

МИНИСТЕРСТВО ОБРАЗОВАНИЯ И НАУКИ РОССИЙСКОЙ
ФЕДЕРАЦИИ
Казанский государственный архитектурно-строительный
университет

Кафедра сопротивления материалов и основ теории упругости

Методические указания
для выполнения расчетно-графической работы
студентами специальности 271101.65

РАСЧЕТ ОБОЛОЧКИ НА ПРОЧНОСТЬ ПРИ ВОЗДЕЙСТВИИ СНЕГОВОЙ И ВЕСОВОЙ НАГРУЗОК



Казань
2014

УДК 539.3

ББК 22.251
К12

К12 Расчет оболочки на прочность при воздействии снеговой и весовой нагрузок: Методические указания для выполнения расчетно-графической работы студентами специальности 271101.65 / Сост. Р.А. Каюмов, И.З. Мухамедова. – Казань: Изд-во Казанск. гос.архитект.-строит. ун-та, 2014.– 13с.

Печатается по решению Редакционно-издательского совета Казанского государственного архитектурно-строительного университета

В методических указаниях изложены основные соотношения по безмоментной теории оболочек. Приведено решение типовой задачи, где определяются геометрические параметры оболочки и проводится расчет на прочность.

Табл. 1, ил. 8.

Рецензент
доктор физико-математических наук, профессор
кафедры «Сопrotивление материалов и основы теории упругости»
Ю.И. Бутенко

УДК 539.3
ББК 22.251

© Казанский государственный
архитектурно-строительный
университет, 2014

© Каюмов Р.А., Мухамедова И.З.,
2014

1. Постановка задачи

Дана расчетная схема бетонной оболочки (рис.1) постоянной толщины h с условиями опирания, которые обеспечивают наиболее рациональный вариант напряженного безмоментного состояния. Известны механические характеристики бетона.

Уравнение меридиана описывается полиномом третьего порядка:

$$f = a \cdot (x - R_0)^3 + b \cdot (x - R_0)^2 + c \cdot (x - R_0), \quad (1)$$

константы a, b, c считаются заданными (Таблица 1).

Поверхностная нагрузка p_y (весовая суммарно со снеговой) считается постоянной. На крышку оболочки (перекрытие) действует суммарная нагрузка P (Таблица 1).

Требуется проверить прочность конструкции. Расчет проводить по упрощенной безмоментной теории.

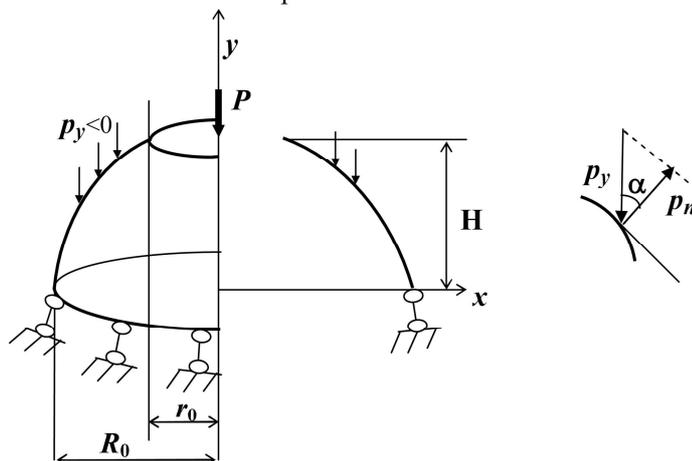


Рис.1 Расчетная схема оболочки

2. Порядок расчета

2.1. Определяются геометрические параметры оболочки.

2.1.1. С помощью уравнения кривой определяются главные кривизны k_1 и k_2 .

2.1.2. Вычисляются тригонометрические функции $\sin\alpha$, $\cos\alpha$, угла наклона меридиана α .

2.2. Из уравнений равновесия определяются напряжения вдоль меридиана σ_1 и вдоль параллели σ_2 на разных высотах.

2.5. Проводится проверка прочности бетона на основе критерия прочности Гениева Г.А.

