

ФГУП «НИИ «Строительств»
Центральный научно-исследовательский институт
строительных конструкций им. В.А. Кучеренко
филиал ФГУП «НИИ «Строительств»

ТЕХНИЧЕСКОЕ ЗАКЛЮЧЕНИЕ

по результатам лабораторных испытаний арматурных стержней из
стержневых стержней, усиленных в монолитной бетон,
на деформацию в соответствии с требованиями к арматуре

по договору №1690/24-0028-09/ст.от. от 14.09.2009
Стр. 1

ФГУП «НИИ «Стройтехсистем»
Центральный научно-исследовательский институт
структурных конструкций имени В.А. Кучеренко
Филиал ФГУП «НИИ «Стройтехсистем»

И.И. КУЧЕРЕНКО, В.А. Кучеренко

Центр исследования сейсмостойкости сооружений



В.А. Кучеренко
Доктор наук, профессор
И.И. Кучеренко

2008г.

ТЕХНИЧЕСКОЕ ЗАКЛЮЧЕНИЕ

по результатам лабораторных испытаний арматурных выпрямов из
стальной проволоки, металловольнистых и полимерных листов,
на долговременную прочность при изгибе и растяжении

по договору №1697/24-0028-09/01 от октября 2008
г. стр. 1

Руководитель ЦИОС,
К.Т.В.

А.М. Кучеренко

Зав. лабораторией
испытаний конструкций,
К.Т.В.

А.В. Григоренко

Зав. Центром ИСК

Д.А. Кучеренко

Москва 2008 г.

Исполнение исследований выполнено по результатам проведенных лабораторных испытаний на вырыв арматурных выпусков из стеклопластика Ø 8 мм, установленных в массивный бетон. Испытания проводились в лабораториях Управления ЦИИИИИ им. В.А. Кумарина.

Испытания

- Экспериментальной определением исходной способности на вырыв арматурных выпусков из стеклопластика Ø 8 мм, установленных в массивный бетон;

Испытания арматурных выпусков из стеклопластика Ø 8 мм проводились в соответствии с требованиями действующих нормативных и руководящих документов [1-5].

Испытание стержней образцов бетона

Для определения прочности и деформационных характеристик арматурных выпусков из стеклопластика, установленных в железобетонные конструкции здания при действии на выпуски продольных растягивающих сил были проведены экспериментальные исследования прочности на вырыв выпусков из бетона образцов.

Арматурные выпуски из стеклопластика представляются собой квадратные стержни периодического профиля со сторонами 8 и 10 мм и длиной 8 мм. Диаметр стержня определяется по высоте периодического выступа (рифления). Плотность стержневых составов от 170 до 195 кг/м³.

Методика выполнения измерений

Лабораторные испытания образцов выполняются на испытательной машине на образцы из высокопрочного бетона следующим методом:

- по методике ФГУ «ФЦС» [3] с непрерывным увеличением нагрузки и замером (по перемещению штифта на каждой стадии) предельной нагрузки. Время нагружения - 1-2 минуты.

- по методике [4] с предварительным увеличением нагрузки на образцы, выдержкой образца при данном уровне нагрузки с последующей разгрузкой образца. По данной методике используется (защитная камера) пресса с гидравлическим цилиндром дозатора HYDRAJACK NH237 (сертификат №24-3 от ФГУ «ФЦС») мощностью 90 кН. Нагрузка на гидравлический цилиндр осуществляется составными элементами №L10-1/15 от предельной разрушающей нагрузки (нагрузка, при которой происходит вытекание масла из тела стержня). На каждом этапе нагружения с помощью индикатора часового типа (точность 0,01мм) фиксируются деформации образца. В процессе повторного нагружения производится разгрузка образцов с целью определения остаточных деформаций образца. За разгрузку (полностью) осуществляется нагрузка, при которой увеличивается деформация образца происходит рост усадки в него.

За расчетное значение нагрузки принимается нагрузка, после снятия которой (разгрузка образца) остаточная деформация образца не превышает 0,1 мм (точность прибора - 0,01мм).

Применяются следующие методики, стандарты и материалы кроме ФГУ «ФЦС» разработанный Стандарт «Алгоритм испытаний для фиксации состояния. Общие положения, описание требований, методика испытаний, переданной в соответствии с условиями.

- повышение упругости металла осуществляется не более 10% от первоначальной величины, контролируемые нагрузки и коэффициенты на данном этапе контролируются 5-10 раз в последующие повторные измерения деформированного металла;

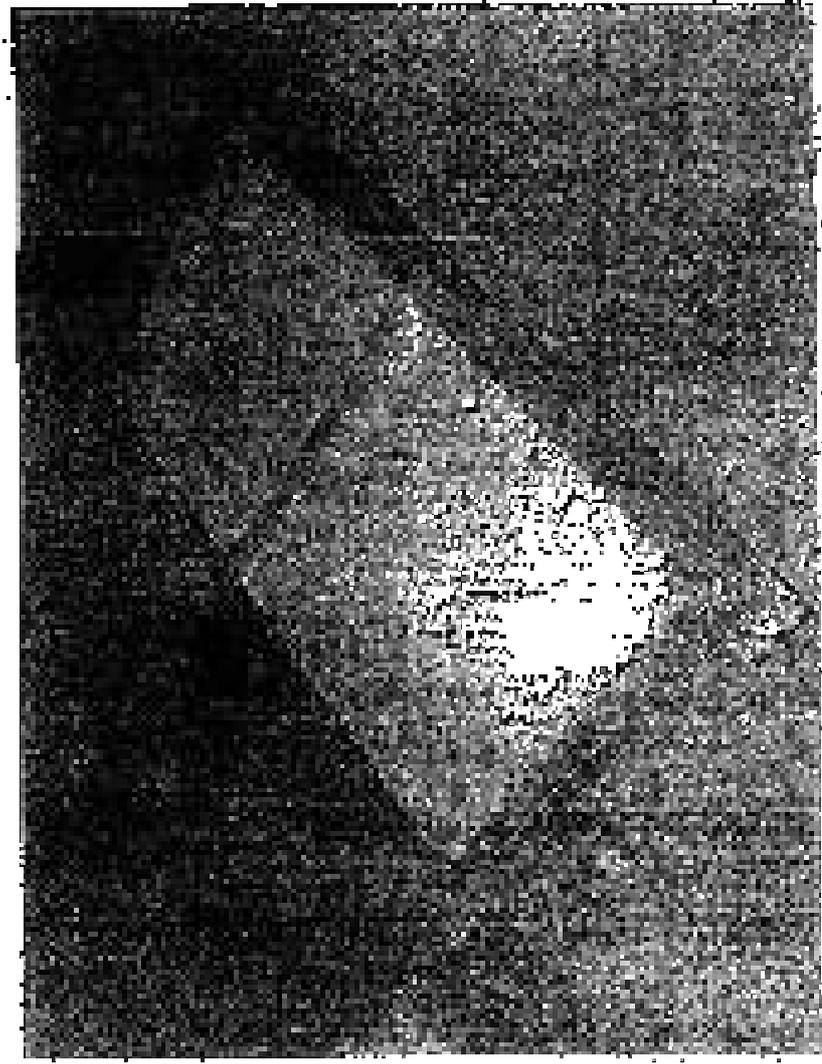
- режимы нагрузки на металл во время испытаний являются тем самым определять значимость остаточных деформаций, и, в частности, установить область упругой работы металла. Т.е. имеется возможность сделать оценку расчетной нагрузки на металл и определить для дальнейшего контроля коэффициент безопасности для данных нагрузок в основном, в которых находится металл.

График зависимости температуры от времени для различных температур в процессе распространения температурных волн в трубе, см. температурная нагрузка на свободном конце трубы. Даны результаты численного расчета в фазовой области. На рис. 4.5 приведены графики зависимости температуры от времени при различных начальных условиях.

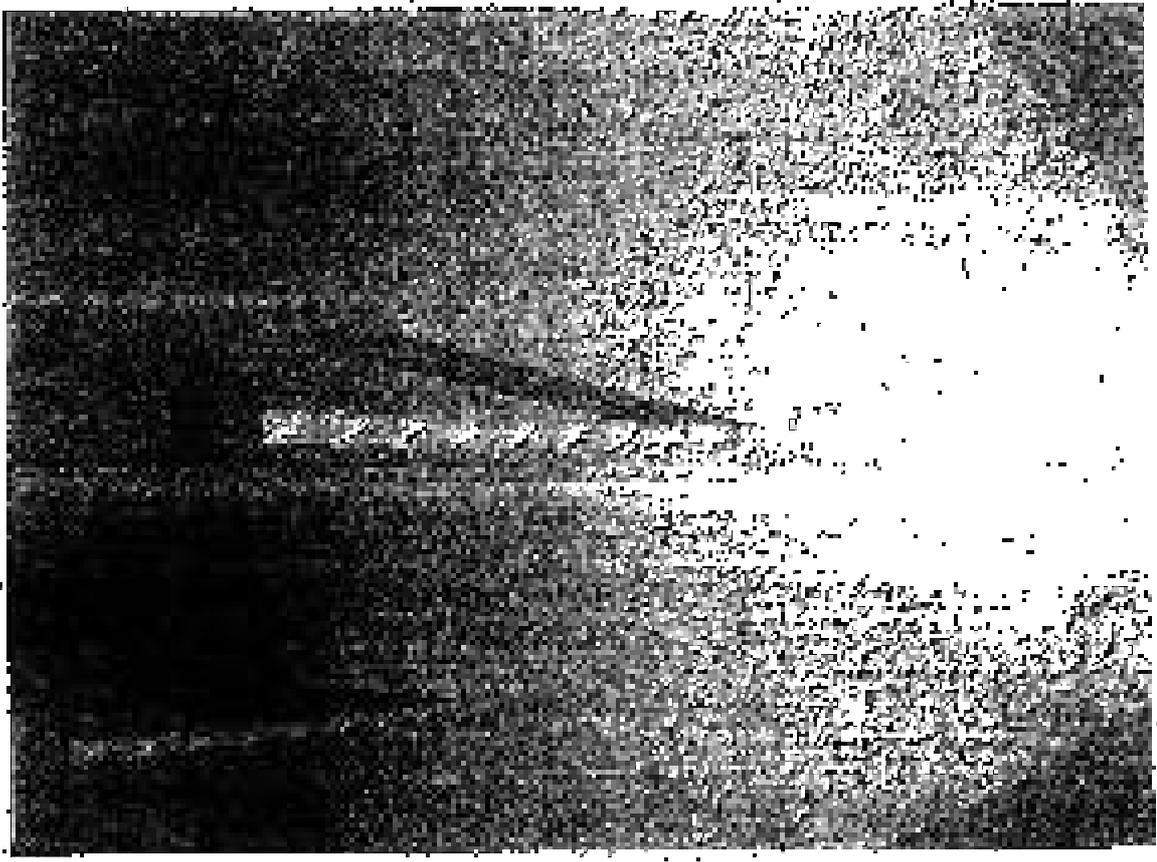
Выводы и рекомендации.

Анализ результатов лабораторных испытаний на вырыв арматурных стержней из железобетонных Φ 8 мм, установленных в монолитный бетон, позволяет сделать следующие:

1. По результатам лабораторных испытаний на расчетную нагрузку вырыв арматурных стержней из железобетонных Φ 8 мм, установленных в монолитный бетон, следует принимать следующие значения:
 - $N_{расч} = 1000$ кгс - при глубине анкеровки 150 мм.
 - $N_{расч} = 1300$ кгс - при глубине анкеровки более 180 мм.
2. Указанные расчетные значения могут быть приняты при соблюдении следующих условий: анкеровка стержней арматуры в бетон должна быть выполнена с учетом и глубины анкеровки в соответствии с проектом.



а)



б)

Рис. 1. а) свободная форма фотонного кристалла для использования в качестве плазмонного резонатора; б) структура плазмонного кристалла с помощью метода сканирующей электронной микроскопии.

