,0600	4,8600	0,4200	
20X20	93394	< 3 IVI	0,8000	0,4200	1,0600	4,8600	0,4200	
20/20	87267	> 5M ²	0,7000	0,3700	1,0600	4,8600	0,4200	
	93395	/ JIVI-	0,7000	0,3700	1,0600	4,8600	0,4200	
	87268	< 5 M ²	0,8600	0,4400	1,0800	4,8600	0,2900	QUANTO MENORA AS PEÇAS
25X35	87269	< 3 IVI	0,6100	0,3400	1,0700	4,8600	0,2900	CERÂMICAS, MELHOR É
23/133	87270	> 5M ²	0,9300	0,4700	1,0800	4,8600	0,2900	APRODUTIVIDADE DA M.O.ÁREAS
	87271	> 51V1	0,8200	0,4200	1,0700	4,8600	0,2900	M AIORES MELHOR PRODUTIVIDADE.
	87272	< 5 M ²	0,9700	0,4800	1,0900	6,1400	0,2200	
33x45	87273	< J 1V1	0,6600	0,3600	1,0800	6,1400	0,2200	
SSATS	87274	> 5M ²	1,0200	0,5000	1,0900	6,1400	0,2200	
	87275	, ,,,,	0,9100	0,4600	1,0900	6,1400	0,2200	
					RODAPÉ - TIP	O GRÊS - 7 CN	M	
DIMENSÕES		ÁREA m²	H/h	SERVENTE H/h	CERÂMICA	ARG. M³	REJUNTE	IDENTIFICAÇÃO DO FATOR
35X35	88648		0,07	0,031	0,123	0,603	0,085	MENOR DIMENSÃO MELHOR
45X45	88649		0,074	0,031	0,15	0,603	0,084	PRODUTIVIDADE
60X60	88650		0,085	0,031	0,188	0,603	0,084	TRODUTTIDIDE

ANEXO VI – Composições Principais dos serviços estudados

Alvenaria interna – Opção A

	ORÇAMENTO OBRA 09 - ALVENARIA INTERNA							
	BLOCO ES PECIFICADO - 9 X 19 X 39							
	OPÇÃO A - ÁREA LÍQUIDA TOTAL							
	ALVENARIA S/ VÃO - ÁREA > 6M² - FURO VERTICAL							
	PREPARO MECÂNICO							
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL				
87477	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PRI EM BETONEIRA. AF_06/2014		M²	2.827,51				
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			•				
	PREPARO MECÂNICO							
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL				
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4800	1357,20				
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2400	678,60				
	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	13,3500	37747,26				
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0104	29,41				
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = $\$1,20$ A $1,70\$$ MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) $\$50$ X $7,5\$$ CM	М3	0,4200	1187,55				
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0050	14,14				
	TOTAL DE HORAS DE M.O			2035,81				
	TOTAL DEBLOCOS GASTOS			37747,26				
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA							

Alvenaria externa – Opção A

	ORÇAMENTO OBRA 09 - ALVENARIA EXTERNA			
	BLOCO ES PECIFICADO - 9 X 19 X 39			
	OPÇÃO A - ÁREA LÍQUIDA TOTAL			
	ALVENARIA S/VÃO - ÁREA > 6M² - FURO VERTICAL			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87477	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014		M ²	1.693,24
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4800	812,76
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,2400	406,38
37592	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	13,3500	22604,75
87292	ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0104	17,61
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = $*1,20$ A $1,70$ * MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) $*50$ X $7,5$ * CM	М3	0,4200	711,16
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0050	8,47
	TOTAL DE HORAS DE M.O			1219,13
	TOTAL DEBLOCOS GASTOS			22604,75
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA	·		17,61

Alvenaria interna – Opção B

CÓD.	ATATEMATICAL CARTA CARTA CARTA ATTEMATICAL CARTA			
CÓD.	ALVENARIA S/VÃO - ÁREA > 6M² - FURO VERTICAL			
COD.	PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE	2	UNIDADE	TOTAL
37477	PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PRI EM BETONEIRA. AF_06/2014		M ²	1.671,90
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,4800	802,54
38316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2400	401,27
37592	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	13,3500	22320,67
37292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0104	17,39
4557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = $*1,20$ A $1,70$ * MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) $*50$ X $7,5$ * CM	М3	0,4200	702,22
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0050	8,36
	ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA > 6M² - FURO VERTICAL			
,	PREPARO MECÂNICO		1	
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO	,	UNIDADE	TOTAL
87489	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PR EM BETONEIRA. AF_06/2014		M ²	746,72
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,5900	440,57
38316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2950	220,28
37592	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	13,6000	10155,40
7292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0104	7,77
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15	М3	0,4200	313,62
	MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)		0,0050	
1393	ALVENARIA S/VÃO - ÁREA < 6M² -FURO VERTICAL	CENTO	0,0030	3,73
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87471	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO I		M²	295,59
	BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
38309	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,5900	174,40
38309	DESCRIÇÃO			_
38309 38316	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,5900	174,40
38309 38316 37592	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRACO 1-2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOCOMASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE	H H	0,5900 0,2950	174,40 87,20
38309 38316 37592 37292 34557	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM	H H UN. M3	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04
8309 8316 7592 7292 4557	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	H H UN.	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104	174,40 87,20 3946,13 3,07
88309 88316 87592 87292 84557	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6MP -FURO VERTICAL	H H UN. M3	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04
38309 38316 37592 37292 34557 37395	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/VÃO - ÁREA < 6M² - FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO	H H UN. M3	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78
88316 37592 87292 34557 37395	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M* - FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X 19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE	H H UN. M3 M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78
88309 88316 87592 87292 84557 87395	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70° MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5° CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M° -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO	H H UN. M3 M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78
88309 88316 87592 87292 84557 87395	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO, MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/VÃO - ÁREA < 6M* -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA	H H UN. M3 M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78
88309 88316 37592 37292 37395 CÓD.	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇOMASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70° MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5° CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M° -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X 19X 39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO	H H UN. M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ²	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78 TOTAL 113,24
88309 88316 77592 37292 84557 87395	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6MP -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO DE DESCRIÇÃO	H H UN. M3 M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ²	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78 TOTAL 113,24
88309 88316 77592 877292 877292 877395 877483	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇOMASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M² - FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X 19X 39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO DESCRIÇÃO O ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO O ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO	H H UN. M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ²	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78 TOTAL 113,24
88309 88316 37592 377292 84557 8457 84	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇOMASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6MP -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO COM PLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H H UN. M3 M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ² COEF. 0,7900	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78 TOTAL 113,24 TOTAL 89,46 44,73
88309 88316 337592 347592 347592 347592 500 88309 88316	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO, MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M* -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRACO 1.2*8 (CIMENTO CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOCO (MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE	H H UN. M3 M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ² COEF. 0,7900 0,3950	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78 TOTAL 113,24
888309 888316 337592 337592 334557 337395 5000.	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇOMASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6MP -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X 19X 39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇOM ASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15	H H UN. M3 M3 CENTO UN. H H H UN.	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ² COEF. 0,7900 0,3950 13,6000	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78 TOTAL 113,24 TOTAL 89,46 44,73 1540,06
8309 8316 44557 60D. 60D. 8309 8316 60D. 8309 8316 8309 8316 837292	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70° MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5° CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA CVÃO - ÁREA < 6M° -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO AVENTARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO AUVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO AUVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PREPARO DE NCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	H H UN. M3 M3 CENTO UN. H H H UN.	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M² COEF. 0,7900 0,3950 13,6000 0,0104	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78 TOTAL 113,24 TOTAL 89,46 44,73 1540,06
88309 88316 37592 37292 37292 5737395 573739 573739 57375 57375 57375 57375 57375 57375 57375 57375 57375 57375 57375	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M² -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM	H H UN. M3 M3 CENTO UN. H H UN. M3	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M² COEF. 0,7900 0,3950 13,6000 0,0104 0,7850	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78 TOTAL 113,24 TOTAL 89,46 44,73 1540,06 1,18
88309 88316 88316 84557 84557 84557 88309 88316 8837592	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO, MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA CI VÃO - ÁREA < 6M* -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO ACUMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO ACUMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO, MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	H H UN. M3 M3 CENTO UN. H H UN. M3	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M² COEF. 0,7900 0,3950 13,6000 0,0104 0,7850	174,40 87,20 3946,13 3,07 232,04 2,78 TOTAL 113,24 TOTAL 89,46 44,73 1540,06 1,18 88,89 1,06