Таблица 1

№	А	Б	В	Г	А	Б	В	Г
	а (1/м ²)	б (м)	с (безр)	Ro (м)	ro (м)	h (м)	py (МПа)	Р (МН)
1	0.011	0.017	-2.1	12	5	0.22	0.017	4.6
2	-0.2	-0.12	-1.2	11	5	0.2	0.02	4.1
3	0.01	0.01	-1.8	10	4	0.18	0.019	1.5
4	0.012	0.024	-1.5	12	6	0.2	0.017	2.6
5	-0.018	-0.2	-2	11	4	0.21	0.014	3.2
6	-0.019	-0.11	-1.5	13	6	0.19	0.013	1.5
7	-0.017	-0.15	-1.7	12	5	0.21	0.015	2.5
8	0.012	0.018	-2.3	14	6	0.2	0.016	5.1
9	0.011	0.016	-2.2	11	5	0.18	0.018	4.4
10	0.018	-0.11	-1.3	12	4	0.17	0.014	1.6

3. Основные соотношения

3.1. Геометрические характеристики оболочки

Все геометрические характеристики оболочки вычисляются через функцию f и ее производные, которые будем далее обозначать следующим образом:

$$f' = \frac{df}{dx}, \quad f'' = \frac{d^2f}{dx^2},$$

Тогда угол наклона меридиана $\alpha > 0$ и его тригонометрические характеристики определяются по следующим формулам:

$$\operatorname{tg} \alpha = -f' \quad (2)$$

$$\sin \alpha = -\frac{f'}{\sqrt{1+(f')^2}} \quad (3)$$

$$\cos \alpha = \frac{1}{\sqrt{1+(f')^2}} . \quad (4)$$

Кривизна меридиана (см. *рис.1*) определяется из соотношения

$$k_1 = -\frac{f''}{\left(\sqrt{1+(f')^2}\right)^3} . \quad (5)$$

Кривизна параллели вычисляется по формуле:

$$k_2 = \frac{\sin \alpha}{x} . \quad (6)$$

3.2. Уравнения равновесия элемента оболочки для определения погонных сил

Проведем сечение оболочки по параллели (см. *рис.2*). Тогда уравнение для σ_1 вытекает из условия равновесия верхней части оболочки. Изобразим на *рис.2* напряжения σ_1 и σ_2 растягивающими, согласно правилам теории упругости. Вычислим площадь поверхности оболочки:

$$A = \int_{r_0}^r 2\pi x \cdot ds , \quad (7)$$

здесь ds - длина дуги меридиана, которая вычисляется по формуле

$$ds = \sqrt{1+(f')^2} \cdot dx .$$

Проекция равнодействующей напряжений σ_1 на ось y в сечении с координатой r примет вид:

$$T_y = -\sigma_1 \cdot A_{сеч} \cdot \sin \alpha = -2\pi r \cdot h \cdot \sigma_1 \cdot \sin \alpha , \quad (8)$$

где $A_{сеч}$ - площадь сечения при $x = r$, которое представляет собой кольцо. Равнодействующая внешних сил будет равна:

$$R_y = -(p_y \cdot A + P) = -\int_{r_0}^r 2\pi x \cdot p_y \cdot \sqrt{1+(f')^2} \cdot dx - P . \quad (9)$$

Условие равновесия верхней части оболочки примет вид:

$$-R_y - T_y = 0. \quad (10)$$

Отсюда вытекает соотношение для σ_1 :

$$\sigma_1 = -\frac{T_y}{A_{сеч}} = -\frac{1}{2\pi r \cdot h \cdot \sin \alpha} \left(\int_{r_0}^r 2\pi x \cdot p_y \cdot \sqrt{1 + (f'(x))^2} \cdot dx + P \right). \quad (11)$$