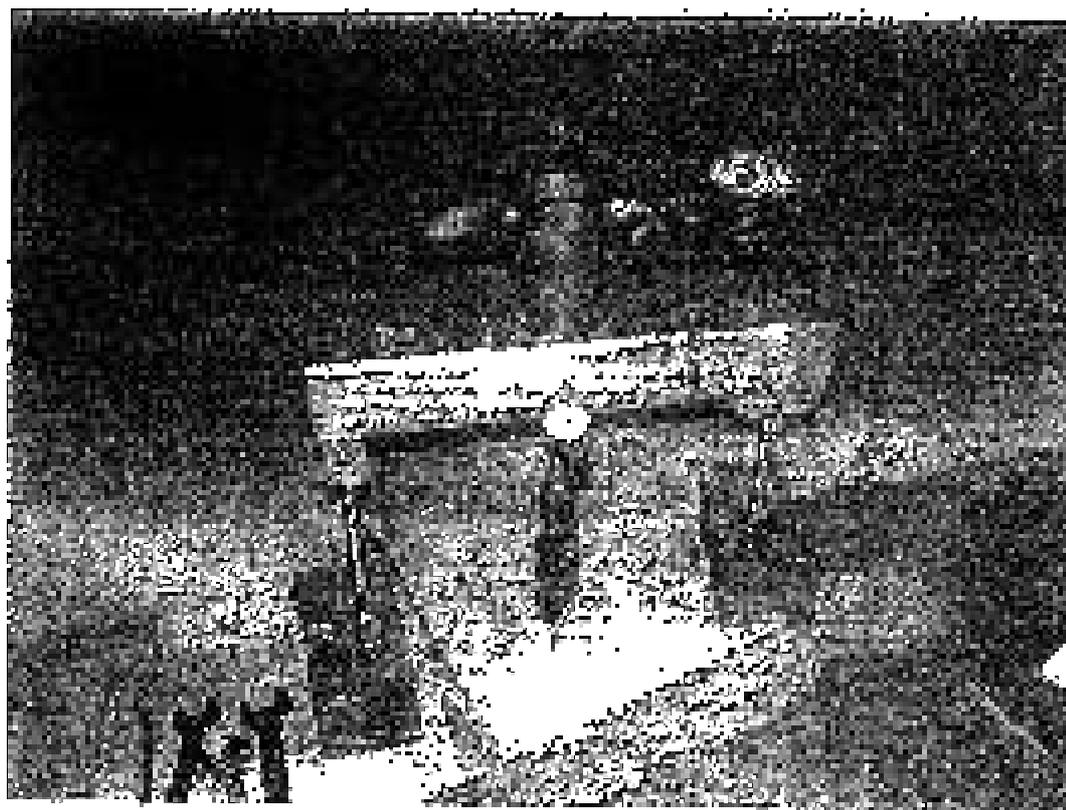
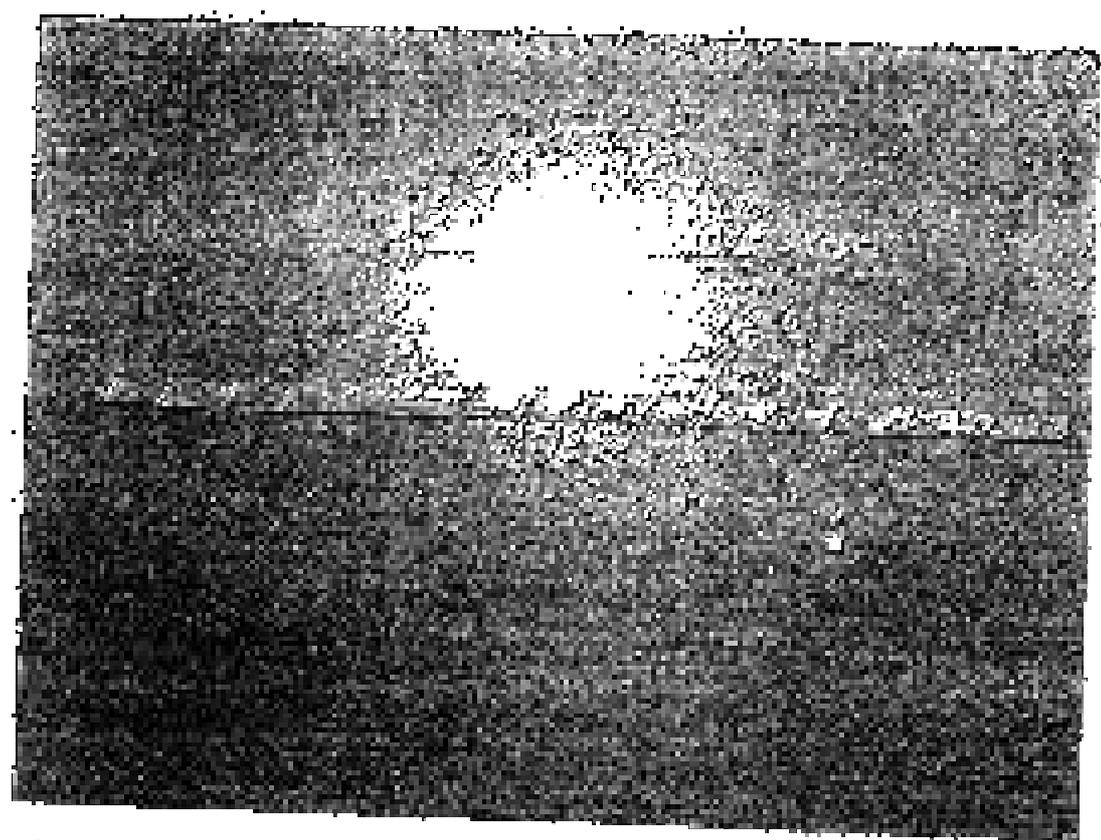


Рис. 2. Досліджені умови в камері цукітання. Середповерхневого
випитуючого випуску на основі невідомитіного бетону.

а)



б)

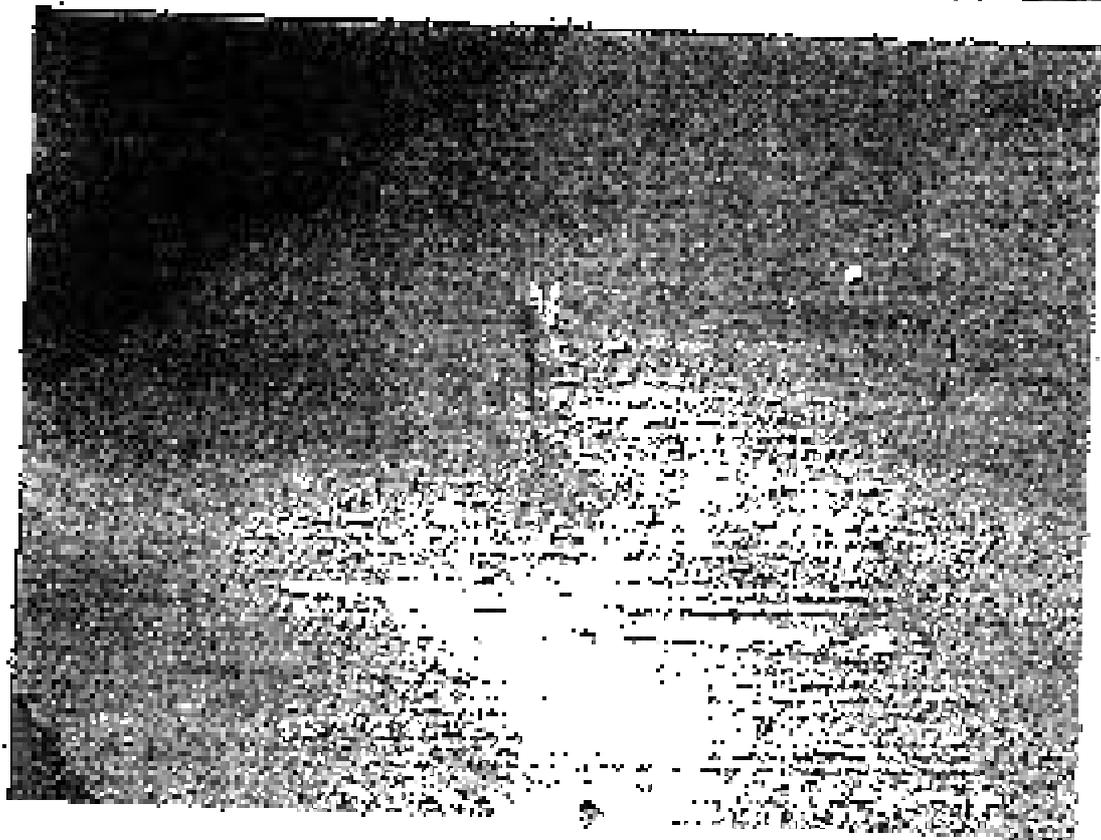


Рис. 3. Снимки видя разрушения структурного вещества на истонченности при вырыве из металлического бетона на проеме: а) вырыва структура по бетону; б) по материалу стержня.

Figure 1

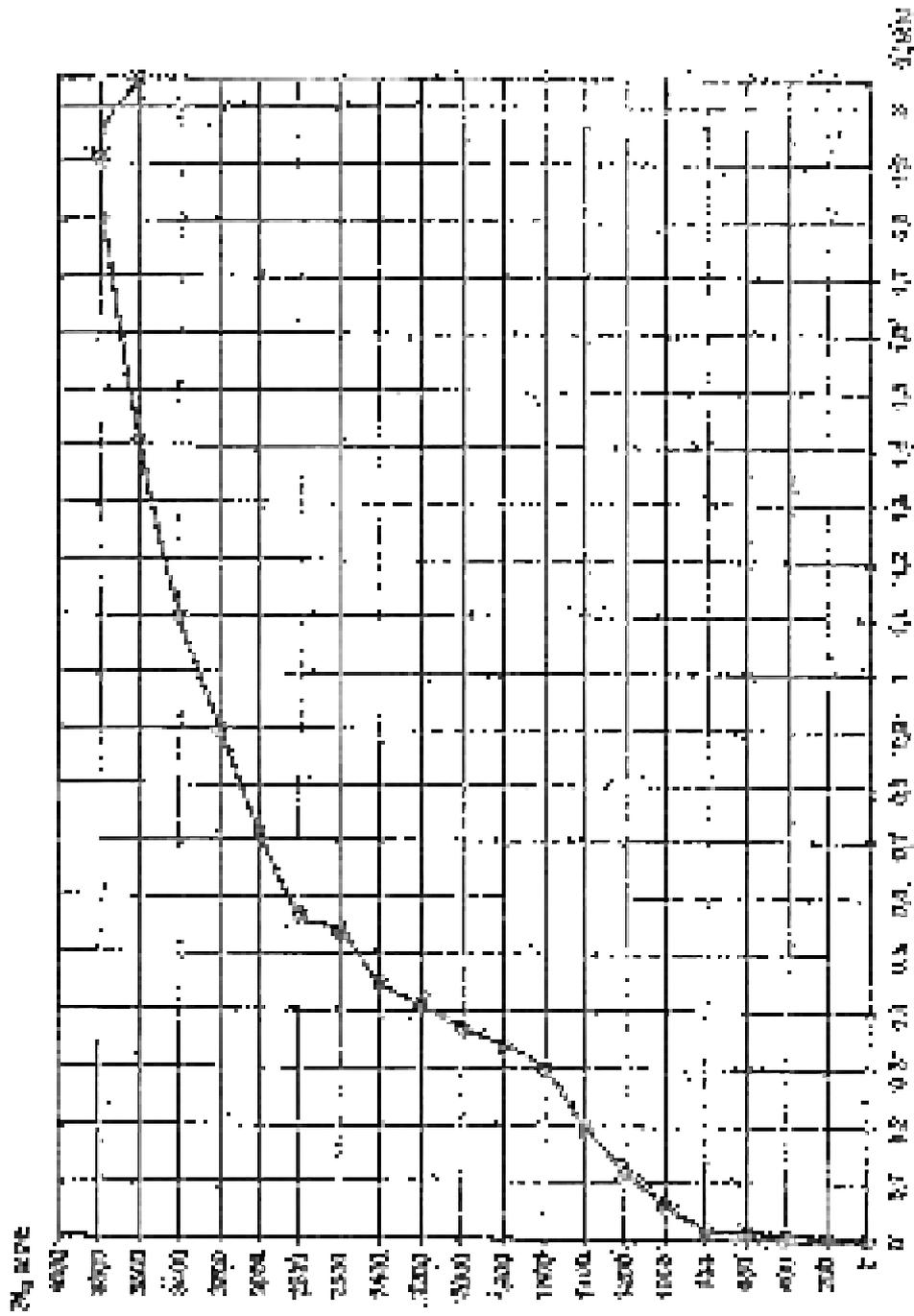


Fig. 1 - Dependence of the rate of the reaction on the concentration of the reactants.
 - - - - - theoretical curve
 - - - - - experimental data