Alvenaria externa – Opção B

	OPÇÃO B - ÁREA DE ACORDO COM OS FATORES SINAPI			
<u> </u>	ALVENARIA S/VÃO - ÁREA > 6M² - FURO VERTICAL			
/	PREPARO MECÂNICO		1	
<u>CÓD.</u> 87477	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014		UNIDADE M²	1.224,40
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309		H	0,4800	587,71
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2400	293,86
37592	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	13,3500	16345,74
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0104	12,73
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = $*1,20$ A $1,70*$ MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) $*50$ X $7,5*$ CM	М3	0,4200	514,25
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0050	6,12
	ALVENARIA C/VÃO - ÁREA > 6M² - FURO VERTICAL			
CÓD.	PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM		M ²	357,64
	BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309		Н	0,5900	211,01
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2950	105,50
37592	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	13,6000	4863,90
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0104	3,72
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15	М3	0,4200	150,21
37395	MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0050	1,79
3,370	ALVENARIA S/VÃO - ÁREA < 6M² - FURO VERTICAL	CLIVIO	0,0050	2,77
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87471	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETON	PAREDES		
	AF 06/2014	NEIRA.	M²	111,20
	AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA	NEIRA.	M²	111,20
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO	VEIRA.	M²	111,20
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	UN. H	COEF. 0,5900	TOTAL 65,61
88309	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	UN.	COEF.	TOTAL
88309 88316	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN. H	COEF. 0,5900	TOTAL 65,61
88309 88316 37592	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SER VENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRACO 1.2% (CIMENTO CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMPROCO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE	UN. H H	COEF. 0,5900 0,2950	TOTAL 65,61 32,80
88309 88316 37592 87292	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE	UN. H H UN.	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500	TOTAL 65,61 32,80 1484,52
88309 88316 37592 87292 34557	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	UN. H H UN.	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104	TOTAL 65,61 32,80 1484,52
88309 88316 37592 87292 34557	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M² -FURO VERTICAL	UN. H H UN. M3	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16
88309 88316 37592 87292 34557 37395	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6MF -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO	UN. H H UN. M3	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1,05
CÓD.	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_062014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/VÃO - ÁREA < 6MF -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO!	UN. H H UN. M3 CENTO	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16
88309 88316 37592 87292 34557 37395	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M² -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO! AF_06/2014	UN. H H UN. M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1.05
88309 88316 37592 87292 34557 37395	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6MF -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO! AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA	UN. H H UN. M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1.05
888309 888316 37592 887292 334557 337395 CCÓD.	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M² -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO! AF_06/2014	UN. H H UN. M3 CENTO	0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1.05
88309 88316 337592 87292 34557 200.	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M² -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X 19X 39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DE DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	UN. H H UN. M3 CENTO	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ²	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1,05 TOTAL 0,00
88309 88316 87292 87292 87292 87292 873334557 87483 87483 87483	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/VÃO - ÁREA < 6MP - FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO: AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	UN. H H UN. M3 CENTO	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ² COEF.	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1,05
88309 88316 37592 87292 334557 37395 CÓD. CÓD. 88309 88316 37592	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70° MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5° CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/VÃO - ÁREA < 6MP - FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE	UN. H H UN. M3 M3 CENTO E PAREDES NEIRA. UN. H H UN.	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ² COEF. 0,7900 0,3950	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1,05 TOTAL 0,00 0,00 0,00 0,00
88309 88316 37592 87292 34557 37395 CCÓD. 87483 87483 37592 887292	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M* -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X 19X 39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO OLOM PREPARO EM BETO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN. H H UN. M3 M3 CENTO E PAREDES NEIRA. UN. H H UN.	UNIDADE M² COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 UNIDADE M² COEF. 0,7900 0,3950 13,6000 0,0104	TOTAL 0,00 0,00 0,00 0,00
88309 88316 37592 87292 34557 37395 CÓD. CÓD. 88309 88316 87292	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M* -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DE DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO DE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:28 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM	UN. H H UN. M3 M3 CENTO E PAREDES NEIRA. UN. H H UN. M3 M3	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ² COEF. 0,7900 0,3950 13,6000 0,0104 0,7850	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1,05 TOTAL 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00
88309 88316 37592 87292 34557 37395	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* C M PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	UN. H H UN. M3 M3 CENTO E PAREDES NEIRA. UN. H H UN.	UNIDADE M² COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 UNIDADE M² COEF. 0,7900 0,3950 13,6000 0,0104	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1,05 TOTAL 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,0
88309 88316 37592 87292 34557 37395 CÓD. CÓD. 88309 88316 87292	COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M* -FURO VERTICAL PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA VERTICAL DE 9X19X39CM (ESPESSURA 9CM) DE COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETO AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO DE DESCRIÇÃO DESCRIÇÃO DE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA VERTICAL, 9 X 19 X 39 CM - 4,5 MPA (NBR 15270) ARGAMASSA TRAÇO 1:28 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 7,5* CM	UN. H H UN. M3 M3 CENTO E PAREDES NEIRA. UN. H H UN. M3 M3	COEF. 0,5900 0,2950 13,3500 0,0104 0,7850 0,0094 UNIDADE M ² COEF. 0,7900 0,3950 13,6000 0,0104 0,7850	TOTAL 65,61 32,80 1484,52 1,16 87,29 1,05 TOTAL 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00

Alvenaria Interna – Opção E Composição Representativa

	OPÇÃO E - COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA			,	
	ALVENARIA DE VEDAÇÃO BLOCO CERÂMICO - 9X19X19				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO			UNIDADE	TOTA
89168	0168 (COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA) DO SERVIÇO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS VAZADOS DE CERÂMICA DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM), PARA EDIFICAÇÃO HABITACIONAL UNIFAMILIAR (CASA) E EDIFICAÇÃO PÚBLICA PADRÃO. AF_11/2014				2989,33
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.		UN.	COEF.	TOTAL	ÁREA
87495	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M² SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014	M²	0,2334	68,99	295,59
87503	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M² SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA.AF_06/2014	M²	0,2028	339,07	1.671,9
87511	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M² COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA.AF_06/2014	M²	0,2470	27,97	113,24
87519	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M² COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA.AF_062014	M²	0,3168	236,56	746,7
	<u> </u>			672.60	2827,51

	OPÇÃO E - COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA			•
	ALVENARIA DE VEDAÇÃO BLOCO CERÂMICO - 9X19X19			
	87495			
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,69	116,59
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,845	58,30
7266	BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM	MIL	0,02793	1,93
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0098	0,68
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	М3	0,785	54,16
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0094	0,65
	87503			
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,3700	464,53
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,6850	232,27
	BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM	MIL	0,0279	9,47
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0098	3,32
34337	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	М3	0,4200	142,41
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0050	1,70
	87511			
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,9800	55,38
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,9900	27,69
7266	BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM	MIL	0,0283	0,79
	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0098	0,27
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	М3	0,7850	21,96
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0094	0,26
	87519			
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,5500	366,67
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,7750	183,33
7266	BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM	MIL	0,0283	6,70
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0098	2,32
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	М3	0,4200	99,36
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0050	1,18
	TOTAL DE HORAS DE M.O			1504,76
	TOTAL DEBLOCOS GASTOS			18,8861
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			6,59

Alvenaria Externa – Opção E Composição Representativa

	OPÇÃO E - COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA				
	ALVENARIA DE VEDAÇÃO BLOCO CERÂMICO - 9X19X19				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO			UNIDADE	TOTAL
89168	89168 (COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA) DO SERVIÇO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS VAZADOS DE CERÂMICA DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM), PARA EDIFICAÇÃO HABITACIONAL UNIFAMILIAR (CASA) E EDIFICAÇÃO PÚBLICA PADRÃO. AF_11/2014				1693,04
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	ÁREA
87495	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M² SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014	M²	0,2334	25,95	111,20
87503	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M² SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA.AF_062014	M²	0,2028	248,31	1.224,40
87511	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M² COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA.AF_06/2014	M²	0,2470	0,00	0,00
87519	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9X19X19CM (ESPESSURA 9CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M² COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA.AF_06:2014	M²	0,3168	113,30	357,64
			•	387,56	1693,24

	OPÇÃO C - COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA			<u> </u>
	ALVENARIA DE VEDAÇÃO BLOCO CERÂMICO - 9X19X19			
	87495			
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,69	43,86
88316	SER VENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,845	21,93
7266	BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM	MIL	0,02793	0,72
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0098	0,25
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	М3	0,785	20,37
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0094	0,24
	87503			
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,3700	340,18
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,6850	170,09
7266	BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM	MIL	0,0279	6,94
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0098	2,43
34557	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	М3	0,4200	104,29
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0050	1,24
	87511			
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,9800	0,00
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,9900	0,00
7266	BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM	MIL	0,0283	0,00
7266 87292	ARGAMASSA TRACO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOCO/MASSA LÍNICA/ASSENTAMENTO DE	MIL M3	0,0283	0,00
	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM,			
87292 34557	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0098	0,00
87292 34557	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	M3	0,0098	0,00
87292 34557 37395	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	M3	0,0098	0,00
87292 34557 37395 88309	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) 87519	M3 M3 CENTO	0,0098 0,7850 0,0094	0,00
87292 34557 37395 88309 88316	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) 87519 PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	M3 CENTO	0,0098 0,7850 0,0094	0,00 0,00 0,00 175,62
87292 34557 37395 88309 88316	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) **87519** PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM ARGAMASSA TRACO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOCO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE	M3 M3 CENTO H H	0,0098 0,7850 0,0094 1,5500 0,7750	0,00 0,00 0,00 175,62 87,81
87292 34557 37395 88309 88316 7266 87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ***87519** PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	M3 CENTO H H MIL	0,0098 0,7850 0,0094 1,5500 0,7750 0,0283	0,00 0,00 0,00 175,62 87,81 3,21
87292 34557 37395 88309 88316 7266 87292 34557	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) 87519 PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM,	M3 M3 CENTO H H MIL M3	0,0098 0,7850 0,0094 1,5500 0,7750 0,0283 0,0098	0,00 0,00 0,00 175,62 87,81 3,21 1,11
87292 34557 37395 88309 88316 7266 87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) ***87519** PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM	M3 M3 CENTO H H MIL M3 M3	0,0098 0,7850 0,0094 1,5500 0,7750 0,0283 0,0098 0,4200	0,00 0,00 0,00 175,62 87,81 3,21 1,11 47,59
87292 34557 37395 88309 88316 7266 87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) **87519 PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	M3 M3 CENTO H H MIL M3 M3	0,0098 0,7850 0,0094 1,5500 0,7750 0,0283 0,0098 0,4200	0,00 0,00 0,00 175,62 87,81 3,21 1,11 47,59 0,57
87292 34557 37395 88309 88316 7266 87292 34557	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERÂMICO DE VEDAÇÃO COM FUROS NA HORIZONTAL 9X19X19CM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA PARA ALVENARIA, FIO 1,20 A 1,70 DE DIAMETRO, MALHA 15 X 15 MM, LARGURA 7,5 CM E COMPRIMENTO 50,0 CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) TOTAL DE HORAS DE M.O	M3 M3 CENTO H H MIL M3 M3	0,0098 0,7850 0,0094 1,5500 0,7750 0,0283 0,0098 0,4200	0,00 0,00 0,00 175,62 87,81 3,21 1,11 47,59 0,57 839,49