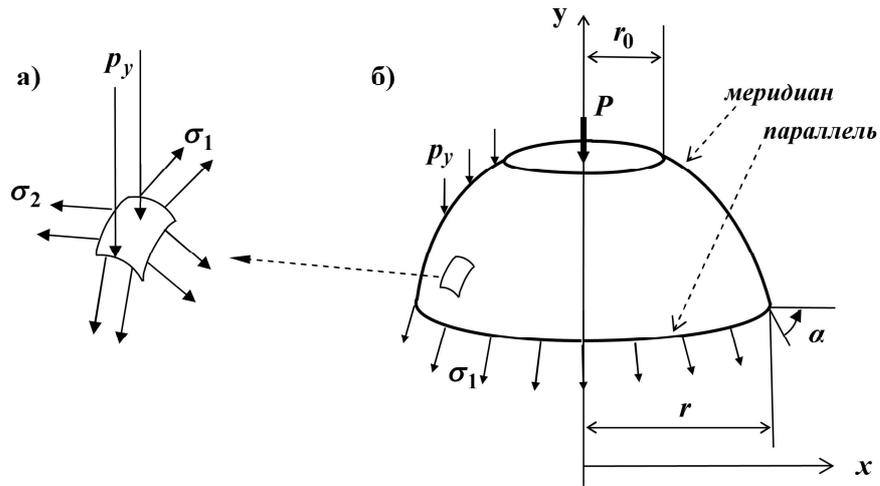


Рис. 2

- а) равновесие малого элемента оболочки;
 б) силовая схема отсеченной части бетонной оболочки по параллели.

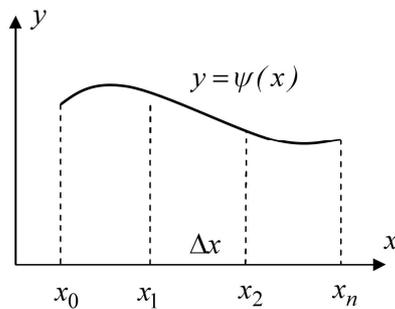


Рис. 3

Примечание.

Вычислять интеграл целесообразно численно (по формулам Симпсона, трапеций или другими приближенными методами).

Например, приведем **формулу трапеций** для вычисления определенного интеграла.

Пусть задана непрерывная функция

$\psi(x)$ на отрезке $[x_0; x_n]$. Разобьем отрезок $[x_0; x_n]$ на n равных частей длины $\Delta x = \frac{x_n - x_0}{n}$.

Тогда, согласно рис.3 можно записать:

$$\int_{x_0}^{x_n} \psi(x) dx \approx \frac{\psi(x_0) + \psi(x_1)}{2} \cdot \Delta x + \frac{\psi(x_1) + \psi(x_2)}{2} \cdot \Delta x + \dots + \frac{\psi(x_{n-1}) + \psi(x_n)}{2} \cdot \Delta x. \quad (12)$$

Выражение для σ_2 вытекает из уравнения Лапласа [1]:

$$k_1 \cdot \sigma_1 \cdot h + k_2 \cdot \sigma_2 \cdot h = p_n, \quad p_n = -p_y \cdot \cos \alpha, \quad (13)$$

здесь p_n – нормальная составляющая нагрузки p_y (рис.1, рис.2а).

4. Расчет на прочность

Для проверки прочности бетона удобно использовать критерий Г.А. Гениева в виде:

$$\Omega(\sigma_1, \sigma_2) = \sigma_1^2 + \sigma_2^2 - \sigma_1 \sigma_2 + (\sigma_1 + \sigma_2)(R_b - R_{bt}) \leq R_{bt} R_b, \quad (14)$$

здесь $\Omega(\sigma_1, \sigma_2)$ - показатель уровня напряженности, R_{bt}, R_b - расчетные значения бетона растяжению и сжатию соответственно.

Для проверки прочности вычисляем в разных сечениях функцию Ω и строим ее эпюру.

Если нигде не нарушается условие (14), то делается заключение о том, что оболочка отвечает условиям прочности, если где-то имеется нарушение этих условий, то делается вывод, что она не прочная.

Пример численного расчета купола

Пусть известны проектные значения радиусов основания и перекрытия R_0 и r_0 . Материал купола - бетон марки В50.

Исходные данные:

$$a = 0.01 \text{ м}^{-2}, b = 0.02 \text{ м}^{-1}, c = -2.1, r_0 = 5 \text{ м}, R_0 = 12 \text{ м},$$

$$P = 4 \text{ МН}, p_y = 0.018 \text{ МПа}, h = 0.2 \text{ м}.$$

Для бетона марки В50: $R_b = 27.5 \text{ МПа}$, $R_{bt} = 1.6 \text{ МПа}$

Уравнение меридиана по проекту примет вид:

$$\begin{aligned} f &= a \cdot (x - R_0)^3 + b \cdot (x - R_0)^2 + c \cdot (x - R_0) = \\ &= 0.01 \cdot (x - 12)^3 + 0.02 \cdot (x - 12)^2 - 2.1 \cdot (x - 12). \end{aligned} \quad (15)$$

Для построения эпюр напряжений σ_1 , σ_2 , Ω вычислим их в трех точках с координатами $x_1 = r_0$, $x_2 = \frac{r_0 + R_0}{2}$, $x_3 = R_0$.