Figure 3

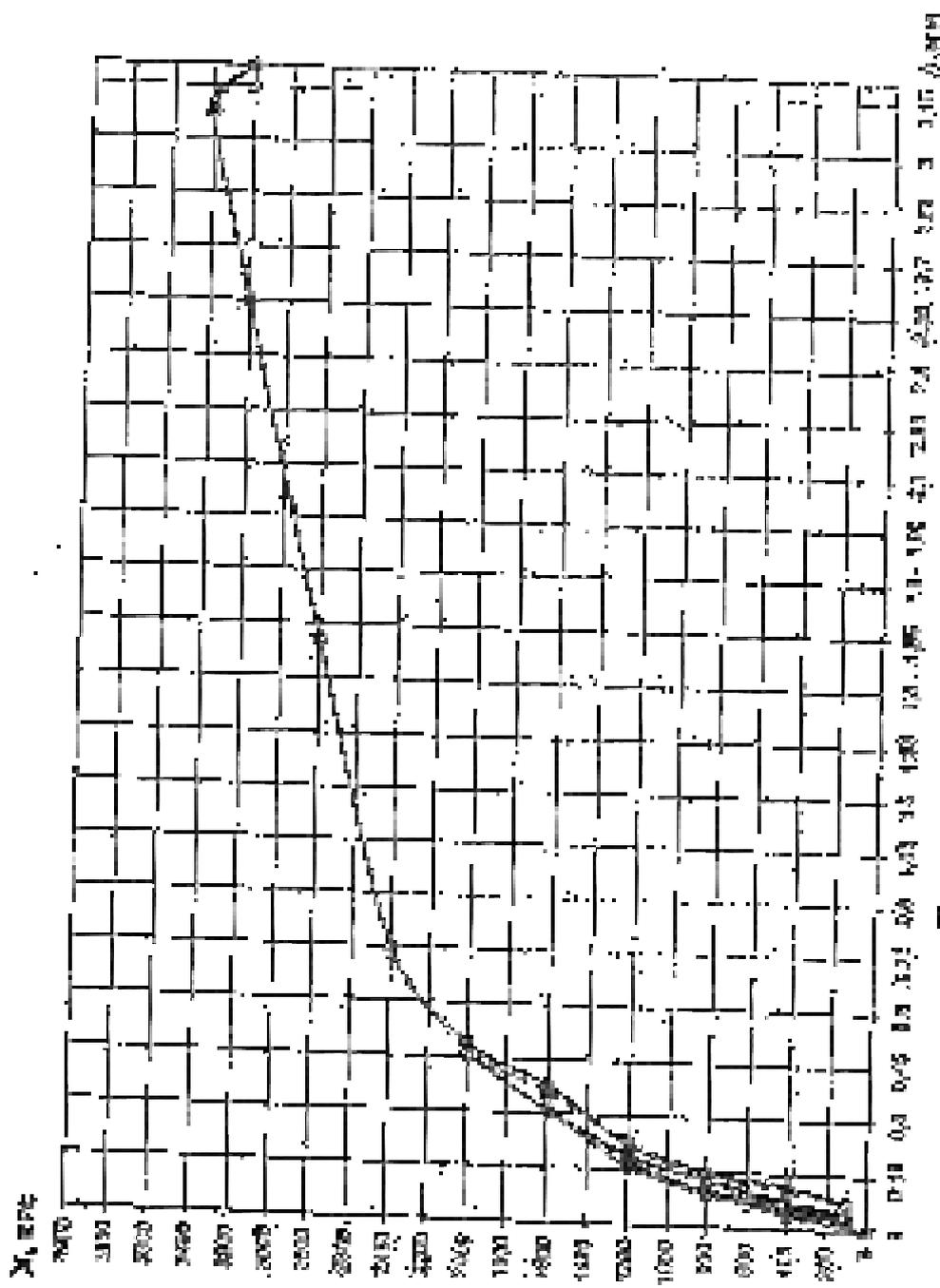


Fig. 3. Dependence of the modulus of elasticity on time for the samples of the material investigated. The curves correspond to the samples of the material investigated.

Список литературы

1. Федеральное экспертно-исследовательское учреждение: в индивидуальном порядке. Рекомендации по выбору и рациональному использованию материалов, применяемых для технических целей при изготовлении продукции. ЦНИИ Госстроя России, ЦНИИСК им. В.А. Куйбышева, М., 2004.
2. Технические рекомендации по проектированию, монтажу и эксплуатации простых фасадных систем ТР (61-06) ЦУ ЦЕНТР «ИНТЕРАКОМ», М., 2003.
3. ETAG 001. GUIDELINE FOR EUROPEAN TECHNICAL APPROVAL OF METAL ANCHORS FOR USE IN CONCRETE. BRUSSELS, 1997.
4. Крыловский А.Б., Кисельни Д.А., Айзенова А.Г., «Об оценке прочности соединений анкеров в бетоне», Бетон и железобетон. — 2004 — №2 — с.17-20.
5. СНиП 2.03.01-84* «Бетонные и железобетонные конструкции», М., Госстрой России, 1993.

А. П. ...
...
...

...

REPUBLIC OF MOLDOVA



ATTESTAT ACCREDITAREI MEMBRILOR SI ALE CALIFICATORILOR (CERTIFICATE)

POSCOMMOLDOVIM

№	NUME	PRENUME	DATA	LOCUL DE NASCUTA	PROFESIA	PROFESIA ANTENA	PROFESIA ANTENA	PROFESIA ANTENA
1
2
3
4
5
6
7
8
9
10

ASISTENTUL DE CATEDRA

NUMER, DATA, LUCRUL DE REALIZAT

SECRETARUL DE CATEDRA



ФГУП «НИИЦ «Строительств»
Федеральное научно-исследовательское учреждение
строительной конструкции имени В.А. Кудрявцева
ФРГУП ФГУП «НИИЦ «Строительств»

ИНТЕРЕС: г-н Э.А. Мучорин

ТЕХНИЧЕСКОЕ ЗАКЛЮЧЕНИЕ

по теме: «Экспериментальное исследование состояния конструкций;
армированных стальных элементов арматурой, в соответствии
(содержание) в соответствии»

по договору №1692/24-4028-09/01 от октября 2009г.

Этап 2.

Москва 2009 г.

«ІНСТИТУТ НАУКИ ТА ТЕХНОЛОГІЙ»
єдиний державний науково-дослідницький, навчальний і проєктно-технологічний підприємство міста Києва, функціонально приналежний НАН України «ІНСТИТУТ СТРОИТЕЛЬСТВА»

ІНСТИТУТ НАУКИ ТА ТЕХНОЛОГІЙ

Центр досліджень та експертних висновків будівництва

УТВЕРЖДАЮ:

Директор

ІНСТИТУТУ НАУКИ ТА ТЕХНОЛОГІЙ

д-р техн. наук, професор

Ю.П. Назаров

2009

ТЕХНИЧЕСКОЕ ЗАКЛЮЧЕНИЕ

по теме: «Экспериментальные исследования бетонных конструкций, армированных стальной сетчатой структурой, на двенадцатичасовый (рейсовый) режим работы»

по договору № 1692/04-023-09/0к от сентября 2009г.

Лист 3.

Рука Центра исследований
экспертных выводов строительства,
доктор технических наук, профессор

В.Е. Караваяев

Зав. Лабораторией
экспертных выводов строительства,
доктор технических наук

А.В. Женицкий

Ср. науч. сотр. ДОР

З.М. Довгун

Ср. науч. сотр. ИИИ

Т.М. Красовский

ОГЛАВЛЕНИЕ

	стр.
1. Введение	3
2. Задачи программы экспериментальных исследований	3
3. Описание объектов образцов	6
4. Программа экспериментальных исследований	15
5. Оборудование для испытаний на статические нагрузки. Средства измерения и регистрации динамических характеристик	16
5.1. Оборудование для фиксации динамических нагрузок	16
5.2. Средства измерения и регистрации динамических характеристик конструкций и воздействия на них	17
6. Результаты динамических испытаний и их анализ	21
7. ЗАКЛЮЧЕНИЕ. Выборки результатов	26
СПИСОК ЛИТЕРАТУРЫ	27
ПРИЛОЖЕНИЕ 1. Результаты динамических испытаний стеклопластиковой арматуры	28
ПРИЛОЖЕНИЕ 2. Водостойкие испытания по воздействию	36
ПРИЛОЖЕНИЕ 3. Лицензия на право проведения работ по обследованию объектов гражданских конструкций зданий и сооружений (таблица [ссылка отсутствует])	45

1. Исходные

Исходными техническими условиями являются: проект производства работ (ПР) на выполнение работ по устройству железобетонных конструкций на объекте строительства (объект) - строительство бетонных конструкций, армированных стальной сеткой, в соответствии с проектом.

Исходными являются образцы (образцы) бетонных изделий, армированных стальной сеткой, произведенных на объекте строительства в ЦИЛНИИСК им. В.А. Кучеренко, г. Санкт-Петербург (фото в прил. 1.1).

Цель исследования - количественная оценка прочности и жесткости армированных железобетонных конструкций, армированных стальной сеткой, при выполнении работ по устройству железобетонных конструкций, армированных стальной сеткой, в соответствии с проектом.

Цель оформлена в соответствии с требованиями нормативных документов и технических регламентов. При описании методов и результатов экспериментальных исследований использованы термины и определения, содержащиеся в действующих нормативных документах [2,3].

Установлено для крепления образцов бетонных изделий к вибростолу было разработано специальное устройство Лаборатории от научно-исследовательского института В.А. Кучеренко и научным сотрудником Лаборатории А.И.

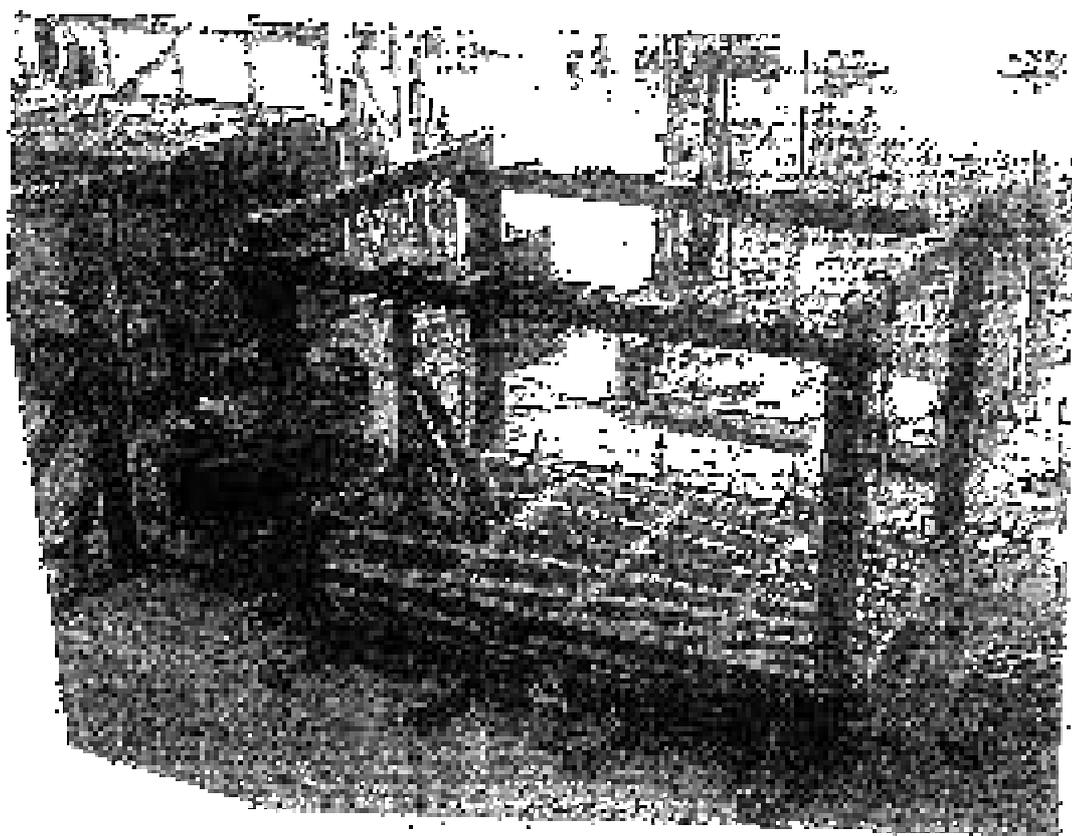


Рис. 1.4. Общий вид платформы-места.

2. Водный транспортный терминал (порт) на реке Волга

В соответствии с Федеральным законом от 21 июля 1997 года № 117-ФЗ «О водном транспорте» и постановлением Правительства Российской Федерации от 11 июля 1997 года № 817 «Об утверждении Положения о водном транспорте» в настоящее время в Российской Федерации осуществляется строительство портовых сооружений, предназначенных для приема, перевалки, хранения, обработки, упаковки и погрузочно-разгрузочных работ грузов.

Настоящим документом определяются основные технико-экономические показатели и условия строительства портового сооружения на реке Волга. В частности, в документе определены основные технико-экономические показатели, а также условия строительства портового сооружения на реке Волга.

Полученные в результате выполнения данных расчетов позволяют определить основные технико-экономические показатели и условия строительства портового сооружения на реке Волга. В частности, в документе определены основные технико-экономические показатели, а также условия строительства портового сооружения на реке Волга.

Следующим результатом работы является определение на демонстрационном объекте основных технико-экономических показателей (технико-экономические) портового сооружения на реке Волга. В частности, в документе определены основные технико-экономические показатели, а также условия строительства портового сооружения на реке Волга.

3. Общественные здания

Для проведения динамических испытаний в ЦНИИСК им. В.А.Кучерявского фрагменты опытных образцов стеновых железобетонных панелей, армированных стальной сетчатой арматурой (рис. 3.1).

Испытуемые образцы представляли из себя фрагменты железобетонных панелей размером 200х100х100 см, армированных 4-мя стержнями из стальной сетчатой арматуры 28 мм (рис. 3.1). Для оценки поведения стальной сетчатой арматуры при динамическом воздействии в панелях при их изготовлении использовалась проволока в панели при бетонировании имелося в виду, что в процессе изготовления сетчатой арматуры 1,5 см, которая перед началом изготовления вынималась из тела панели.

Оценка прочности бетона панели осуществлялась путем испытания кубов размером 10х10х10 см, изготовленных одновременно с образцами панели из бетонной смеси, в по результатам испытаний бетона панели с использованной разрушающей нагрузкой контрольной прочности — 50 кг/см². Проверка качества была выполнена по результатам испытаний кубов.

При проведении динамических испытаний фрагмента панели устанавливались в горизонтальном положении на станине, которая и была разрушена.

Была испытана 4-я серия образцов.

4-я серия. Панель устанавливалась крепко в станине (рис. 3.2). При этом консолями часть панели отделялась от закрепленной части. Для обеспечения ее возможности обрушения при динамическом воздействии при помощи инерционных колебаний часть панели подвергалась воздействию динамической нагрузки (рис. 3.3 — схема установки вертикальных стержней).