Alvenaria Interna – Opção C

ORÇAMENTO OBRA 09 - ALVENARIA INTERNA					
	BLOCO ES PECIFICADO - 11,5 X 19 X 39				
	OPÇÃO C - ÁREA LÍQUIDA TOTAL				
ÁREA DE TODAS AS PAREDES					
PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL	
87505	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 11,5X19X19CM (ESPESS 11,5M) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTA COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014	SURA MENTO	M²	2.832,03	
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,1100	3143,56	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES		0,5550	1571,78	
38783	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA HORIZONTAL, 11,5 X 19 X 19 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	27,9300	79098,67	
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0125	35,40	
34558	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 10,5* CM	М3	0,4200	1189,45	
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0100	28,32	
	TOTAL DE HORAS DE M.O			4715,33	
	TOTAL DEBLOCOS GASTOS			79098,67	
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			35,40	

Alvenaria Externa – Opção C

ORÇAMENTO OBRA 09 - ALVENARIA EXTERNA					
	BLOCO ESPECIFICADO - 14 X 9 X 39				
	OPÇÃO C - ÁREA LÍQUIDA TOTAL				
	ÁREA DE TODAS AS PAREDES				
PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL	
87509	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPE: 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014	SSURA	M²	1.693,24	
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	3,1000	5249,04	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,5500	2624,52	
7267	BLOCO CERAMICO (ALVENARIA VEDACAO), 6 FUROS,DE 9 X 14 X 19 CM	UN.	55,8500	94567,45	
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0135	22,86	
34547	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = $*1,20$ A $1,70*$ MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) $*50$ X $12*$ CM	М3	0,8050	1363,06	
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0193	32,68	
	TOTAL DE HORAS DE M.O			7873,57	
	TOTAL DEBLOCOS GASTOS			94567,45	
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			22,86	

Alvenaria Interna – Opção D

	OPÇÃO D - ÁREA DE ACORDO COM OS FATORES SINAPI			
	ALVENARIA S/ VÃO - ÁREA > 6M² - FURO HORIZONTAL			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87505	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 11,5X19X19CM (ESPES 11,5M) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTA COM PREPARO EM BETONEIRA. AF 06/2014		M²	1.671,96
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA		ı	
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	1,1100	1855,88
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,5550	927,94
38783	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA HORIZONTAL, 11,5 X 19 X 19 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	27,9300	46697,84
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0125	20,90
34558	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = $*1,20$ A $1,70*$ MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) $*50$ X $10,5*$ CM	М3	0,4200	702,22
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0100	16,72
	ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA > 6M² - FURO HORIZONTAL			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87521	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 11,5X19X19CM (ESPES 11,5CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSEN COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014	SURA TAMENTO	M²	746,72
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
gé-	PREPARO MECÂNICO	***	COT-	mem:-
CÓD.	DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	UN. H	COEF. 1,2900	TOTAL
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,6450	963,27 481,63
	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA HORIZONTAL, 11,5 X 19 X 19 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	28,3100	21139,66
	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L.	M3	0,0125	9,33
34558	AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 10,5* CM	М3	0,4200	313,62
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0100	7,47
	ALVENARIA S/ VÃO - ÁREA < 6M² - FURO HORIZONTAL			
gán	PREPARO MECÂNICO		rnin i ne	I moment
<u>CÓD.</u> 87497	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 11,5X19X19CM (ESPES 11,5CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMEN' PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014		M ²	295,59
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA		<u> </u>	<u> </u>
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,4200	419,74
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,7100	209,87
38783	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA HORIZONTAL, 11,5 X 19 X 19 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	27,9300	8255,83
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0125	3,69
34558	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = $*1,20$ A $1,70*$ MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) $*50$ X $10,5*$ CM	М3	0,7850	232,04
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0189	5,59
	ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M² - FURO HORIZONTAL			
,	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 11,5X19X19CM (ESPES	SURA	UNIDADE	TOTAL
87513	11,5CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMEN PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014	ТО СОМ	M²	113,24
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
CÓD.	PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	1,7200	194,77
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,8600	97,39
38783	BLOCO CERAMICO DE VEDACAO COM FUROS NA HORIZONTAL, 11,5 X 19 X 19 CM - 4,5 MPA (NBR 15270)	UN.	28,3100	3205,82
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0125	1,42
34558	AT_002014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 10,5* CM	М3	0,7850	88,89
37395	PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	CENTO	0,0189	2,14
	TOTAL DE HORAS DE M.O			5.150,48
	TOTAL DE BLOCOS GASTOS			79.299,15
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			35,34

Alvenaria Externa – Opção D

CÓD.	OPÇÃO D - ÁREA DE ACORDO COM OS FATORES SINAPI			
CÓD.	ALVENARIA S/ VÃO - ÁREA > 6M² - FURO HORIZONTAL			
CÓD.	PREPARO MECÂNICO			
	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87509	ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014	SSURA	M²	1.224,40
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H H	3,1000 1,5500	3795,64 1897,82
	BLOCO CERAMICO (ALVENARIA VEDACAO), 6 FUROS,DE 9 X 14 X 19 CM	UN.	55.8500	68382,74
	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF .06/2014	M3	0,0135	16,53
34547	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 12* CM	М3	0,8050	985,64
37395		CENTO	0,0193	23,63
	ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA > 6M² - FURO HORIZONTAL			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87525	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPE 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MAIOR OU IGUAL A 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014	SSURA	M²	357,64
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
CÓD.	PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H H	3,2800	101AL 1173,06
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,6400	586,53
	BLOCO CERAMICO (ALVENARIA VEDACAO), 6 FUROS,DE 9 X 14 X 19 CM	UN.	56,6200	20249,58
	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400	М3	0,0135	4,83
34547	L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 12* CM	М3	0,8050	287,90
37395		CENTO	0,0193	6,90
	ALVENARIA S/ VÃO - ÁREA < 6M² -FURO HORIZONTAL			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD. 87501	ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPE 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 SEM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM		UNIDADE M²	111,20
	COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014			
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
CÓD.	PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	3,4100	379,19
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1,7050	189,60
7267	BLOCO CERAMICO (ALVENARIA VEDACAO), 6 FUROS,DE 9 X 14 X 19 CM	UN.	55,8500	6210,52
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0135	1,50
	TELA DE ACO SOLDADA CALVANIZADA ZINGADA DADA ALVENADIA EIO D. \$1.20 A.1.70\$ MM	М3	1,5100	167,91
34547		CENTO	0,0363	4,04
34547 37395	ALVENARIA C/ VÃO - ÁREA < 6M² -FURO HORIZONTAL			
	PREPARO MECÂNICO			
	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO	SSURA	UNIDADE	TOTAL
37395 CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPES 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014		UNIDADE M²	TOTAL 0,00
37395 CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPES 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
37395 CÓD. 87517	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPE: 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO	IENTO	M²	0,00
37395 CÓD. 87517 CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPE 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO	UN.	M² COEF.	0,00 TOTAL
37395 CÓD. 87517 CÓD. 88309	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPE: 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO	IENTO	M²	0,00
37395 CÓD. 87517 CÓD. 88309 88316	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPES 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	UN. H	M ² COEF. 3,7100 1,8550	0,00 TOTAL 0,00
37395 CÓD. 87517 CÓD. 88309 88316 7267	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPES 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	UN. H	M ² COEF. 3,7100	0,00 TOTAL 0,00 0,00
37395 CÓD. 87517 CÓD. 88309 88316 7267	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPES 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO (ALVENARIA VEDACAO), 6 FUROS,DE 9 X 14 X 19 CM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400	UN. H H UN.	M ² COEF. 3,7100 1,8550 56,6200	0,00 TOTAL 0,00 0,00 0,00
CÓD. 87517 CÓD. 88309 88316 7267	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPES 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO (ALVENARIA VEDACAO), 6 FUROS,DE 9 X 14 X 19 CM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 12* CM	UN. H H UN.	M ² COEF. 3,7100 1,8550 56,6200 0,0135	0,00 TOTAL 0,00 0,00 0,00
CÓD. 87517 CÓD. 88309 88316 7267 87292	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPES 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 **COMPOSIÇÃO ALVENARIA** **COMPOSIÇÃO ALVENARIA** **PREPARO MECÂNICO** DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO (ALVENARIA VEDACAO), 6 FUROS,DE 9 X 14 X 19 CM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 12* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA) **TOTAL DE HORAS DE M.O**	UN. H H UN. M3	M ² COEF. 3,7100 1,8550 56,6200 0,0135	0,00 TOTAL 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 8.021,84
CÓD. 87517 CÓD. 88309 88316 7267 87292	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO ALVENARIA DE VEDAÇÃO DE BLOCOS CERÂMICOS FURADOS NA HORIZONTAL DE 9x14x19CM (ESPES 14CM) DE PAREDES COM ÁREA LÍQUIDA MENOR QUE 6M2 COM VÃOS E ARGAMASSA DE ASSENTAM COM PREPARO EM BETONEIRA. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES BLOCO CERAMICO (ALVENARIA VEDACAO), 6 FUROS,DE 9 X 14 X 19 CM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,20 A 1,70* MM, MALHA 15 X 15 MM, (C X L) *50 X 12* CM PINO DE AÇO COM FURO, HASTE = 27 MM (AÇÃO DIRETA)	UN. H H UN. M3	M ² COEF. 3,7100 1,8550 56,6200 0,0135	0,00 TOTAL 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00 0,00