1) **Первая точка $x_1 = r_0 = 5 \text{ м}$.**

Вычислим $\sin \alpha$, $\cos \alpha$, k_1, k_2 в этой точке согласно (3) – (6):

$$\sin \alpha = 0.6730, \cos \alpha = 0.7396, k_1 = 0.15 \text{ м}^{-1}, k_2 = 0.13 \text{ м}^{-1}.$$

Далее найдем напряжения σ_1 и σ_2 по (11) и (13):

$$\sigma_1 = -\frac{P}{2\pi x \cdot h \cdot \sin \alpha} = -\frac{4 \text{ МН}}{2 \cdot 3.14 \cdot 5 \text{ м} \cdot 0.2 \text{ м} \cdot 0.6730} = -0.95 \text{ МПа},$$

$$\begin{aligned} \sigma_2 &= \left(\frac{-p_y \cdot \cos \alpha}{h} - k_1 \cdot \sigma_1 \right) / k_2 = \\ &= \left(\frac{-0.018 \text{ МПа} \cdot 0.7396}{0.2 \text{ м}} - 0.15 \text{ м}^{-1} \cdot (-0.95 \text{ МПа}) \right) / 0.13 \text{ м}^{-1} = 0.59 \text{ МПа}. \end{aligned}$$

Согласно (14) в первой точке показатель напряженности $\Omega = 7.51 \text{ МПа}^2$.

2) **Вторая точка $x_2 = \frac{r_0 + R_0}{2} = 8.5 \text{ м}$.**

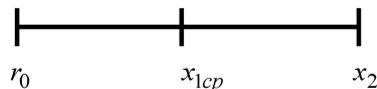


Рис. 4

Вычислим $\sin\alpha$, $\cos\alpha$, k_1, k_2 в этой точке:

$$\sin\alpha = 0.8821, \cos\alpha = 0.4711, k_1 = 0.018 \text{ м}^{-1}, k_2 = 0.104 \text{ м}^{-1}.$$

Определим напряженис σ_1 . Интеграл в выражении (11) подсчитаем численно по формуле трапеций согласно (12). Обозначим подынтегральную функцию

$$\begin{aligned} \psi(x) &= 2\pi x \cdot p_y \cdot \sqrt{1 + (f'(x))^2} = \\ &= 0.11 \cdot x \cdot \sqrt{1 + ((-2.1) + 0.04 \cdot (x - 12) + 0.03 \cdot (x - 12)^2)^2}, \end{aligned}$$

Имеем интервал $[r_0, x_2]$. Разобьем его на 2 отрезка. Тогда $n = 2$.

$$\Delta x = \frac{x_2 - r_0}{n} = \frac{8.5 - 5}{2} = 1.75 \text{ м}, \quad x_{1cp} = r_0 + \Delta x = 5 + 1.75 = 6.75 \text{ м}.$$

Подсчитаем

$$\begin{aligned} \int_{r_0}^{x_2} \psi(x) \cdot dx &= \frac{\psi(r_0) + \psi(x_{1cp})}{2} \Delta x + \frac{\psi(x_{1cp}) + \psi(x_2)}{2} \Delta x = \\ &= \frac{0.76 + 1.37}{2} \cdot 1.75 + \frac{1.37 + 2.04}{2} \cdot 1.75 = 4.84 \text{ МН}. \end{aligned}$$

Тогда

$$\begin{aligned} \sigma_1 &= -\frac{1}{2\pi \cdot x_2 \cdot h \cdot \sin\alpha} \left(\int_{r_0}^{x_2} \psi(x) \cdot dx + P \right) = \\ &= -\frac{1}{2 \cdot 3.14 \cdot 8.5 \text{ м} \cdot 0.2 \text{ м} \cdot 0.8821} \cdot (4.84 \text{ МН} + 4 \text{ МН}) = -0.94 \text{ МПа}. \end{aligned}$$

Найдем напряжение σ_2 из уравнения Лапласа:

$$\begin{aligned}\sigma_2 &= \left(\frac{-p_y \cdot \cos \alpha}{h} - k_1 \cdot \sigma_1 \right) / k_2 = \\ &= \left(\frac{-0.018 \text{ МПа} \cdot 0.4711}{0.2 \text{ м}} - 0.018 \text{ м}^{-1} \cdot (-0.94 \text{ МПа}) \right) / 0.104 \text{ м}^{-1} = -0.25 \text{ МПа}.\end{aligned}$$

Во второй точке $\Omega = 30.03 \text{ МПа}^2$.