II-я серия. Испытанию при проделывании канавки, тиски, диаметрально
испытывали в обоих-либо направлении т. местами-местных изображений и образцы не
были обнаружено были проделаны, тисками II-ой серии образцы (рис.
3.2б). На фото рис. 3.6 показан общий вид образцов II-ой серии, установленных
на испытательной платформе. Как видно из рисунка на рис. 3.2б в образцах II-ой серии
видно образование и даже увеличение диаметрической силы (та часть
разрабатываемой массы вихревой силой) увеличивается по отношению к
образцам I-ой серии, закрепленной в тисках.

При испытании образцы II-ой серии испытывали в повернутом и
даже не устанавливали.

III-я серия. Общий вид опытного образца III-ей серии показан на рис.
3.2, в.

Общий вид испытательного образца II-ой серии, установленного на
испытательной платформе показан на фото рис. 3.2, в. В отличие от образца II-ой серии
и другим образом за счет установки на концы части, канавки увеличена часть
разрабатываемой массы вихревой и, соответственно, увеличена диаметральной силой,
действующей на канавку, закрепленную в испытательной тисках, а в
опытных образцах III-ей серии в виду тисками. Поскольку при проделывании
вспышкой образцы III-ей серии разрывались (разрывы) следовательно
образцы не проделали, была изменена форма испытательного образца.

IV-я серия. Общий вид опытного образца показан на чертеже рис. 3.2г.
Общий вид опытного образца I-ой серии, установленного на
испытательной платформе, показан на фото рис. 3.6. По сравнению с образцами I-III
серий в образцах I-ой серии более чем в два раза увеличена диаметральная
разрабатываемая диаметральной силой, соответственно, тисками в тисках,
закрепленной в тисках.

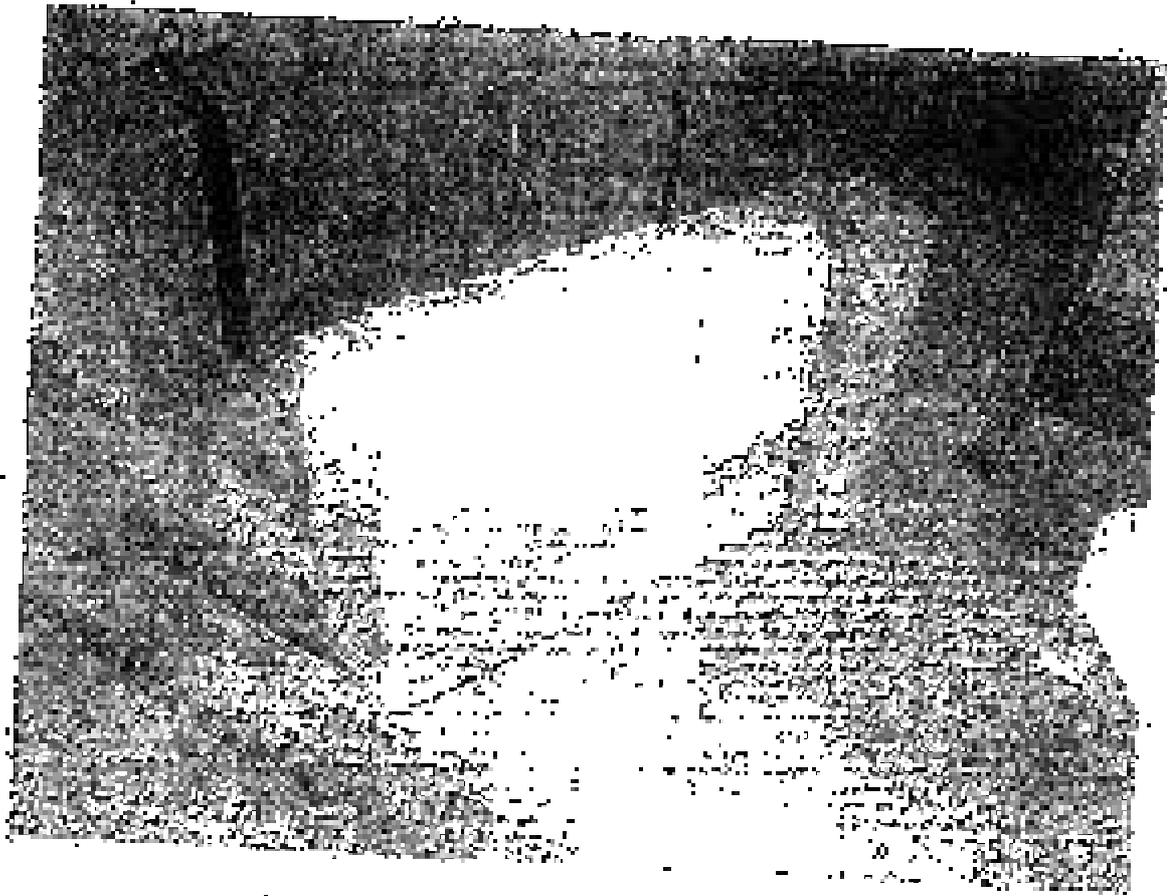
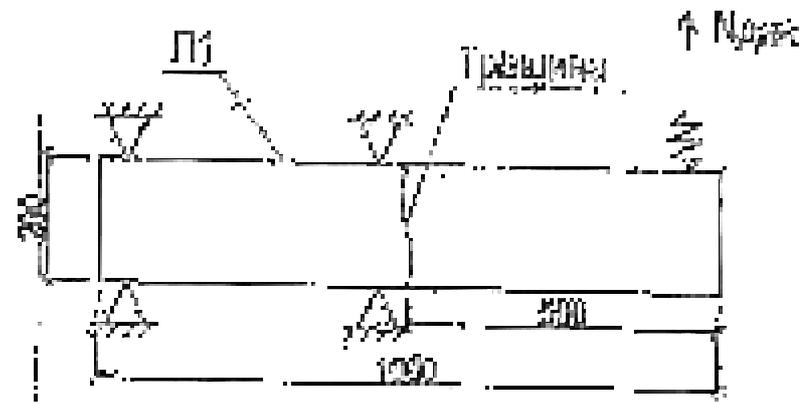


Fig. 3.1. Crystal with characteristic structure.

а)

Образец №1



б)

Образец №2

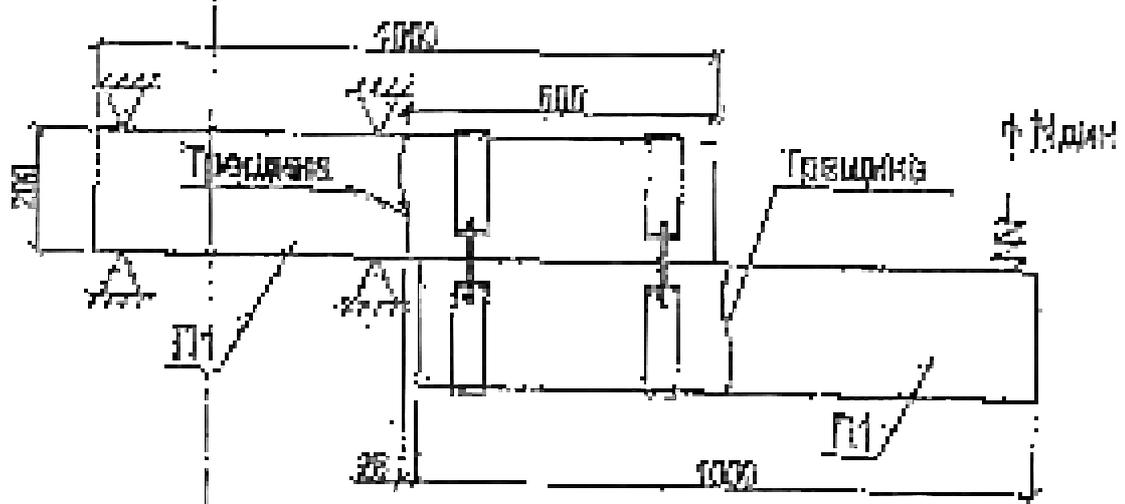
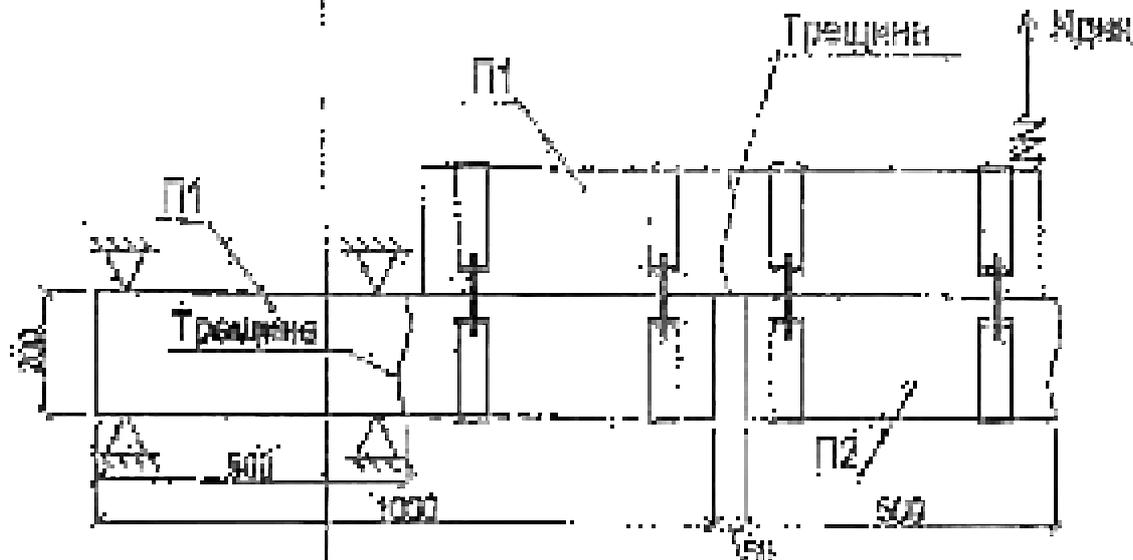


Рис. 3.2. Схемы испытательных образцов со стальной пластинчатой арматурой.

в)

Образец №3



г)

Образец №4

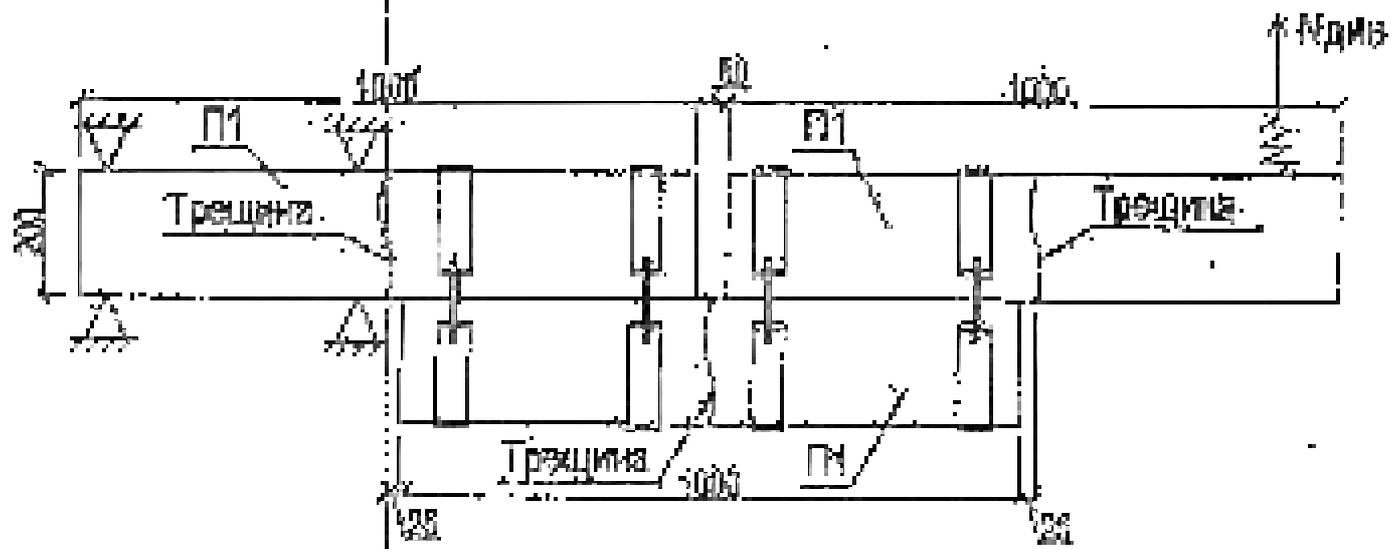


Рис. 3.2. Схемы испытанных блоков из стевлапластиковой арматуры.