Chapisco Interno – Opção A

ORÇAMENTO OBRA 09 - CHAPIS CO INTERNO					
CHAPIS CO ES PECIFICADO - APLICAÇÃO COM ROLO TRAÇO 1:4					
OPÇÃO A					
	CHAPIS CO EM PAREDES INTERNAS - TETO				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL	
87882	CHAPISCO APLICADO NO TETO, COM ROLO PARA TEXTURA ACRÍLICA. ARGAMASSA TRAÇO 1:4 E F POLIMÉRICA (ADESIVO) COM PREPARO EM BETONEIRA 400L. AF_06/2014	EMULSÃO	M²	2.832,03	
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0380	107,62	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0038	10,76	
87325	ARGAMASSA TRAÇO 1:4 (CIMENTO E AREIA GROSSA) COM ADIÇÃO DE EMULSÃO POLIMÉRICA PARA CHAPISCO ROLADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0015	4,25	
TOTAL DE HORAS DE M.O				118,38	
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA (M³)			4,25	

Chapisco Externo – Opção A

ORÇAMENTO OBRA 09- CHAPIS CO EXTERNO						
CHAPIS CO ESPECIFICADO - TRAÇO 1:3 PROJETADO						
OPÇÃO A						
	CHAPIS CO EM PAREDES EXTERNAS					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL		
87897	CHAPISCO APLICADO EM ALVENARIA (SEM PRESENÇA DE VÃOS) E ESTRUTURAS DE CONCR FACHADA, COM EQUIPAMENTO DE PROJEÇÃO. ARGAMASSA TRAÇO 1:3 COM PREPARO EM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014		M²	1.693,24		
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA		•			
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL		
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0900	152,39		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0450	76,20		
87313	ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA GROSSA) PARA CHAPISCO CONVENCIONAL / PROJETADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	M ³	0,0042	7,11		
90668	PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHP DIURNO. AF_06/2015	СНР	0,0017	2,88		
90669	PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHI DIURNO. AF_06/2015	СНІ	0,0884	149,68		
	TOTAL DE HORAS DE M.O			228,59		
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA	•		7,11		

Chapisco Interno – Opção B

	OPÇÃO B					
CHAPIS CO EM PAREDES INTERNAS - ALVENARIA E ESTRUTURA						
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	OÓD. DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO					
87874	CHAPISCO APLICADO EM ALVENARIAS E ESTRUTURAS DE CONCRETO INTERNAS, COM ROLO PARA		M ²	2.832,03		
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL		
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0420	118,95		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0042	11,89		
87325	ARGAMASSA TRAÇO 1:4 (CIMENTO E AREIA GROSSA) COM ADIÇÃO DE EMULSÃO POLIMÉRICA PARA CHAPISCO ROLADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF 06/2014	М3	0,0015	4,25		
	Final Children (Control of the Indian Control of the Indian Contro					
TOTAL DE HORAS DE M.O				130,84		
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA (M³)			4,25		

Chapisco externo – Opção B

OPÇÃO B						
ALVENARIA S/ VÃO						
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL		
87897	CHAPISCO APLICADO EM ALVENARIA (SEM PRESENÇA DE VÃOS) E ESTRUTURAS DE CONCR	ETO DE	M ²	1.335,60		
COMPOSIÇÃO ALVENARIA						
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL		
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0900	120,20		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0450	60,10		
87313	ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA GROSSA) PARA CHAPISCO CONVENCIONAL/	M³	0,0042	5,61		
	PROJETADO, PREPARO MECANICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	1,1	0,0042	5,01		
	PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE					
90668	ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E	CHP	0,0017	2,27		
	MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHP DIURNO. AF_06/2015					
	PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE					
90669	ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E	CHI	0,0884	118,07		
	MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHI DIURNO. AF_06/2015			180,31		
TOTAL DE HORAS DE M.O						
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			5,61		
	ALVENARIA C/ VÃO					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL		
87908	CHAPISCO APLICADO EM ALVENARIA (COM PRESENÇA DE VÃOS) E ESTRUTURAS DE CONC	RETO DE	M ²	357,64		
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL		
	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1330	47,57		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0670	23,96		
87313	ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA GROSSA) PARA CHAPISCO CONVENCIONAL/	M ³	0,0042	1,50		
	PROJETADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014					
	PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE					
90668	ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E	CHP	0,0025	0,89		
	MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHP DIURNO. AF_06/2015 PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE					
90669	ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E	CHI	0,1307	46,74		
MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHI DIURNO. AF_06/2015						
	TOTAL DE HORAS DE M.O			251,83		
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			7,11		

Chapisco Interno – Opção C

ORÇAMENTO OBRA 09- 1° SUBSOLO CHAPIS CO INTERNO					
	CHAPIS CO ESPECIFICADO - TRAÇO 1:3				
	OPÇÃO C				
	ÁREA DE TODAS AS PAREDES				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL	
87879	CHAPISCO APLICADO EM ALVENARIAS E ESTRUTURAS DE CONCRETO INTERNAS, COM COLHER DE PEDREIRO. ARGAMASSA TRAÇO 1:3 COM PREPARO EM BETONEIRA 400L. AF_06/2014		M ²	2.832,03	
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0700	198,24	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0070	19,82	
87313	ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA GROSSA) PARA CHAPISCO CONVENCIONAL, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	M ³	0,0042	11,89	
_	TOTAL DE HORAS DE MO				
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			11,89	

Chapisco Externo – Opção C

ORÇAMENTO OBRA 09 - 1° SUBSOLO ALVENARIA EXTERNA						
CHAPIS CO ESPECIFICADO - TRAÇO 1:3						
	OPÇÃO C					
	ÁREA DE TODAS AS PAREDES					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL		
87879	CHAPISCO APLICADO EM ALVENARIAS E ESTRUTURAS DE CONCRETO INTERNAS, COM COLHER DE PEDREIRO. ARGAMASSA TRAÇO 1:3 COM PREPARO EM BETONEIRA 400L. AF_06/2014			1.693,24		
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL		
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0700	118,53		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0070	11,85		
87313	ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA GROSSA) PARA CHAPISCO CONVENCIONAL, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	UN.	0,0042	7,11		
TOTAL DE HORAS DE M.O				130,38		
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			7,11		

Chapisco Interno – Opção D

	OPÇÃO D		•		
	ALVENARIA E ES TRUTURAS				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL	
87879	CHAPISCO APLICADO EM ALVENARIAS E ESTRUTURAS DE CONCRETO INTERNAS, COM COLHER DE PEDREIRO. ARGAMASSA TRAÇO 1:3 COM PREPARO EM BETONEIRA 400L. AF_06/2014				
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0700	198,24	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0070	19,82	
87313	ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA GROSSA) PARA CHAPISCO CONVENCIONAL, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	M ³	0,0042	11,89	
	TOTAL DEHORAS DE M.O		•	218,07	
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			11,89	

Chapisco externo – Opção D

	OPÇÃO D			
	ALVENARIA S/ VÃO			
CÓD.	PREPARO MECÂNICO		UNIDADE	TOTAL
	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO CHAPISCO APLICADO EM ALVENARIA (SEM PŘESENÇA DE VAOS) E ESTRUTURAS DE CONCRET FACHADA, COM EQUIPAMENTO DE PROJEÇÃO. ARGAMASSA TRAÇO 1:3 COM PREPARO EM B	O DE ETONEIRA	M ²	1.335,60
	400 L. AF_06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			
CÓD.	PREPARO MECÂNICO DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COM PLEMENTARES	H	0,0900	120,20
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0450	60,10
87313	ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA GROSSA) PARA CHAPISCO CONVENCIONAL/ PROJETADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L.AF_06/2014	M ³	0,0042	5,61
90668	PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHP DIURNO. AF_06/2015	СНР	0,0017	2,27
90669	PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHI DIURNO. AF_06/2015	СНІ	0,0884	118,07
	ALVENARIA C/ VÃO	•		
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87908	CHAPISCO APLICADO EM ALVENARIA (COM PRESENÇA DE VÃOS) E ESTRUTURAS DE CONCRE FACHADA, COM EQUIPAMENTO DE PROJEÇÃO. ARGAMASSA TRAÇO 1:3 COM PREPARO EM B 400 L. AF_06/2014		M²	357,64
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
góp	PREPARO MECÂNICO	7777	COFF	mom . r
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1330	47,57
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0670	23,96
87313	ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA GROSSA) PARA CHAPISCO CONVENCIONAL / PROJETADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L.AF_06/2014	M ³	0,0042	1,50
90668	PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHP DIURNO. AF_06/2015	СНР	0,0025	0,89
90669	PROJETOR PNEUMÁTICO DE ARGAMASSA PARA CHAPISCO E REBOCO COM RECIPIENTE ACOPLADO, TIPO CANEQUINHA, COM COMPRESSOR DE AR REBOCÁVEL VAZÃO 89 PCM E MOTOR DIESEL DE 20 CV - CHI DIURNO. AF 06/2015	СНІ	0,1307	46,74
	TOTAL DE HORAS DE M.O	1	1	251,83