3) Третья точка $x_3 = R_0 = 12 \text{ м}$.

$$\sin \alpha = 0.9029, \cos \alpha = 0.4299, k_1 = -0.003 \text{ м}^{-1}, k_2 = 0.075 \text{ м}^{-1}.$$

Вычислим σ_1 . Согласно формуле трапеций имеем интервал $[r_0, R_0]$.

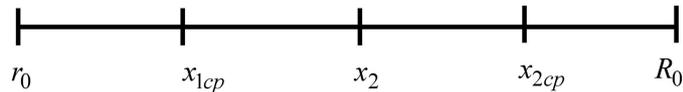


Рис. 5

Разобьем его на 4 отрезка. Тогда $n = 4$. $\Delta x = \frac{x_2 - r_0}{n} = \frac{12 - 5}{4} = 1.75 \text{ м}$,

$$x_{1cp} = r_0 + \Delta x = 5 + 1.75 = 6.75 \text{ м},$$

$$x_2 = r_0 + 2 \cdot \Delta x = 5 + 2 \cdot 1.75 = 8.5 \text{ м},$$

$$x_{2cp} = r_0 + 3 \cdot \Delta x = 5 + 3 \cdot 1.75 = 10.25 \text{ м},$$

Подсчитаем:

$$\begin{aligned}\int_{r_0}^{R_0} \psi(x) \cdot dx &= \frac{\psi(r_0) + \psi(x_{1cp})}{2} \Delta x + \frac{\psi(x_{1cp}) + \psi(x_2)}{2} \Delta x + \frac{\psi(x_2) + \psi(x_{2cp})}{2} \Delta x + \\ &\frac{\psi(x_{2cp}) + \psi(R_0)}{2} \Delta x = \frac{0.76 + 1.37}{2} \cdot 1.75 + \frac{1.37 + 2.04}{2} \cdot 1.75 + \frac{2.04 + 2.67}{2} \cdot 1.75 + \\ &+ \frac{2.67 + 3.17}{2} \cdot 1.75 = 14.07 \text{ МН}.\end{aligned}$$

Тогда в третьей точке (на уровне опоры)

$$\sigma_1 = -\frac{1}{2\pi \cdot R_0 \cdot h \cdot \sin \alpha} \left(\int_{r_0}^{R_0} \psi(x) \cdot dx + P \right) =$$

$$= -\frac{1}{2 \cdot 3.14 \cdot 12 \text{ м} \cdot 0.2 \text{ м} \cdot 0.9029} \cdot (14.07 \text{ МН} + 4 \text{ МН}) = -1.33 \text{ МПа}.$$

Подсчитаем напряжение σ_2

$$\sigma_2 = \left(\frac{-p_y \cdot \cos \alpha}{h} - k_1 \cdot \sigma_1 \right) / k_2 = \left(\frac{-0.018 \text{ МПа} \cdot 0.4299}{0.2 \text{ м}} + \right.$$

$$\left. + 0.003 \text{ м}^{-1} \cdot (-1.33 \text{ МПа}) \right) / 0.075 \text{ м}^{-1} = -0.57 \text{ МПа}.$$

В третьей точке показатель напряженности $\Omega = 47.88 \text{ МПа}^2$.

На *рис.6-8* построены эпюры напряжений σ_1, σ_2 и показателя напряженности Ω в вышеприведенных точках.

Проверка прочность купола

По критерию Г.А. Гениева:

в первой точке $\Omega = 7.51 \text{ МПа}^2 \leq 44 \text{ МПа}^2$;

во второй точке $\Omega = 30.03 \text{ МПа}^2 \leq 44 \text{ МПа}^2$;

в третьей точке $\Omega = 47.88 \text{ МПа}^2 > 44 \text{ МПа}^2$.

Вывод

Прочность обеспечена в первой и второй точках. В третьей точке, на уровне опоры купола условие прочности нарушается.