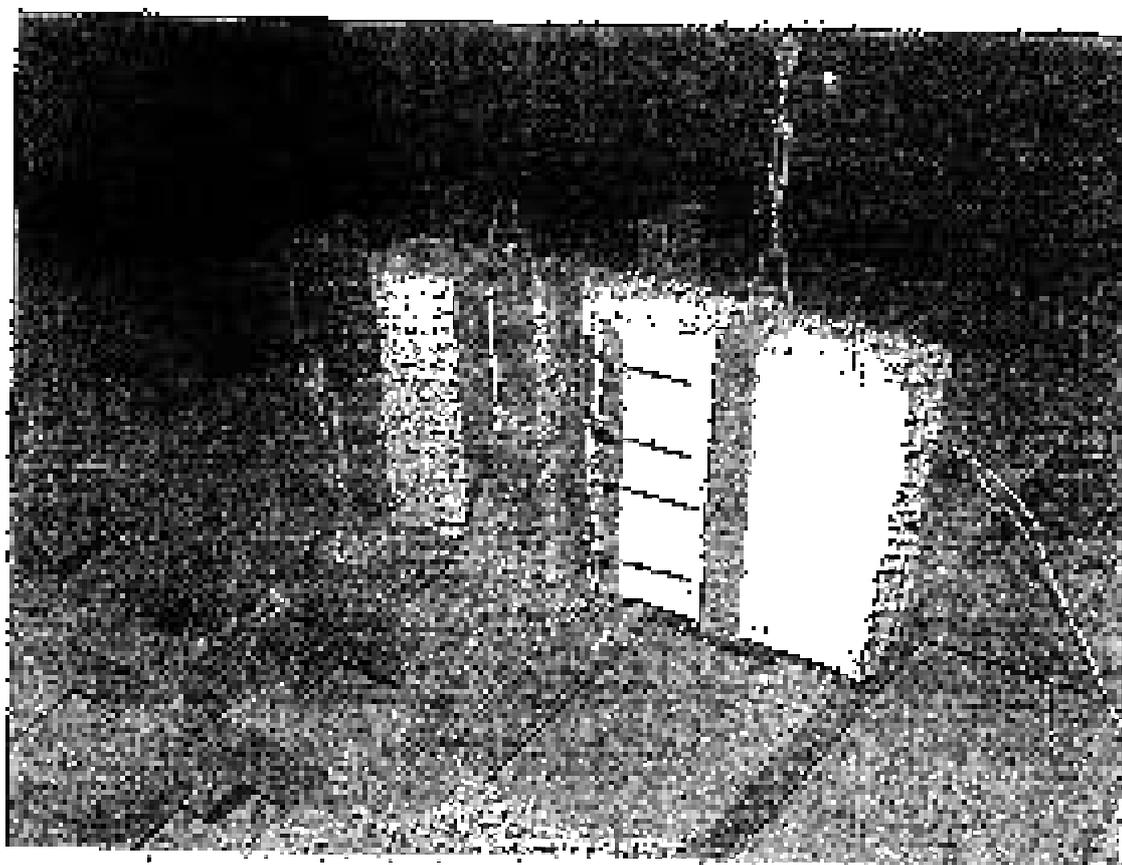
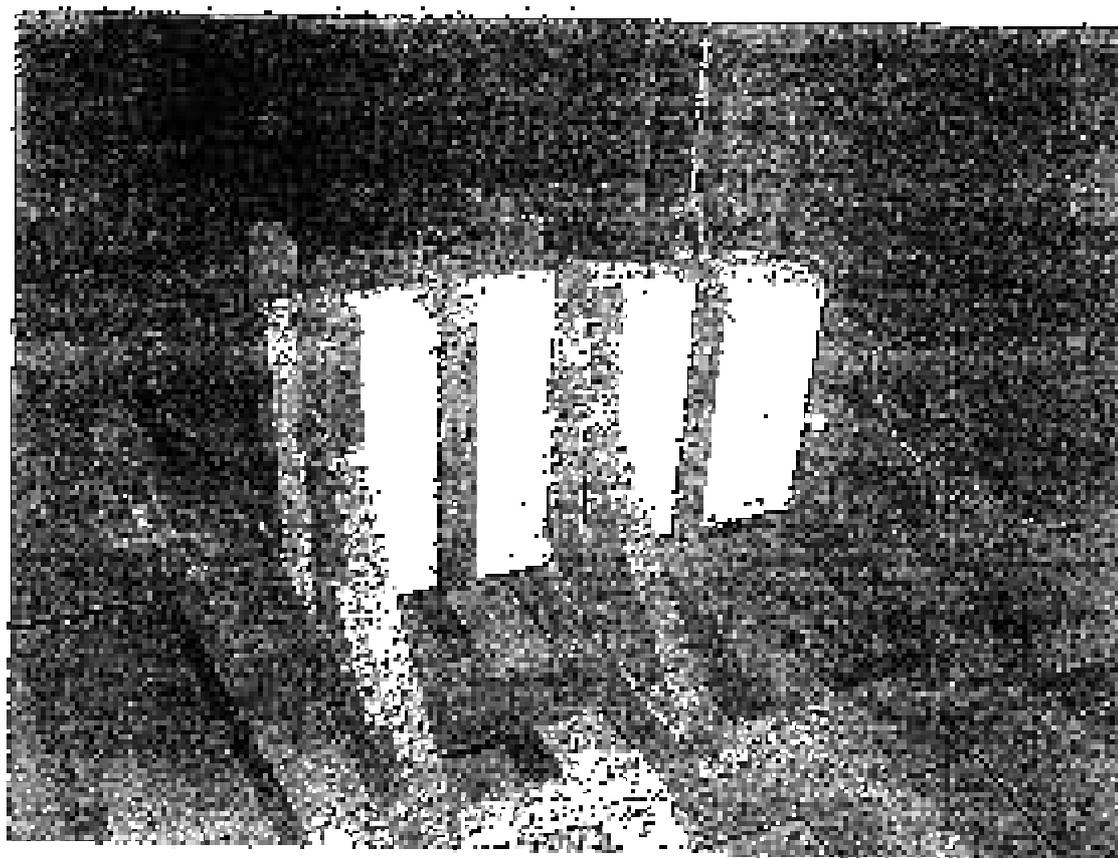


Fig. 3 3

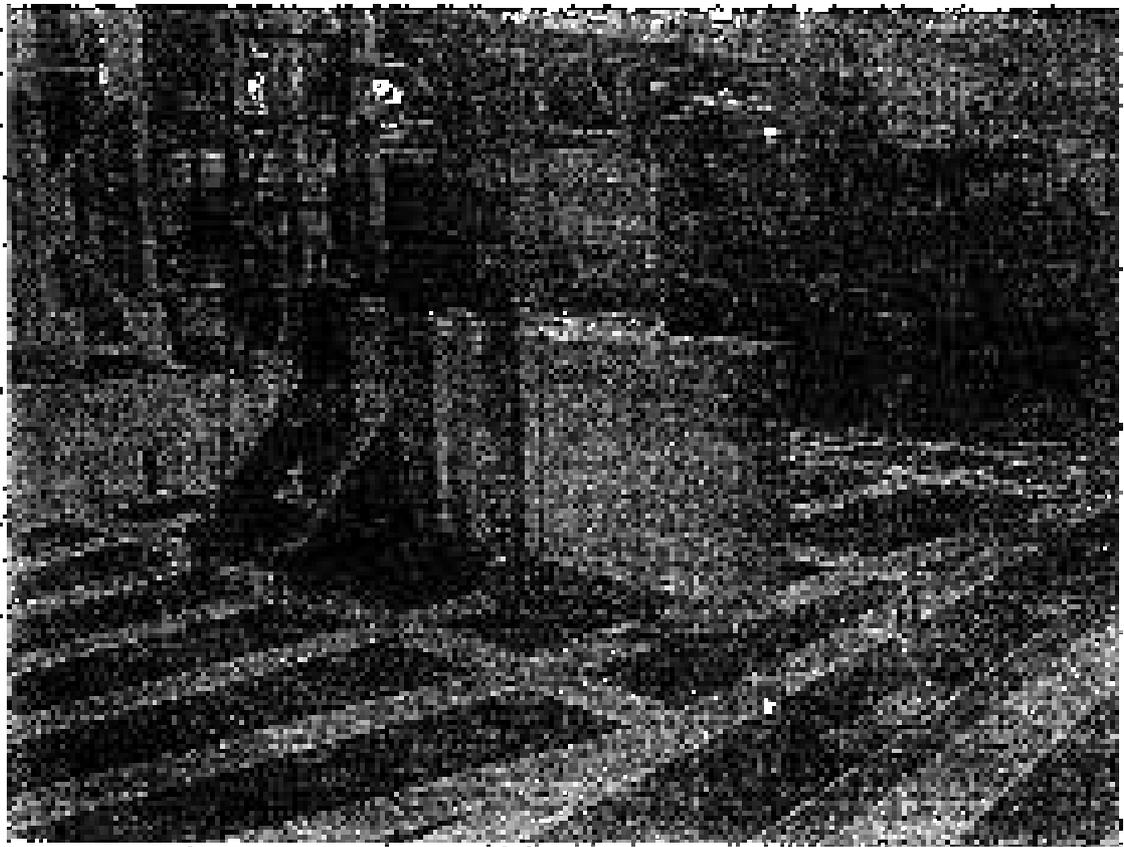
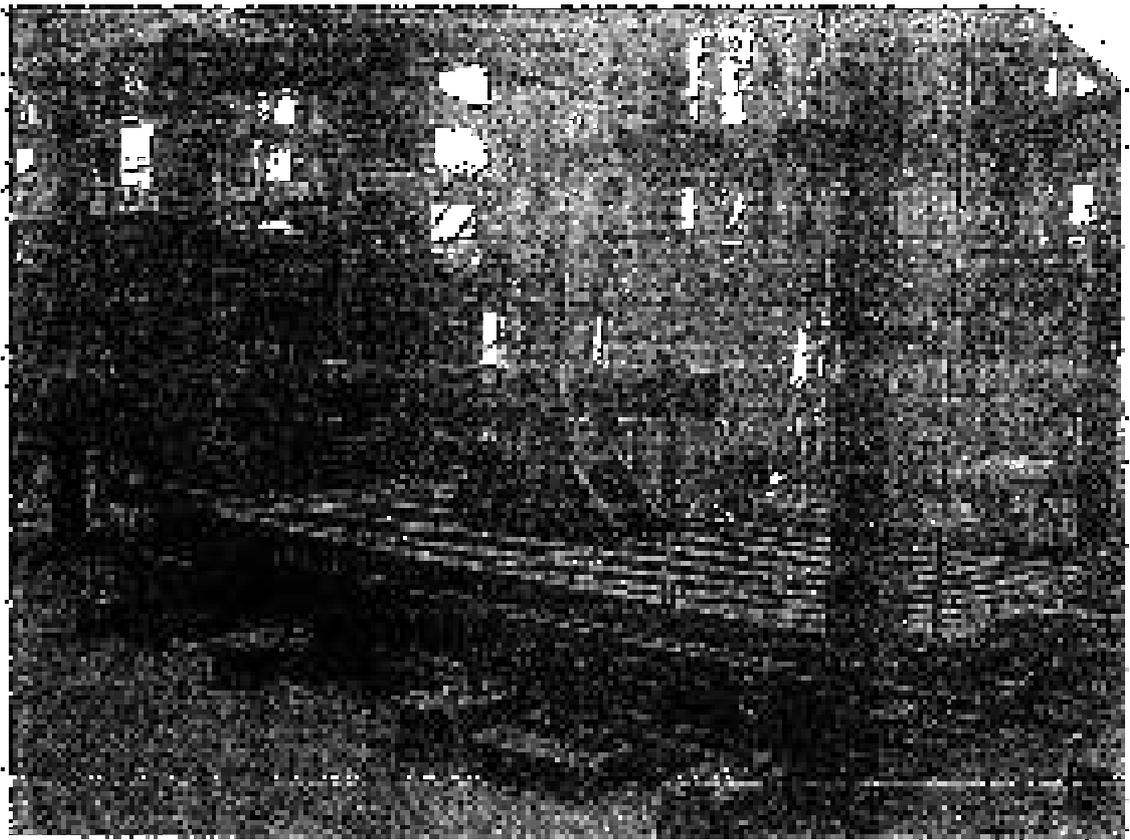