Revestimento Interno/ Emboço — Opção A

	ORÇAMENTO OBRA 09 -REVESTIMENTO INTERNO - EMBOÇO/MASSA ÚNICA					
	EMBOÇO/MASSA ÚNICA ESPECIFICADO - PARA PINTURA OU CERÂMICA					
	OPÇÃO A					
	TODAS AS ÁREAS					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL		
97544	MASSA ÚNICA, PARA RECEBIMENTO DE PINTURA OU CERÂMICA, EM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA, PREPARO MECÂNICO, APLICADO COM EQUIPAMENTO DE MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M3/H DE ARGAMASSA EM FACES INTERNAS DE PAREDES DE AMBIENTES COM ÁREA MAIOR QUE 10M2, ESPESSURA DE 5MM, SEM EXECUÇÃO DE TALISCAS. AF 06/2014		M ²	2.832,03		
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL		
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1600	453,13		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0210	59,47		
87407	ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA PARA REVESTIMENTOS, MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M3/H DE ARGAMASSA. AF_06/2014	M ³	0,0113	32,00		
	TOTAL DE HORAS DE M.O		•	512,60		
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA (M³)			32,00		

Revestimento Externo/ Emboço — Opção A

	ORÇAMENTO OBRA 09- REVESTIMENTO EXTERNO - FACHADA				
	REVESTIMENTO MAIS PRODUTIVO - APLICAÇÃO PROJEÇÃO-INDUSTRIALIZAD	A			
	OPÇÃO A				
	ÁREA DE TOTAL DA FACHADA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.					
	EMBOÇO OU MASSA ÚNICA EM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA, PREPARO MECÂNICO E APLICAÇÃ	О СОМ			
87795	7795 EQUIPAMENTO DE MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M3/H DE ARGAMASSA EM PANOS CEGOS DE FACHADA (SEM				
	PRESENÇA DE VÃOS), ESPESSURA DE 25 MM. AF_06/2014				
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2700	443,69	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2700	443,69	
87325	ARGAMASSA TRAÇO 1:4 (CIMENTO E AREIA GROSSA) COM ADIÇÃO DE EMULSÃO POLIMÉRICA		0.0293	48.15	
07323	PARA CHAPISCO ROLADO, PREPARO MECANICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	M3	0,0273	40,13	
37411	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,24 MM, MALHA 25		0.1581	259,80	
5,411	X 25 MM	M2	0,1501	237,00	
	TOTAL DEHORAS DEM.O			887,38	
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA (M³)	•		48,15	

Revestimento Interno/ Emboço — Opção B

	OPÇÃO B			
	PAREDES - ÁREA < 5 M ²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87542	MASSA ÚNICA, PARA RECEBIMENTO DE PINTURA OU CERÂMICA, EM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA, PF	EPARO	M ²	274,03
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2700	73,99
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0340	9,32
87407	ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA PARA REVESTIMENTOS, MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M 3/H DE ARGAMASSA. AF_06/2014	M ³	0,0113	3,10
	PAREDES - ÁREA 5 > 10 M ²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87543	MASSA ÚNICA, PARA RECEBIMENTO DE PINTURA OU CERÂMICA, EM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA, PF	EPARO	M ²	1.292,53
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2000	258,51
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0250	32,31
87407	ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA PARA REVESTIMENTOS, MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M 3/H DE ARGAMASSA. AF 06/2014	M ³	0,0113	14,61
	PAREDES - ÁREA > 10 M²	•	•	•
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87544	MASSA ÚNICA, PARA RECEBIMENTO DE PINTURA OU CERÂMICA, EM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA, PE	EPARO	M ²	1.265,43
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA		•	•
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1600	202,47
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0210	26,57
87407	ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA PARA REVESTIMENTOS, MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M3/H DE ARGAMASSA. AF_06/2014	M ³	0,0113	14,30
	TOTAL DE HORAS DE M.O		•	603,17
TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA				32,00

Revestimento Externo/ Emboço — Opção B

	OPÇÃO B			
	FACHADA S/VÃO			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87795	EMBOÇO OU MASSA ÚNICA EM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA, PREPARO MECÂNICO E APLICAÇÃ EQUIPAMENTO DE MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M3/H DE ARGAMASSA EM PANOS CEGOS DE FACHA PRESENÇA DE VÃOS), ESPESSURA DE 25 MM. AF_06/2014		M²	401,24
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2700	108,33
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2700	108,33
87325	ARGAMASSA TRAÇO 1:4 (CIMENTO E AREIA GROSSA) COM ADIÇÃO DE EMULSÃO POLIMÉRICA PARA CHAPISCO ROLADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0293	11,76
37411	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO $D=*1,24\mathrm{MM}$, MALHA 25 X 25 MM	M2	0,1581	63,44
	TOTAL DEHORAS DEM.O			216,67
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			11,76
	FACHADA C/ VÃO			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87778	EMBOÇO OU MASSA ÚNICA EM ARGAMASSA INDUSTRIALIZADA, PREPARO MECÂNICO E APLICAÇÃ EQUIPAMENTO DE MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M3/H DE ARGAMASSA EM PANOS DE FACHADA COI PRESENÇA DE VÃOS, ESPESSURA DE 25 MM. AF_06/2014	O COM M	M²	1242,05
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,6500	807,33
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,6500	807,33
88316			0,0500	
	A DCAMASSA TRACO 1:4 (CIMENTO E A DELA CROSSA) COM A DICÃO DE EMULSÃO DOLIMÉDICA	М3	0,0314	39,00
87325	ARGAM ASSA TRAÇO 1:4 (CIMENTO E AREIA GROSSA) COM ADIÇÃO DE EMULSÃO POLIMÉRICA PARA CHAPISCO ROLADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA ZINCADA PARA ALVENADA EIO. D. = \$1.24 MM. MALHA 25	M3	1,,	39,00 172,40
88316 87325 37411	ARGAMASSA TRAÇO 1:4 (CIMENTO E AREIA GROSSA) COM ADIÇÃO DE EMULSÃO POLIMÉRICA PARA CHAPISCO ROLADO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014 TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,24 MM, MALHA 25		0,0314	

Revestimento Interno/ Emboço — Opção C

ORÇAMENTO OBRA 09 - REVESTIMENTO INTERNO - EMBOÇO/MASSA ÚNICA						
	EMBOÇO/MASSA ÚNICA ES PECIFICADO - PINTURA OU CERÂMICA					
	OPÇÃO C					
	ÁREA DE TODAS AS PAREDES					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL		
87529	MASSA ÚNICA, PARA RECEBIMENTO DE PINTURA, EM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400L, APLICADA MANUALMENTE EM FACES INTERNAS DE PAREDES DE AMBIENTES COM ÁREA MENOR QUE 10M2, ESPESSURA DE 20MM, COM EXECUÇÃO DE TALISCAS. AF_06/2014		M²	2.832,03		
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL		
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,4700	1331,06		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,1710	484,28		
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0376	106,48		
	TOTAL DE HORAS DE M.O					
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			106,48		

Revestimento Externo/ Emboço – Opção C

	ORÇAMENTO OBRA - REVESTIMENTO EXTERNO - FACHAI)A	•			
	REVESTIMENTO EXTERNO ES PECIFICADO - TRAÇO 1:3					
	OPÇÃO C					
	ÁREA DE TOTAL DA FACHADA					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	CÓD. DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO UNIDADE					
87794	EMBOÇO OU MASSA ÚNICA EM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8,EMBOÇO OU MASSA ÚNICA EM 87794 ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8,PREPARO MANUAL, APLICADA MANUALMENTE EM PANOS CEGOS DE FACHADA (SEM PRESENÇA DE VÃOS), ESPESSURA DE 25 MM. AF_06/2014		M²	1643,29		
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL		
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4	657,316		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4	657,316		
87369	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MANUAL. AF_06/2014	M ³	0,0293	48,148397		
37411	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,24 MM, MALHA 25 X 25 MM	M2	0,1581	259,804149		
	TOTAL DE HORAS DE M.O					
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA		_	48,15		

Revestimento Interno/ Emboço – Opção D

	OPCÃO D			
	PAREDES - ÁREA < 10 M²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87529	MASSA ÚNICA, PARA RECEBIMENTO DE PINTURA, EM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400L, APLICADA MANUALMENTE EM FACES INTERNAS DE PAREDES DE AMBIENTES COM ÁREA MENOR QUE 10M2, ESPESSURA DE 20MM, COM EXECUÇÃO DE TALISCAS. AF 102014		M²	1566,56
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4700	736,28
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,1710	267,88
	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0376	58,90
	PAREDES - ÁREA > 10 M ²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
	MASSA ÚNICA, PARA RECEBIMENTO DE PINTURA, EM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8, PREPARO MECÂNIG BETONEIRA 400L, APLICADA MANUALMENTE EM FACES INTERNAS DE PAREDES DE AMBIENTES COM MAIOR QUE 10M2, ESPESSURA DE 20MM, COM EXECUÇÃO DE TALISCAS. AF_06/2014		M²	1.265,43
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,4100	518,83
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1500	189,81
87292	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_06/2014	М3	0,0376	47,58
	TOTAL DE HORAS DE M.O			1712,81
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA	·		106,48