Список литературы

1. Работнов Ю.Н. Механика деформируемого твердого тела / М: Наука. – 1979. – 744с.
2. Колкунов Н.В. Основы расчета упругих оболочек / М: Высшая школа. – 1972. – 296с.
3. Терегулов И.Г. Сопротивление материалов и основы теории упругости и пластичности / М: Высшая школа. – 1984. – 472с.

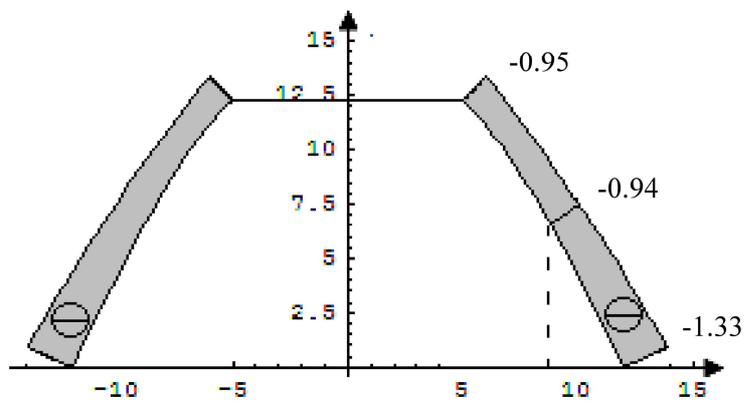


Рис.6. Эюра напряжений σ_1 , МПа

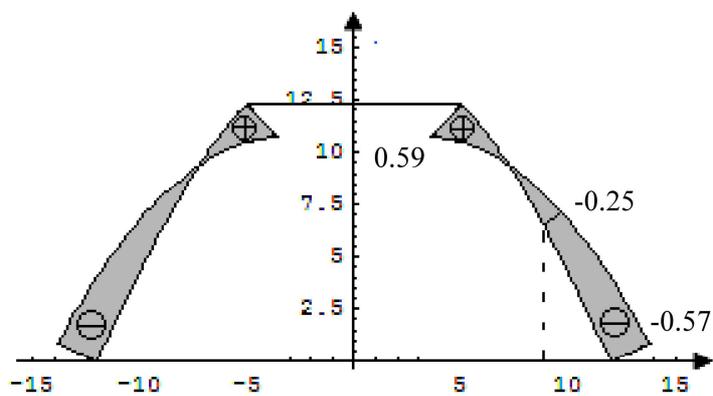


Рис.7. Эюра напряжений σ_2 , МПа

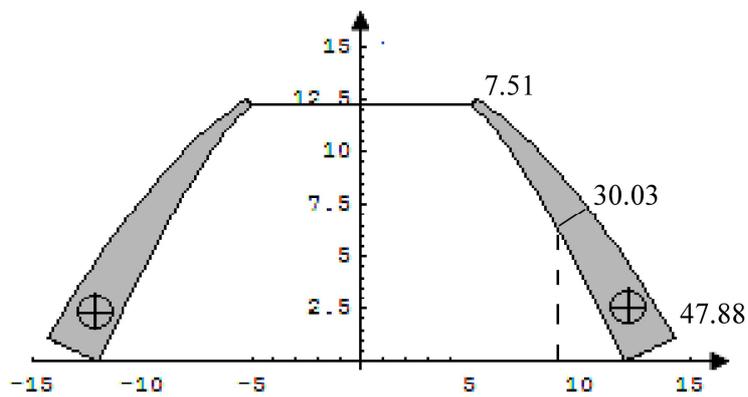


Рис.8. Эюра показателя напряженности Ω

МЕТОДИЧЕСКИЕ УКАЗАНИЯ

для выполнения расчетно-графической работы
«Расчет оболочки на прочность при воздействии
снеговой и весовой нагрузок »

Составители: Каюмов Рашит Абдулхакович
Мухамедова Инзилия Заудатовна

Редактор В.Н. Слестникова

Редакционно-издательский отдел
Казанского государственного архитектурно-строительного университета

Подписано к печати	Бумага офсетная №1	Формат 60x84/16
Заказ №	Печать ризографическая	Усл. печ.л. 1,1 Уч.-изд.л. 1,1

Отпечатано в полиграфическом секторе Издательства КГАСУ
420043, г. Казань, ул. Зеленая, д.1.