FIG. 3.4

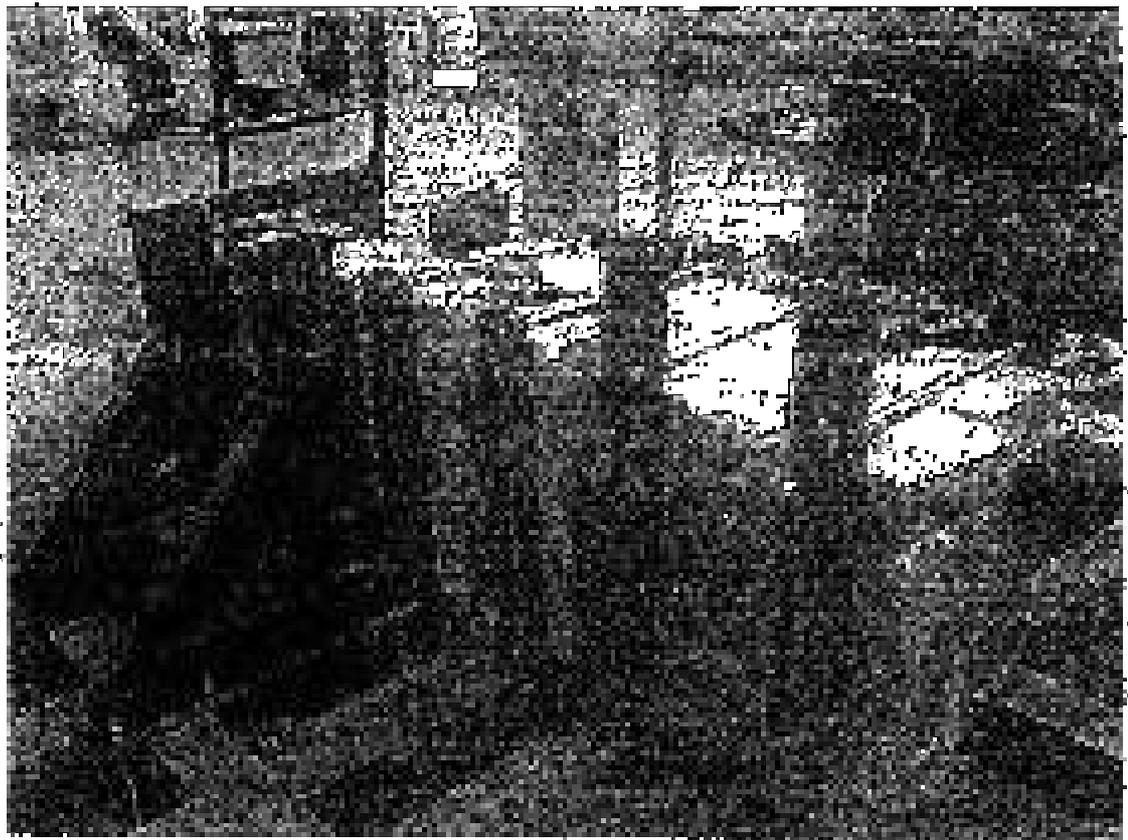
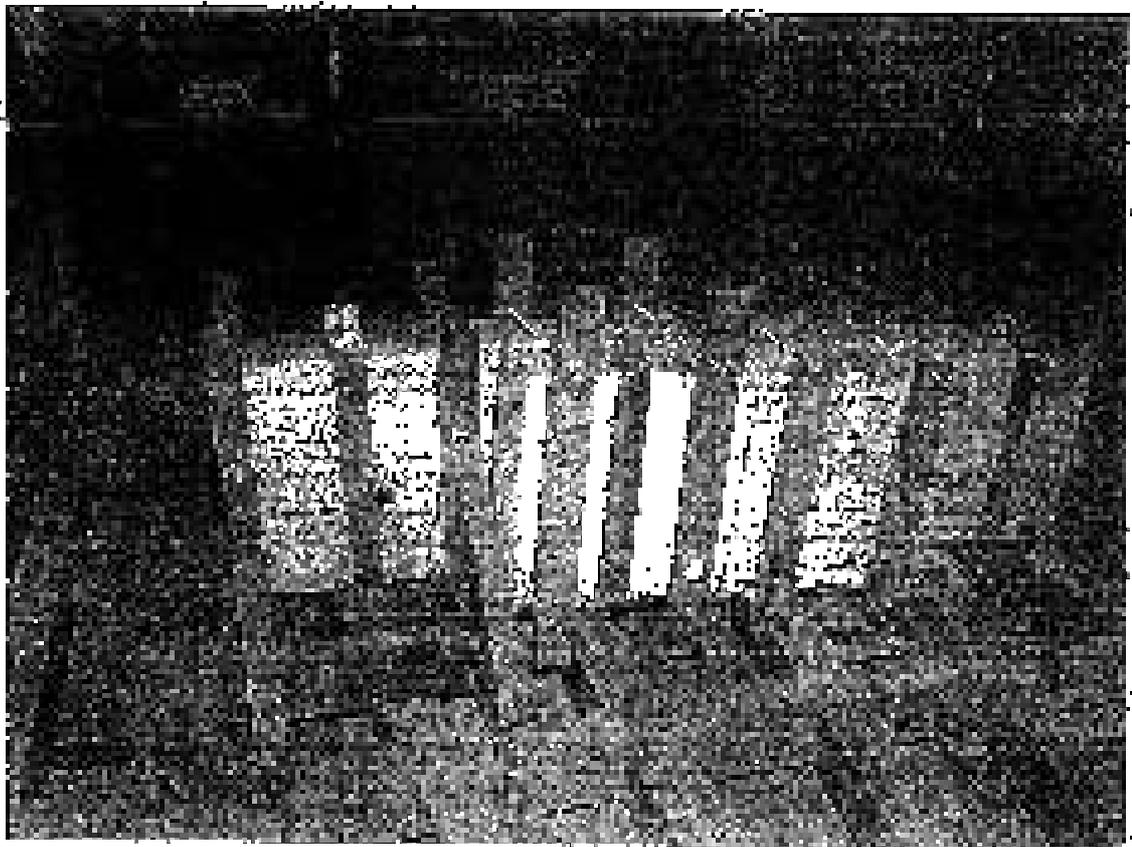
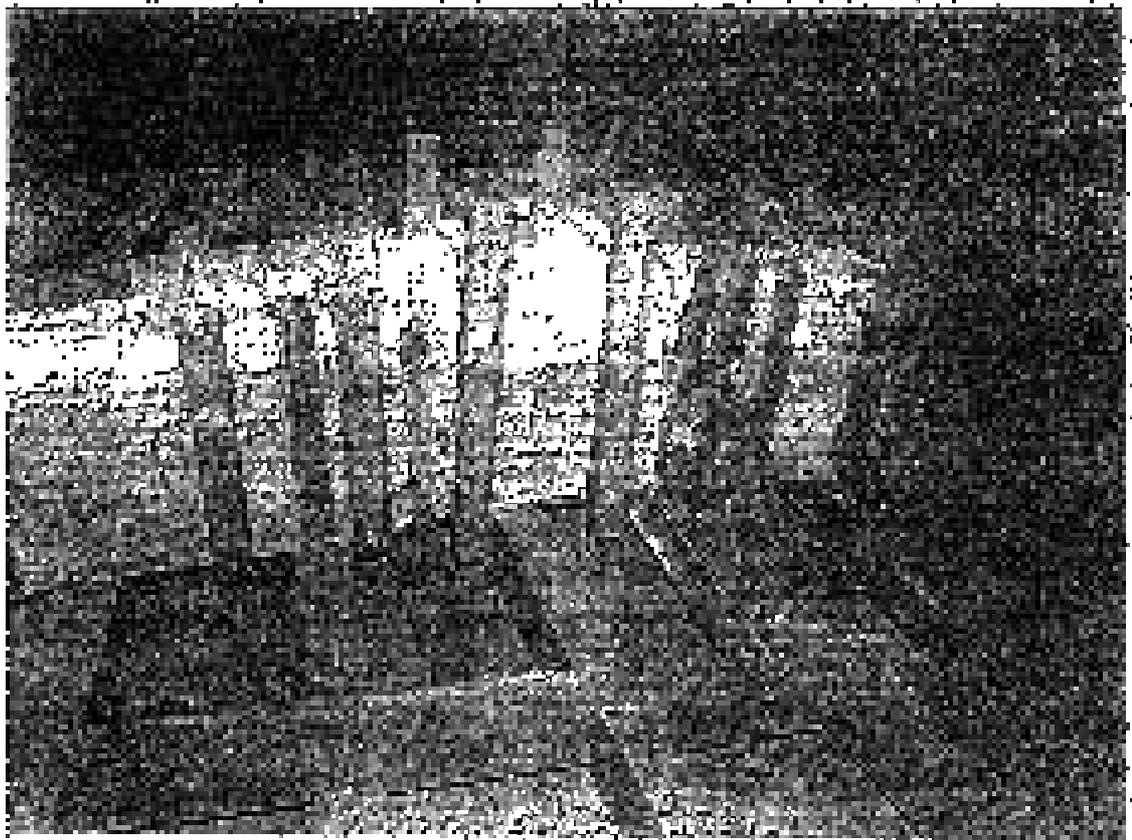


FIG. 3.5



PHO. 3, B'

5. Оборудование для исследования на сейсмическом стенде.

Средства измерения и регистрации динамических характеристик.

5.1. Оборудование для исследования динамических свойств.

Как уже отмечалось, для изучения динамических свойств изделий на сейсмическом стенде использовалась специальная установка.

Основными элементами устройства представляется набор платформ на стальном каркасе стальной конструкции. Движения платформы осуществляются вибростолем ВВД-12М, установленной на колесах платформы в пределах допустимой рамы.

Вибростол ВВД-12М позволяет обеспечить необходимые параметры динамического воздействия на исследуемые образцы в широком диапазоне частот и амплитудным путем возбуждения механических колебаний платформы в горизонтальной плоскости. На рис. 3.4 показан общий вид вибростолы с установленными на ней образцами.

Управление ВВД-12М осуществляется с пульта управления, расположенного в эфирной камере.

Основные технико-экономические характеристики приведены в табл. 5.1.

Основные технико-экономические данные машины ВВД-12 Таблица 5.1.

№ п/п	Наименование параметра:	Значение
1	Максимальная сила, развиваемая мотором при наибольшем радиусе колебания: - при 60 об/мин (1 Гц) - при 160 об/мин (3 Гц) - при 240 об/мин (5 Гц) - при 300 об/мин (5 Гц)	0,4 т 2,0 т 12,0 т 20,0 т
2	Частота вращения: - электр. мотора, Гц - механич. редукт., Гц	0,4 25
3	Характеристики двигателя	Электродвигатель

5.2 Средства измерения и регулирования динамических характеристик микроустройств и комплексов ЭВМ

Регистры и входы выходов преобразуются при помощи специального измерительного измерительного комплекса (ИИ) - ИИ, предназначенного для обработки, преобразования, регистрации, обработки, передачи и представления информации посредством датчиков.

Комплекс выполняет следующие функции:

- измерение, регистрацию и логическую обработку сигнала (аналоговых, дискретных в.д.р.), получаемых в результате измерения;
- отображение значений измеренных величин или преобразованных параметров на монитор;
- контроль значений измеренных величин или преобразованных параметров; оценка результатов их измерения и преобразования;
- связь с компьютером при помощи входов (аналоговых) работоспособности с возможностью обмена информацией;
- принятие результатов измерения и преобразования (указание данных с возможностью просмотра и печати);
- запись полученных значений измеренных параметров, годов, входов и т.д. в виде данных сообщений на ЭВМ, в том числе;
- взаимодействие с другими измерительными устройствами, в том числе для формирования протоколов результатов измерений;
- возможность работы с другими системами (соединение в единую систему);
- возможность работы с сигналами и их обработкой для работы с ними и их обработкой и их обработкой;
- возможность работы с другими измерительными устройствами.

Иллюстративный вычислительный комплекс УЦС - 036 обеспечивает управление процессом обработки со специализированным пакетом прикладных программ и периферийных устройств, необходимых для автоматизированного процесса обработки металла, а также для документирования результатов обработки (рис. 5.1, в).

Для измерения ускорений, частот колебаний, а также для анализа их параметров применяется широкополосный датчик — осциллограф АТ 1105 — 10м (рис. 5.1, б).

Характеристики датчика (осциллографа) приведены в таблице 5.2.

Основные технические данные осциллографа АТ 1105 — 10м

Таблица 5.2.

№№	Наименование параметра	Значение
1	Смещение датчика от источника колебаний при отключении его от источника питания, В	± 12
2	Диапазон частот, мГц (Гц)	9,81 (10,0)
3	Частотная характеристика - ширина полосы, Гц - резонансная частота, Гц	0 700
4	Диапазон рабочих температур, $^{\circ}\text{C}$	от +15 до +35

Точки расположения измерительного прибора были на следующих участках:

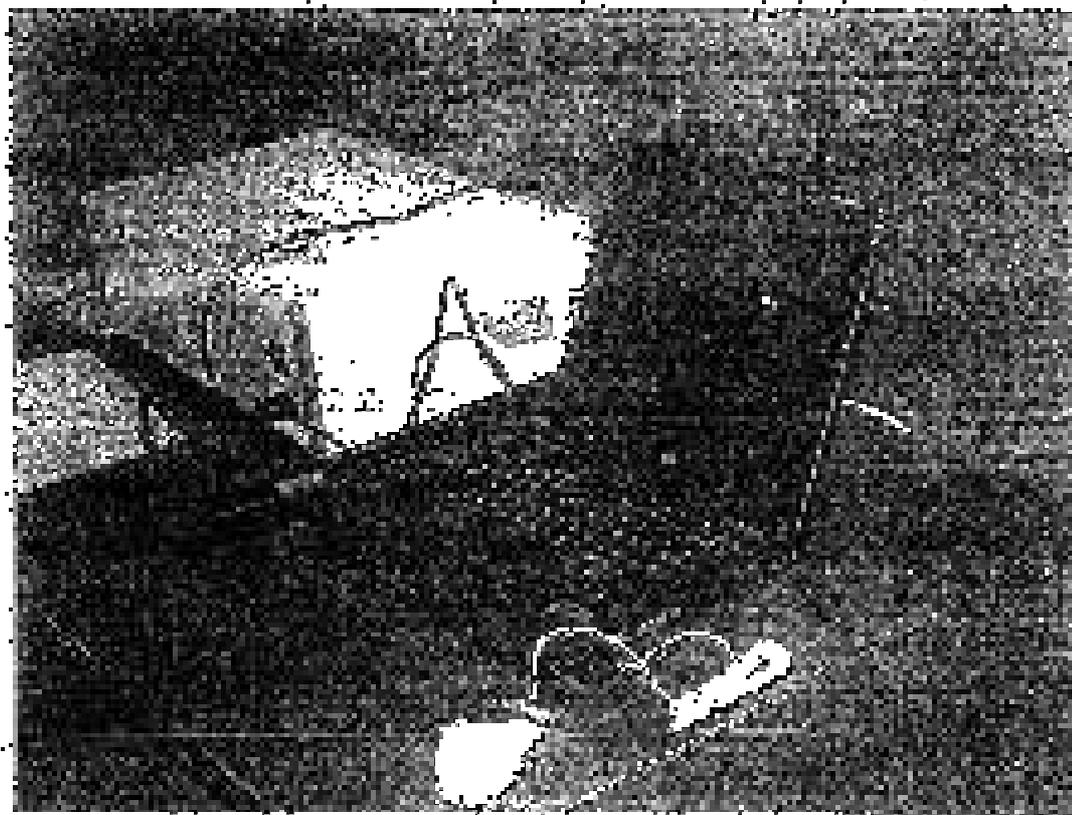
- место, где по результатам расчетов ожидается наличие максимальных ускорений в деформации — вблизи консоли при движении образца вдоль оси;

- возможность равномерного распределения деформации по деформации в разных координатных плоскостях;

Для контроля заданных нагрузок один датчик был установлен на платформе, второй — вблизи деформации.