Revestimento Externo/ Emboço — Opção D

	OPÇÃO D			•
	FACHADA S/ VÃO			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
EMBOÇO OU MASSA ÚNICA EM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8,EMBOÇO OU MASSA ÚNICA EM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8,PREPARO MANUAL, APLICADA MANUALMENTE EM PANOS CEGOS DI FACHADA (SEM PRESENÇA DE VÃOS), ESPESSURA DE 25 MM. AF_06/2014				401,24
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA		•	
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,40	160,50
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,40	160,50
87369	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MANUAL. AF_06/2014	M ³	0,03	11,76
37411	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,24 MM, MALHA 25 X 25 MM	M2	0,16	63,44
	FACHADA C/ VÃO			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87777	EMBOÇO OU MASSA ÚNICA EM ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8, PREPARO MANUAL, APLIC MANUALMENTE EM PANOS DE FACHADA COM PRESENÇA DE VÃOS, ESPESSURA DE 2 AF_06/2014		M²	1242,05
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,78	968,80
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,78	968,80
87369	ARGAMASSA TRAÇO 1:2:8 (CIMENTO, CAL E AREIA MÉDIA) PARA EMBOÇO/MASSA ÚNICA/ASSENTAMENTO DE ALVENARIA DE VEDAÇÃO, PREPARO MANUAL. AF_06/2014	M³	0,03	39,00
37411	TELA DE ACO SOLDADA GALVANIZADA/ZINCADA PARA ALVENARIA, FIO D = *1,24 MM, MALHA 25 X 25 MM	M2	0,14	172,40
	TOTAL DE HORAS DE M.O			2258,59
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			50,76

Revestimento Interno/Gesso – Opção A

ORÇAMENTO OBRA 09 - REVESTIMENTO INTERNO - GESSO				
	GESSO ESPECIFICADO - PINTURA			
	OPÇÃO A			
	TODAS AS ÁREAS			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
0/411	APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (SEM TALISCAS) EM TETO DE AMBIENTES DE ÁREA MAIOR Q 10M2, ESPESSURA DE 0,5CM. AF_06/2014	UE	M²	2.592,54
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88269	GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,3000	777,76
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0600	155,55
3315 GESSO KG 9,6500			25017,97	
TOTAL DE HORAS DE M.O				933,31
TOTAL DE CONSUMO DE GESSO (KG)				25017,97

Revestimento Interno/ Gesso – Opção B

SM2 E 10M2, DESEMPENADO (SEM TALISCAS), ESPESSURA DE 0,5CM. AF ,06/2014 COMPOSIÇÃO ALVENARIA COMPOSIÇÃO ALVENARIA COMPOSIÇÃO BESCRIÇÃO UN. COEF. TOTAL R8269 GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H 0,3500 147,75 R8316 SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H 0,0700 29,55 R7410 ARGAMASSA À BASE DE GESSO, MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M³/H DE ARGAMASSA. AF ,06/2014 M³ 0,0097 4,09 PAREDES - ÁREA > 10 M² PREPARO MECÂNICO CÓD. DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO UNIDADE TOTAL CÓD. DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO UNIDADE TOTAL COMPOSIÇÃO COMPOSIÇÃO UNIDADE TOTAL COMPOSIÇÃO COMPOSIÇÃO COMPOSIÇÃO UNIDADE TOTAL COMPOSIÇÃO COMPO		OPÇÃO B			•
CÓD. DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO UNIDADE TOTAL 87431 APLICAÇÃO DE GESSO PROJETADO COM EQUIPAMENTO DE PROJEÇÃO EM PAREDES DE AMBIENTES DE ÁREA MENOR Mº 45,33 M° 45,33 **** COMPOSIÇÃO ALVENARIA***********************************		PAREDES - ÁREA $< 5 \text{ M}^2$			
## A PLICAÇÃO DE GESSO PROJETADO COM EQUIPAMENTO DE PROJEÇÃO EM PAREDES DE AMBIENTES DE ÁREA MENOR QUE SM2, DESEMPENADO (SEM TALISCAS), ESPESSURA DE O.SCM. AF_06/2014 **COMPOSIÇÃO ALVENARIA** **PREPARO MECÂNICO** **PREPARO MECÂNICO** **DESCRIÇÃO** **DESCR		PREPARO MECÂNICO			
VIE. SN 2, DESEMPENADO (SEM TALISCAS), ESPESSURA DE 0,5CM. AF_06/2014 Nº 45,35	CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
COMPOSIÇÃO ALVENARIA PREFARO MECÂNICO TOTAL	87431		A MENOR	M²	45,33
PREPARO MECÂNICO CÓD. DESCRIÇÃO UN. COF. TOTAL 88269 SESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H. 0,3600 16,32 8316 SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H. 0,000 3,17 87410 ARGAMASSA À BASE DE GESSO, MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M³H DE ARGAMASSA. AF,062014 M³ 0,009 0,44 PREPARO MECÂNICO CÓD. DESCRIÇÃO DE COMPOSIÇÃO UNIDADE TOTAL 87420 APLICAÇÃO DE GESSO PROJETADO COM EQUIPAMENTO DE PROJEÇÃO EM PAREDES DE AMBIENTES DE ÁREA ENTRE M² 422,14 ***********************************					ı
CÓD. DESCRIÇÃO UN. COEF. TOTAL 82696 GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H 0,3600 16,32 87410 ARGAMASSA À BASE DE GESSO, MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M³/H DE ARGAMASSA, AF_06/2014 M³ 0,0097 0,44 PAREDES - ÁREA 5 > 10 M² PREPARO MECÂNICO UNIDADE TOTAL 87430 APLICAÇÃO DE GESSO PROJETADO COM EQUIPAMENTO DE PROJEÇÃO EM PAREDES DE AMBIENTES DE ÁREA ENTRE M² 422,14 **** COMPOSIÇÃO ALVENARIA*** ***** COMPOSIÇÃO ALVENARIA*** ****** LAVELAGÃO DE GESSO PROJETADO COM EQUIPAMENTO DE PROJEÇÃO EM PAREDES DE AMBIENTES DE ÁREA ENTRE M² 422,14 **** COMPOSIÇÃO ALVENARIA*** ***** TOTAL **** COMPOSIÇÃO ALVENARIA*** **** TOTAL **** SESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H 0,3500 147,75 88316 SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H 0,0700 29,55 8710 ARGAMASSA À BASE DE GESSO, MISTURA E PROJEÇÃO DE 1,5 M³H DE ARGAMASSA. AF_06/2014 M² 0,0097 4,09 **** PREPARO MECÂNICO					

$Revestimento\ Interno/\ Gesso-Opção\ C$

ORÇAMENTO OBRA 09 - REVESTIMENTO INTERNO - GESSO				
	GESSO ESPECIFICADO - PINTURA			
	OPÇÃO C			
	ÁREA DE TODAS AS PAREDES			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87422	APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (SEM TALISCAS) EM PAREDES DE AMBIENTES DE ÁI MENOR QUE 5M2, ESPESSURA DE 1,0CM. AF_06/2014	REA	M ²	2.592,54
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88269	GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,5000	1296,27
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,1000	259,25
3315	3315 GESSO KG 17,1300			
TOTAL DE HORAS DE M.O				1555,52
	TOTAL DE CONSUMO DE GESSO (KG)			

Revestimento Interno/ Gesso – Opção D

	OPÇÃO D			
	PAREDES - ÁREA < 5 M ²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87422	APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (SEM TALISCAS) EM PAREDES DE AMBIENTES DE ÁF MENOR QUE 5M2, ESPESSURA DE 1,0CM. AF_06/2014	M²	45,33	
	COMPOSICÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88269	GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,5000	22,66
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1000	4,53
3315	GESSO	KG	17,1300	776,46
	PAREDES - ÁREA 5 > 10 M ²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87421	APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (SEM TALISCAS) EM PAREDES DE AMBIENTES DE ÁF 5M2 E 10M2, ESPESSURA DE 1,0CM. AF_06/2014	REA ENTRE	M ²	422,14
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA		<u> </u>	
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88269	GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4500	189,96
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0900	37,99
3315	GESSO	KG	17,1300	7231,22
	PAREDES - ÁREA > 10 M ²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87420	APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (SEM TALISCAS) EM PAREDES DE AMBIENTES DE ÁF	REA	M²	2 125 07
87420	MAIOR QUE 10M2, ESPESSURA DE 1,0CM. AF_06/2014		IVI 2	2.125,07
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4300	913,78
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0900	191,26
3315	GESSO	KG	17,1300	36402,45
	TOTAL DE HORAS DE M.O			1360,19 44410,13
TOTAL DE CONSUMO DE GESSO (KG)				

$Revestimento\ Interno/\ Gesso-Opção\ E-Composição\ Representativa$

	OPÇÃO E - COMPOSIÇÃO REPRES ENTATIVA							
	GESSO							
	PREPARO MECÂNICO							
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO			UNIDADE	TOTAL			
(COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA) DO SERVIÇO DE APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (SEM TALISCAS) EM TETO, ESPESSURA 0,5 CM, PARA EDIFICAÇÃO HABITACIONAL MULTIFAMILIAR (PRÉDIO). AF_11/2014				M²	2592,54			
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA							
	PREPARO MECÂNICO							
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEFICIENTE	TOTAL	ÁREA			
	APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (SEM TALISCAS) EM TETO DE AMBIENTES DE ÁREA MAIOR QUE 10M², ESPESSURA DE 0,5CM. AF_06/2014	M²	0,2333	495,78	2125,07			
	APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (SEM TALISCAS) EM TETO DE AMBIENTES DE ÁREA ENTRE 5M² E 10M², ESPESSURA DE 0,5CM. AF_06/2014	M²	0,5041	212,80	422,14			
	APLICAÇÃO MANUAL DE GESSO DESEMPENADO (SEM TALISCAS) EM TETO DE AMBIENTES DE ÁREA MENOR QUE 5M², ESPESSURA DE 0,5CM. AF_06/2014	M²	0,2626	11,90	45,33			