Объем измерений контролируется точек (включая абсолютные координаты) — 2: одна точка на измерительной платформе, вторая — на образце.

7)



8)

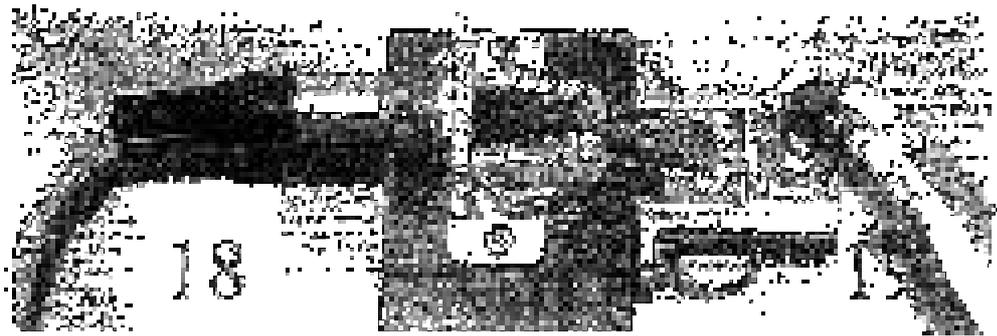


Рис. 5.1

б) Результаты данных измерений температуры и влажности,

используя результаты измерений относительной влажности воздуха образцов I-IV серии на различных температурных нагрузках, сформулированы 7-9 базисной единицы, позволяющие установить факты.

1. В процессе измерения влажности дымчатой смесью изменялись в интервале от 2.9 до 16.6 Гг. При этом, измерять влажность образцов осуществлялось в интервале от 200 до 300 мм/с в микроу, что означает скорость нагрузки стрессовых колебаний при различных нагрузках.
2. Указанные в таблице 6.1 величины-максимальные характеристики ускорения фактически являются, полученными по данным измерений установленных на виброплатформе и непосредственно на образцах.
3. Приведенные в таблице 6.1 значения ускорений по прямой также соответствуют уровню воздействия. Указанные на карте фактически являются территориями Р4 (рис. 6.1).
4. При динамическом воздействии виброплатформы, соответствующим ускорениям равным 0.2-1g и при этом месте расположения образцов III-IV-ой серии путем разрыва жестких фундаментных стержней (см. фото на рис. 6.2, 6.3). На рис. П-1-1 + П-1-9 (см. Приложение 1) приведены данные измерения параметров характеристик образцов, полученных в процессе испытаний.

Параметры ливневых стоков при расчете ливневых стоков

Таблица 6.1.

№	Г. Д.	А. мм	Р. мм/с	Q. л/с
3	3.4	1.1	182.7	7.2
4	7.6	1.2	209	8.0
5	3.1	1	203.7	8.4
6	5.2	1.3	181.4	7.0
7	6.3	1.7	229	8.9
12	3.5	3.7	174.3	7.2
13	3.8	3.1	251.6	8.4
14	3.8	3.9	272.3	8.8
17	3.9	3.8	250.5	8.3
18	3.2	3.4	287.8	8.8
19	4.2	3	251.3	8.9
22	3.5	3.8	162.1	7.7
23	3.2	3.1	273.1	8.4
24	3.3	3.2	172.8	7.9
25	2.9	3.2	272.5	8.4
27	3.2	3.6	302.2	8.8
33	3.2	3.9	287.7	8.8
34	3.4	3.0	324.4	9.7

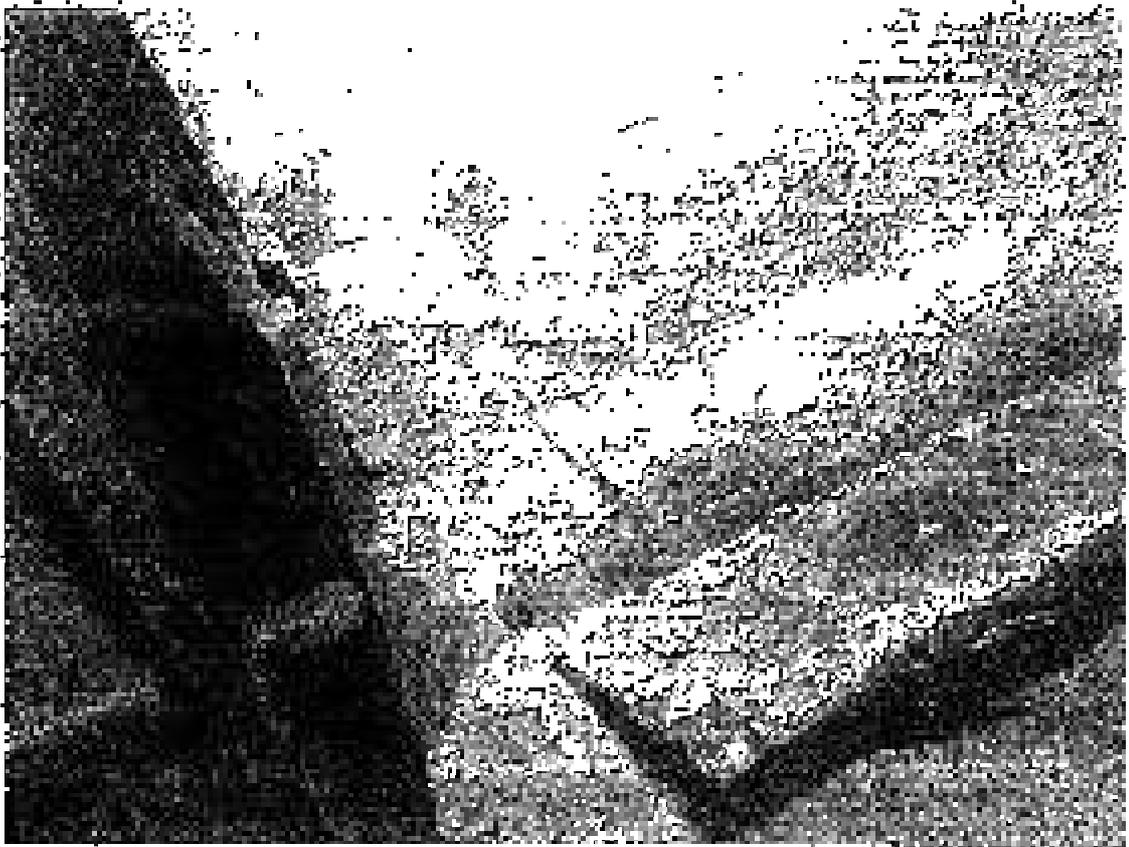
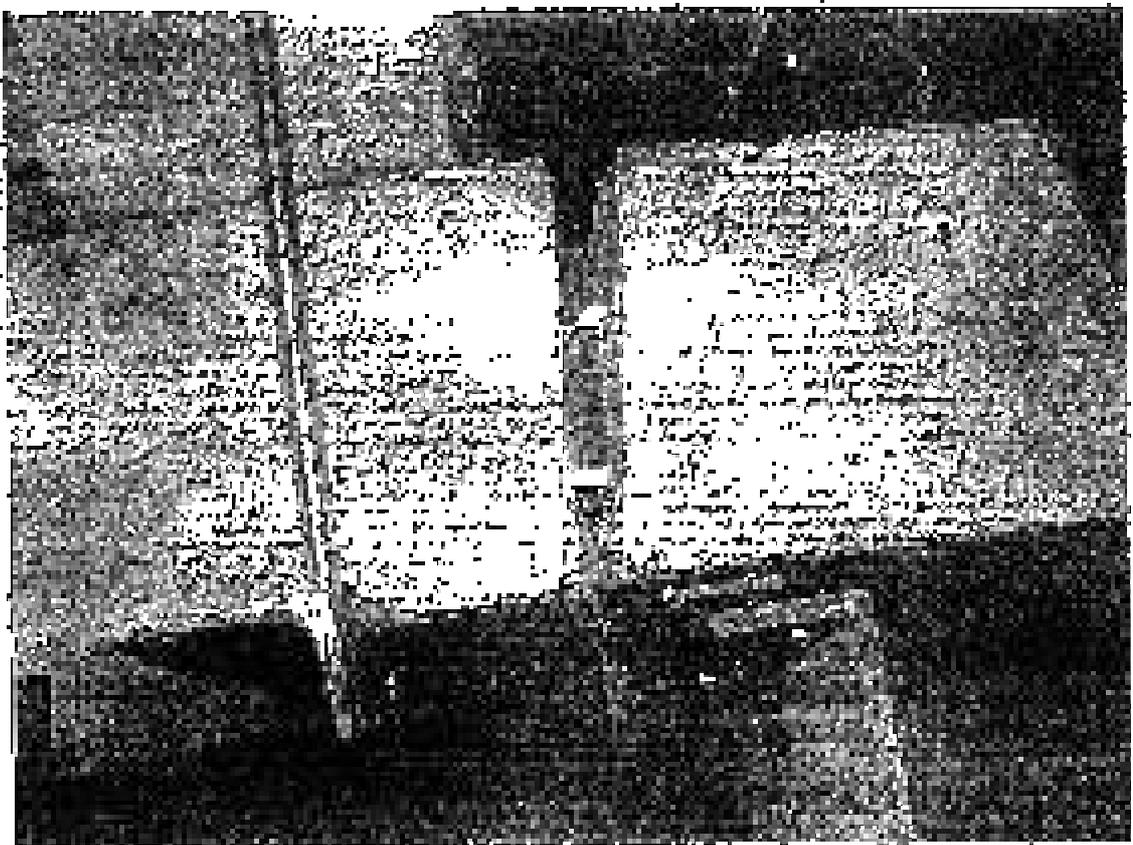
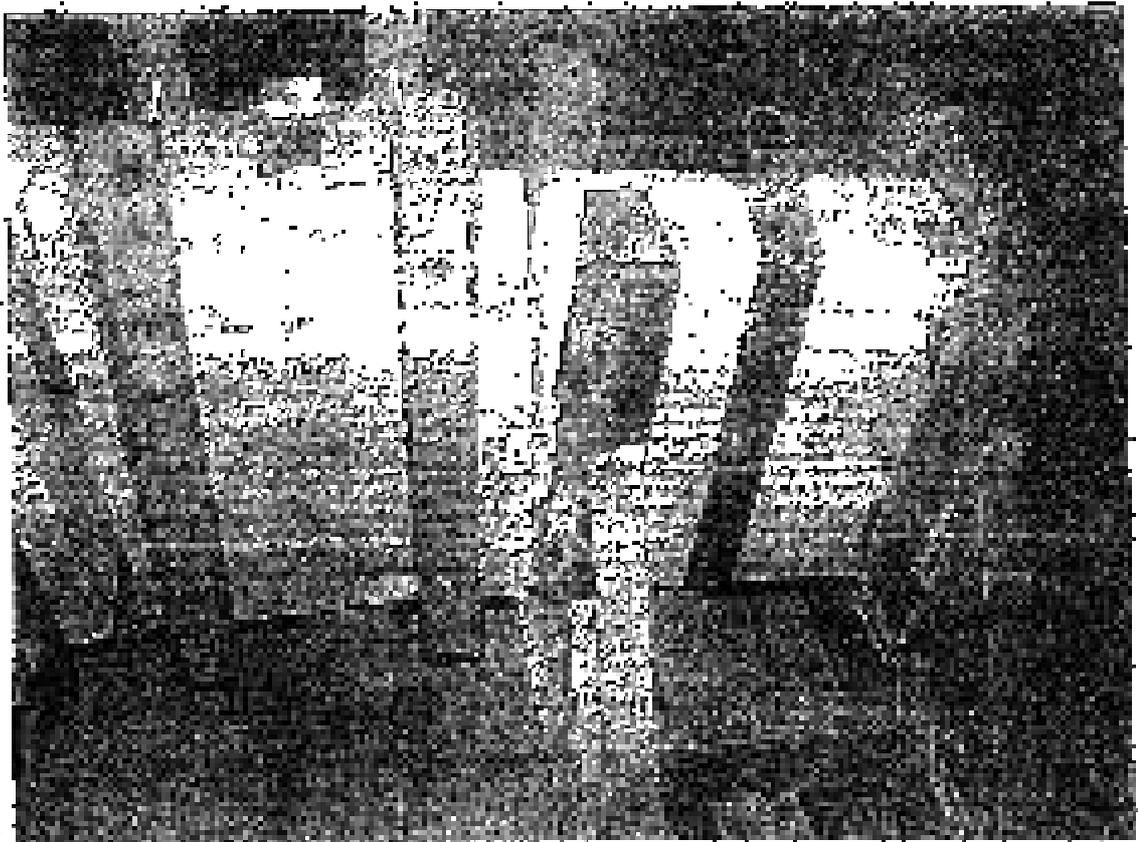