OPÇÃO E - COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA				
GESSO				
	87411			
88269	GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,30	148,73
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,06	29,75
3315	GESSO	KG	9,65	4784,27
	87412			
88269	GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,5300	112,78
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1100	23,41
3315	GESSO	M 2	9,6500	2053,52
	87413			
88269	GESSEIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,6600	7,86
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1400	1,67
3315	GESSO	M 2	9,6500	114,86
	TOTAL DE HORAS DE M.O			
	TOTAL DE CONSUMO DE GESSO (KG)			

Pintura Interna – Opção A

	ORÇAMENTO OBRA 09- REVESTIMENTO INTERNO - PINTURA INTERN	A	•	
	TINTA ESPECIFICADA - ACRÍLICA DUAS DEMÃOS			
	OPÇÃO C			
	ÁREA DE TODAS AS PAREDES			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
88489	APLICAÇÃO MANUAL DE PINTURA COM TINTA LÁTEX ACRÍLICA EM PAREDES, DUAS DEMÃOS. AF_	06/2014	M²	2.832,03
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,1870	529,59
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,0690	195,41
7345	TINTA LÁTEX PVA PREMIUM, COR BRANCA	L	0,3300	934,57
	TOTAL DE HORAS DE M.O			725,00
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASS A			

Pintura Interna – Opção B

	орсãо в					
PAREDES						
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL		
88491	APLICAÇÃO MECÂNICA DE PINTURA COM TINTA LÁTEX PVA EM PAREDES, DUAS DEMÃOS. AF_06/2014		M²	2832,03		
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL		
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0320	90,63		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0120	33,98		
7345	TINTA LÁTEX PVA PREMIUM, COR BRANCA	L	0,3700	1047,85		
95218	PULVERIZADOR DE TINTA ELÉTRICO/MÁQUINA DE PINTURA AIRLESS, VAZÃO 2 L/MIN - CHP DIURNO. AF_08/2016	CHP	0,0044	12,46		
95219	PULVERIZADOR DE TINTA ELÉTRICO/MÁQUINA DE PINTURA AIRLESS, VAZÃO 2 L/MIN – CHI DIURNO. AF_08/2016	СНІ	0,0271	76,75		
	TOTAL DE HORAS DE M.O					
	TOTAL DE CONSUMO DE TINTA (L)			1047,85		

Pintura externa – Opção A

ORÇAMENTO OBRA 09 - PINTURA EXTERNA - FACHADA				
	PINTURA MAIS PRODUTIVO - TEXTURA 1 COR			
	OPÇÃO A			
	ÁREA DE TOTAL DA FACHADA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
88417	APLICAÇÃO MANUAL DE PINTURA COM TINTA TEXTURIZADA ACRÍLICA EM PANOS CEGOS FACHADA (SEM PRESENÇA DE VÃOS) DE EDIFÍCIOS DE MÚLTIPLOS PAVIMENTOS, UMA COR AF_06/2014		M²	1643,29
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0720	118,32
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0180	29,58
38877	M ASSA PARA TEXTURA LISA DE BASE ACRILICA,USO INTERNO E EXTERNO	KG	1,9380	3184,70
	TOTAL DE HORAS DE M.O	•		147,90
	TOTAL DE CONSUMO DE MASSA TEXTURIZADA	•		3184,70

Pintura Externa – Opção B

OPÇÃO B							
	FACHADA S/ VÃO						
	PREPARO MECÂNICO						
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL			
88417	APLICAÇÃO MANUAL DE PINTURA COM TINTA TEXTURIZADA ACRÍLICA EM PANOS CEGOS DE FACHADA (SEM PRESENÇA DE VÃOS) DE EDIFÍCIOS DE MÚLTIPLOS PAVIMENTOS, UMA COR.						
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA						
	PREPARO MECÂNICO						
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL			
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0720	28,89			
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0180	7,22			
38877	MASSA PARA TEXTURA LISA DE BASE ACRILICA,USO INTERNO E EXTERNO	KG	1,9380	777,60			
	TOTAL DE HORAS DE M.O			36,11			
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			777,60			
	FACHADA C/ VÃO						
	PREPARO MECÂNICO						
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL			
88416	APLICAÇÃO MANUAL DE PINTURA COM TINTA TEXTURIZADA ACRÍLICA EM PANOS COM F DE VÃOS DE EDIFÍCIOS DE MÚLTIPLOS PAVIMENTOS, UMA COR. AF_06/2014	PRESENÇA	M²	1242,05			
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA						
	PREPARO MECÂNICO						
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL			
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1510	187,55			
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0380	47,20			
38877	MASSA PARA TEXTURA LISA DE BASE ACRILICA,USO INTERNO E EXTERNO	KG	1,9380	2407,09			
TOTAL DE HORAS DE M.O				270,86			
TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMAS SA							

Pintura Interna – Opção C

ORÇAMENTO OBRA 09- REVESTIMENTO INTERNO - PINTURA INTERNA				
	TINTA ESPECIFICADA - ACRILICA DUAS DEMÃOS			
	OPÇÃO C			
	ÀREA DE TODAS AS PAREDES			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
88489	APLICAÇÃO MANUAL DE PINTURA COM TINTA LÁTEX ACRÍLICA EM PAREDES, DUAS DEMÃOS. AF_06/2014		M²	2.832,03
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1870	529,59
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0690	195,41
7345	TINTA LÁTEX PVA PREMIUM, COR BRANCA	L	0,3300	934,57
	TOTAL DE HORAS DE M.O			725,00
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			

Pintura Externa – Opção C

	ORÇAMENTO OBRA 09- PINTURA EXTERNA - FACHADA					
	PINTURA ES PECIFICADA - TINTA ACRÍLICA					
	OPÇÃO C					
	ÁREA DE TOTAL DA FACHADA					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO	UNIDADE	TOTAL			
88489	APLICAÇÃO MANUAL DE PINTURA COM TINTA LÁTEX ACRÍLICA EM PAREDES, DUAS DEMÃOS. AF 06/2014					
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
CÓD.	DESCRIÇÃO UN	COEF.	TOTAL			
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H	0,187	307,29523			
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H	0,069	113,38701			
7356	7356 TINTA ACRÍLICA PREMIUM, COR BRANCO FOSCO L 0,33					
	TOTAL DE HORAS DE M.O					
	TOTAL DE CONSUMO DE TINTA	<u> </u>	542,29			

Pintura Interna – Opção D

OPÇÃO D				
88489	APLICAÇÃO MANUAL DE PINTURA COM TINTA LÁTEX ACRÍLICA EM PAREDES, DUAS DEMÃOS. AF_0	M²	2.832,03	
COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1870	529,59
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,0690	195,41
7345	TINTA LÁTEX PVA PREMIUM, COR BRANCA	L	0,3300	934,57
	TOTAL DE HORAS DE M.O			725,00
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			934,57

Pintura Externa – Opção D

OPÇÃO D					
	FACHADA S/ VÃO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO	UNIDADE	TOTAL		
88489	AF_06/2014		401,24		
COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
CÓD.	DESCRIÇÃO UN	. COEF.	TOTAL		
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H	0,187	75,03		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H	0,069	27,69		
7356	TINTA ACRÍLICA PREMIUM, COR BRANCO FOSCO L	0,33	132,41		
	FACHADA C/ VÃO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO	UNIDADE	TOTAL		
88489	APLICAÇÃO MANUAL DE PINTURA COM TINTA LÁTEX ACRÍLICA EM PAREDES, DUAS DEMÃ AF $_06/2014$	OS. M²	1242,05		
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
CÓD.	DESCRIÇÃO UN	. COEF.	TOTAL		
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H	0,187	232,26		
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H	0,069	85,70		
7356	TINTA ACRÍLICA PREMIUM, COR BRANCO FOSCO L	0,33	409,88		
	TOTAL DE HORAS DE M.O		420,68		
	TOTAL DE CONSUMO DE TINTA	<u> </u>	542,29		

Massa corrida – Opção A

	ORCAMENTO OBRA 09 - MASSA CORRIDA E LIXAMENTO	•				
	MASSA ESPECIFICADA - PVA DUAS DEMÃOS					
	OPÇÃO A					
	TODAS AS ÁREAS					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO	UNIDADE	TOTAL			
88495	APLICAÇÃO E LIXAMENTO DE MASSA LÁTEX EM PAREDES, UMA DEMÃO. AF_06/2014	M ²	2.832,03			
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
	PREPARO MECÂNICO					
CÓD.	DESCRIÇÃO UN.	COEF.	TOTAL			
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H	0,2340	662,70			
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES H	0,0860	243,55			
4051	MASSA CORRIDA PVA PARA PAREDES INTERNAS 18L	0,0328	92,89			
3767	LIXA EM FOLHA PARA PAREDE OU MADEIRA, NUMERO 120 (COR VERMELHA) UN	0,06	169,92			
	TOTAL DE HORAS DE M.O		906,25			
	TOTAL DE CONSUMO DE MASSA CORRIDA					
	TOTAL DE CONSUMO DE LIXA		169,92			

Massa corrida – Opção B

	OPCÃO B			
	PAREDES			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
88495	APLICAÇÃO E LIXAMENTO DE MASSA LÁTEX EM PAREDES, UMA DEMÃO. AF_06/2014		M ²	2832,03
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2340	662,70
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,0860	243,55
4051	MASSA CORRIDA PVA PARA PAREDES INTERNAS	18L	0,0328	92,89
3767	LIXA EM FOLHA PARA PAREDE OU MADEIRA, NUMERO 120 (COR VERMELHA)	UN	0,06	169,92
TOTAL DE HORAS DE M.O				906,25
	TOTAL DE CONSUMO DE MASSA CORRIDA			
	TOTAL DE CONSUMO DE LIXA			169,92

Massa corrida – Opção C

ORÇAMENTO OBRA 09 - MASSA CORRIDA E LIXAMENTO					
	MASSA ESPECIFICADA - PVA DUAS DEMÃOS				
	OPÇÃO C				
	ÁREA DE TODAS AS PAREDES				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL	
88497	APLICAÇÃO E LIXAMENTO DE MASSA LÁTEX EM PAREDES, DUAS DEMÃOS. AF_06/2014		M²	2.832,03	
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,3120	883,59	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,1140	322,85	
4051	MASSA CORRIDA PVA PARA PAREDES INTERNAS	18L	0,0489	138,49	
3767	LIXA EM FOLHA PARA PAREDE OU MADEIRA, NUMERO 120 (COR VERMELHA)	UN	0,0600	169,92	
	TOTAL DE HORAS DE M.O				
	TOTAL DE CONSUMO DE MASSA CORRIDA				
	TOTAL DE CONSUMO DE LIXA			169,92	

Massa corrida – Opção D

	OPÇÃO D			
88497	APLICAÇÃO E LIXAMENTO DE MASSA LÁTEX EM PAREDES, DUAS DEMÃOS. AF_06/2014		M ²	2.832,03
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88310	PINTOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,3120	883,59
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,1140	322,85
4051	MASSA CORRIDA PVA PARA PAREDES INTERNAS	18L	0,0489	138,49
3767	LIXA EM FOLHA PARA PAREDE OU MADEIRA, NUMERO 120 (COR VERMELHA)	UN	0,0600	169,92
	TOTAL DE HORAS DE M.O			
	TOTAL DE CONSUMO DE MASSA CORRIDA			
	TOTAL DE CONSUMO DE LIXA			169,92

Revestimento interno cerâmico – Opção A

	ORÇAMENTOOBRA 09- REVESTIMENTO INTERNO CERÂMICA				
	ES PECIFICADO - REVES TIMENTO INTERNO				
	OPÇÃO A				
	ÁREA DE TODAS AS PAREDES				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL	
	REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE DIMENSÕES				
87265	17265 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MAIOR QUE 5 M2 NA ALTURA INTEIRA DAS PAREDES. AF 06/2014			381,19	
COMPOSIÇÃO ALVENARIA					
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4900	186,78	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2900	110,54	
536	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MENOR OU IGUAL A 2025 CM2	M2	1,0500	400,25	
1381	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS	KG	4,8600	1852,58	
34357	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO	KG	0,4200	160,10	
	TOTAL DE HORAS DE M.O		l	297,33	
	TOTAL DE CERÂMICA				
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			1852,58	
	TOTAL DE REJUNTE	,		160,10	

Revestimento interno cerâmico – Opção B

	OPÇÃO B			
	PAREDE CERÂMICA < 5 M ²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87265	REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE DI 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MAIOR QUE 5 M2 NA ALTURA INTEIRA DAS PAREDE AF_06/2014		M²	129,45
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4900	63,43
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,2900	37,54
536	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MENOR OU IGUAL A 2025 CM2	M2	1,0500	135,92
1381	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS	KG	4,8600	629,13
34357	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO	KG	0,4200	54,37
	PAREDE CERÂMICA > 5 M²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87265	REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE DI 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MAIOR QUE 5 M2 NA ALTURA INTEIRA DAS PAREDE AF_06/2014		M²	251,74
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,4900	123,35
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MENOR	Н	0,2900	73,00
536	OU IGUAL A 2025 CM2	M2	1,0500	264,32
1381	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS	KG	4,8600	1223,45
34357	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO	KG	0,4200	105,73
	TOTAL DE HORAS DE M.O			297.33
	TOTAL DE FIGAMICA			400.25
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			1852,58
	TOTAL DE REIUNTE			160.10

Revestimento interno cerâmico – Opção C

	ORÇAMENTO OBRA 09- REVESTIMENTO INTERNO CERÂMICA		•		
	CERÂMICA ES PECIFICADA - 20 X20 ATÉ 1,90 DE ALTURA				
	ОРÇÃО С				
	ÁREA DE TODAS AS PAREDES				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL	
87267	87267 REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE DIMENSÕES 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MAIOR QUE 5 M2 A MEIA ALTURA DAS PAREDES. AF_06/2014		M²	381,19	
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL	
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,7000	266,83	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,3700	141,04	
536	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MENOR OU IGUAL A 2025 CM2	M2	1,0600	404,06	
1381	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS	KG	4,8600	1852,58	
34357	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO	KG	0,4200	160,10	
	TOTAL DE HORAS DE M.O			407,87	
	TOTAL DE CERÂMICA				
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASS A				
	TOTAL DE REJUNTE			160,10	

Revestimento interno cerâmico – Opção D

	OPÇÃO D			
	PAREDE CERÂMICA < 5 M ²			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87266	REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE DI 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MENOR QUE 5 M2 A MEIA ALTURA DAS PAREDES, AI		M²	129,45
	COMPOSICÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,8000	103,56
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	0,4200	54,37
536	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MENOR OU IGUAL A 2025 CM2	M2	1,0600	137,22
	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS	KG	4,8600	629,13
	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO	KG	0.4200	54.37
5 1557	PAREDE CERÂMICA > 5 M ²	110	0,1200	51,57
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO		UNIDADE	TOTAL
87267	REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE DI 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MAIOR QUE 5 M2 A MEIA ALTURA DAS PAREDES. AF		M²	251,74
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA			
	PREPARO MECÂNICO			
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	COEF.	TOTAL
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,8000	201,39
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H	0,4200	105,73
536	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MENOR OU IGUAL A 2025 CM2	M2	1,0600	266,84
1381	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS	KG	4,8600	1223,45
34357	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO	KG	0,4200	105,73
	TOTAL DE HORAS DE M.O			465,05
	TOTAL DE CERÂMICA			404,06
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA			1852,58
	TOTAL DE REJUNTE			160,10

Revestimento interno cerâmico — Opção E — Composição representativa

	OPÇÃO E - COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA		•	•	·
	ALVENARIA DE VEDAÇÃO BLOCO CERÂMICO - 9X19X19				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO DA COMPOSIÇÃO			UNIDAL	E TOTAL
89170	(COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA) DO SERVIÇO DE REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTER	NAS, M	EIA PARED	E, M²	381,19
	COMPOSIÇÃO ALVENARIA				
	PREPARO MECÂNICO				
CÓD.	DESCRIÇÃO	UN.	OEFICIE	ENT TOTAL	. ÁREA
	REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE				
87264	DIMENSÕES 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MENOR QUE 5 M² NA ALTURA INTEIRA	M ²	0,467	4 0,00	0,00
	DAS PAREDES. AF_06/2014				
07365	REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE DIMENSÕES 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MAIOR QUE 5 M² NA ALTURA INTEIRA	M ²	0.202	6 0.00	0.00
87203	DAS PAREDES. AF 06/2014	NI 2	0,282	6 0,00	0,00
	DAS PAREDES. AF_00/2014 REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE				
87266	DIMENSÕES 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MENOR QUE 5 M² A MEIA ALTURA	M ²	0.069	0 8,93	129,45
07200	DAS PAREDES. AF 06/2014	IVI	0,007	0 0,73	127,43
	REVESTIMENTO CERÂMICO PARA PAREDES INTERNAS COM PLACAS TIPO GRÊS OU SEMI-GRÊS DE				
87267	DIMENSÕES 20X20 CM APLICADAS EM AMBIENTES DE ÁREA MAIOR QUE 5 M² A MEIA ALTURA DAS	M ²	0.181	0 45.56	251.74
	PAREDES. AF_06/2014				
				54,50	381,19
OPÇÃO E - COMPOSIÇÃO REPRESENTATIVA					
	EMBOÇO OU MASSA ÚNICA INTERNA				
	87264				
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES		Н	0,72	0,00
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES		Н	0,38	0,00
	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MI	ENOR	M2	1,06	0,00
	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS		KG	4,86	0,00
34357	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO		KG	0,42	0,00
	87265				
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES		Н	0,4900	0,00
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES		Н	0,2900	0.00
	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MI	ENOR	M2	1,0500	0,00
	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS		KG	4,8600	0.00
	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO		KG	0,4200	0.00
	87266				-,
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	T	Н	0,8000	103,56
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES		Н	0,4200	54,37
	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MI	NOR	M2	1,0600	137.22
	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS	21.010	KG	4,8600	629,13
_	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO		KG	0,4200	105,73
5 1557	87267		110	0,1200	100,75
88256	AZULEJISTA OU LADRILHISTA COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	1	Н	0,7000	176,22
	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES		H	0,7000	93,14
	REVESTIMENTO EM CERAMICA ESMALTADA EXTRA, PEI MENOR OU IGUAL A 3, FORMATO MI	NOR	M2	1.0600	266.84
	ARGAMASSA COLANTE AC I PARA CERAMICAS		KG	4,8600	1223,45
	REJUNTE COLORIDO, CIMENTICIO		KG	0,4200	105,73
54551	TOTAL DE HORAS DE M.O	J	NO	0,7200	427,29
	TOTAL CONSUMO CERÂMICA				404,06
	TOTAL DE CONSUMO DE ARGAMASSA				1852.58
	TOTAL CONSUMO REJUNTE				211,46
	101AL CONSUMO REJUNTE				211,40