FIG. 115



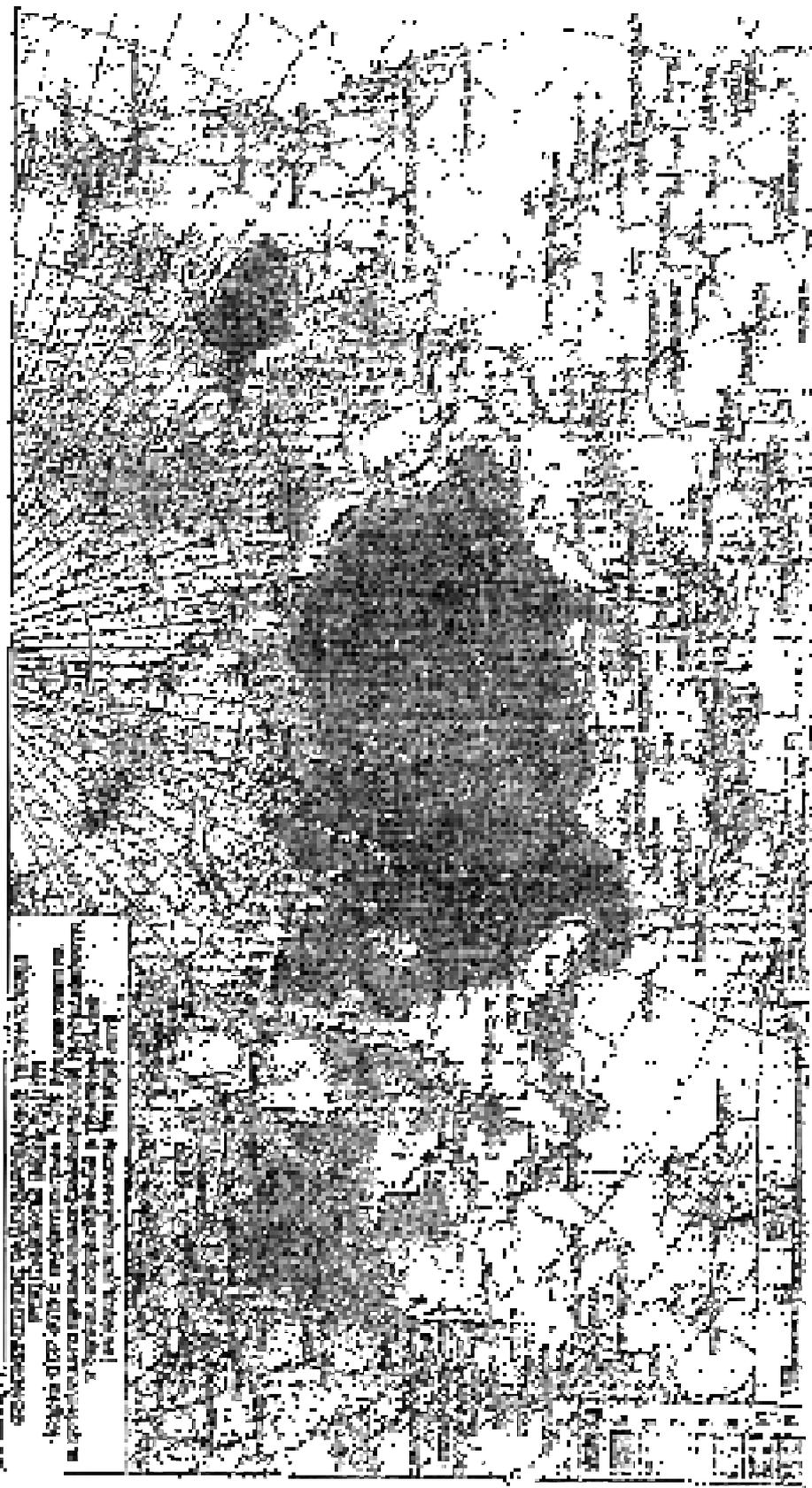


Figure 6.7

7. ЗАКЛЮЧЕНИЕ. Выводы и рекомендации

Анализ результатов лабораторных испытаний бетонных ленточных конструкций арматурованных стеклопластиковой арматурой, выполненных на гибридной платформе ЭЭИИОС им. В.А.Куйбышева позволяет сделать следующие выводы:

1. В соответствии с принятой экспериментальной последовательной падающей нагрузкой 4 образца бетона ленточной арматурованных стеклопластиковой арматурой.
2. В процессе испытаний ускорение в уровне основания конструкции составляло от 11,2 до 944,4 mm/s^2 , что соответствует сейсмическому воздействию от 3 до 10 баллов. В результате испытаний при различных моделях нагружения, соответствующих 3-ти баллам воздействия, не обнаружено никаких признаков повреждения арматуры в исследуемых образцах.
3. Стеклопластиковая арматура может быть рекомендована для применения в арматуре железобетонных конструкций и бетонных конструкциях, выполняемых в соответствии с требованиями СНиП. Диаметр арматуры должен приниматься в соответствии с проектом.
4. Не требуется дополнительной и контроля качества стеклопластиковой арматуры в соответствующей литературе и стандартах.
5. В приложении 2 к настоящему отчету приложены видеосъемки испытаний 4-х образцов бетона ленточной арматурой.

СПИСОК ЛИТЕРАТУРЫ

1. МЭСР-84. Школа советской школы. М.: МЭСР, 1964.
2. Междисциплинарный семинар. ЦУПТ 30546.1-84 по общему курсу математики в средней школе, алгебра и другим техническим дисциплинам в средней школе на основе курсовых лекций и задач самостоятельного решения.
3. СНИП 2-03.01-84*. «Железобетонные конструкции. Нормы проектирования».

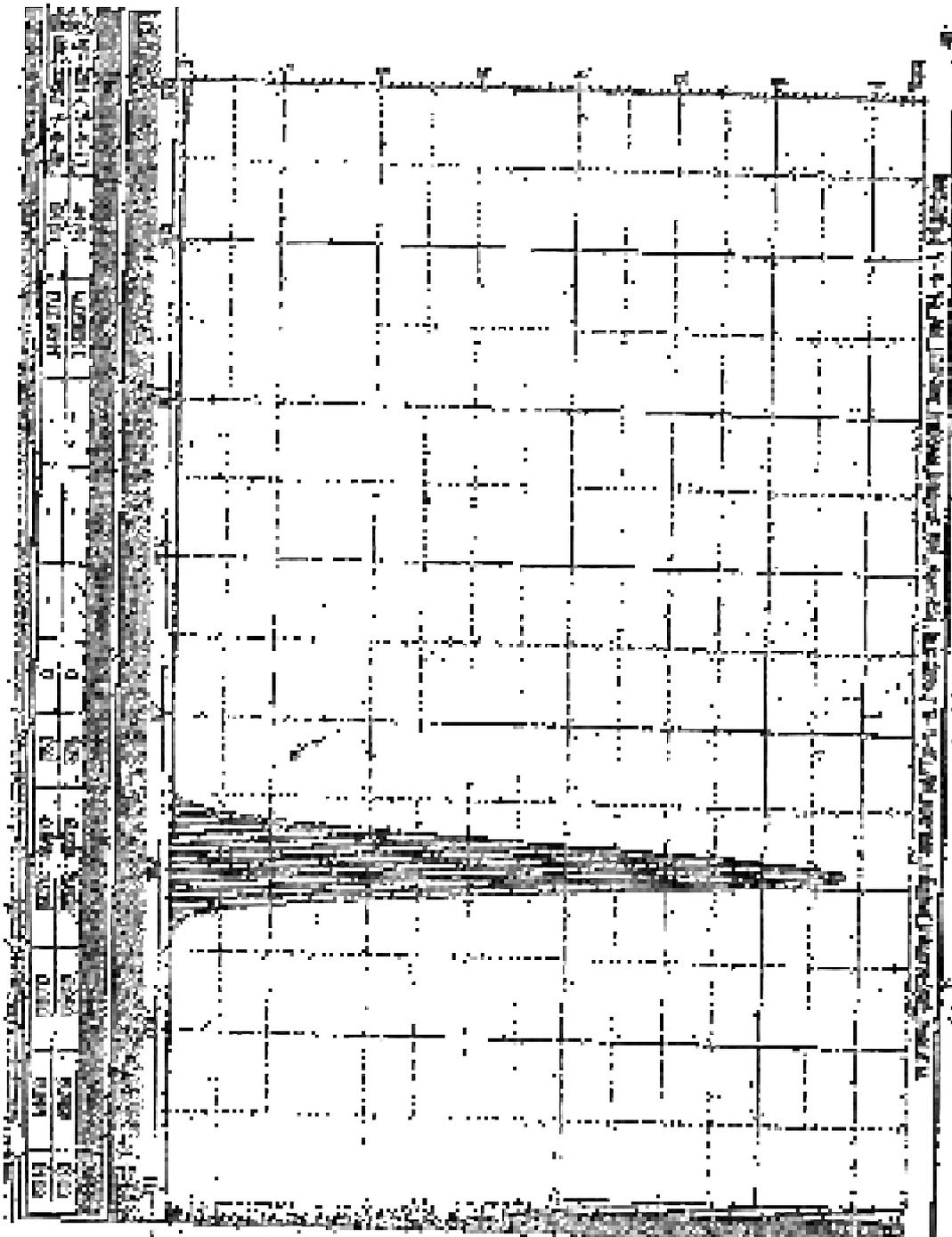
ПРИЛОЖЕНИЕ 1

РЕЗУЛЬТАТЫ ДЕКАМЕРСКИХ ИСПЫТАНИЙ СИНОЦИАЦИКЛОБОР
АЛМАТЫ

(NOTE: THIS IS A SUMMARY OF THE INFORMATION CONTAINED IN THE ORIGINAL REPORT AND IS NOT A SUBSTITUTE THEREFOR. THE ORIGINAL REPORT SHOULD BE REFERRED TO FOR A COMPLETE AND DETAILED ACCOUNT OF THE INVESTIGATION.)

DATE	TIME	LOCATION	DESCRIPTION OF INCIDENT	PERSONS INVOLVED	OFFICER'S NAME	OFFICER'S NO.	STATUS
1964	10:15	1000 N. 1st St.
1964	11:30	1200 N. 2nd St.
1964	13:45	1500 N. 3rd St.
1964	15:00	1800 N. 4th St.
1964	16:15	2100 N. 5th St.
1964	17:30	2400 N. 6th St.
1964	18:45	2700 N. 7th St.
1964	19:00	3000 N. 8th St.
1964	20:15	3300 N. 9th St.
1964	21:30	3600 N. 10th St.
1964	22:45	3900 N. 11th St.
1964	23:00	4200 N. 12th St.
1964	24:15	4500 N. 13th St.
1964	25:30	4800 N. 14th St.
1964	26:45	5100 N. 15th St.
1964	27:00	5400 N. 16th St.
1964	28:15	5700 N. 17th St.
1964	29:30	6000 N. 18th St.
1964	30:45	6300 N. 19th St.
1964	31:00	6600 N. 20th St.
1964	32:15	6900 N. 21st St.
1964	33:30	7200 N. 22nd St.
1964	34:45	7500 N. 23rd St.
1964	35:00	7800 N. 24th St.
1964	36:15	8100 N. 25th St.
1964	37:30	8400 N. 26th St.
1964	38:45	8700 N. 27th St.
1964	39:00	9000 N. 28th St.
1964	40:15	9300 N. 29th St.
1964	41:30	9600 N. 30th St.
1964	42:45	9900 N. 31st St.
1964	43:00	10200 N. 32nd St.
1964	44:15	10500 N. 33rd St.
1964	45:30	10800 N. 34th St.
1964	46:45	11100 N. 35th St.
1964	47:00	11400 N. 36th St.
1964	48:15	11700 N. 37th St.
1964	49:30	12000 N. 38th St.
1964	50:45	12300 N. 39th St.
1964	51:00	12600 N. 40th St.
1964	52:15	12900 N. 41st St.
1964	53:30	13200 N. 42nd St.
1964	54:45	13500 N. 43rd St.
1964	55:00	13800 N. 44th St.
1964	56:15	14100 N. 45th St.
1964	57:30	14400 N. 46th St.
1964	58:45	14700 N. 47th St.
1964	59:00	15000 N. 48th St.
1964	60:15	15300 N. 49th St.
1964	61:30	15600 N. 50th St.
1964	62:45	15900 N. 51st St.
1964	63:00	16200 N. 52nd St.
1964	64:15	16500 N. 53rd St.
1964	65:30	16800 N. 54th St.
1964	66:45	17100 N. 55th St.
1964	67:00	17400 N. 56th St.
1964	68:15	17700 N. 57th St.
1964	69:30	18000 N. 58th St.
1964	70:45	18300 N. 59th St.
1964	71:00	18600 N. 60th St.
1964	72:15	18900 N. 61st St.
1964	73:30	19200 N. 62nd St.
1964	74:45	19500 N. 63rd St.
1964	75:00	19800 N. 64th St.
1964	76:15	20100 N. 65th St.
1964	77:30	20400 N. 66th St.
1964	78:45	20700 N. 67th St.
1964	79:00	21000 N. 68th St.
1964	80:15	21300 N. 69th St.
1964	81:30	21600 N. 70th St.
1964	82:45	21900 N. 71st St.
1964	83:00	22200 N. 72nd St.
1964	84:15	22500 N. 73rd St.
1964	85:30	22800 N. 74th St.
1964	86:45	23100 N. 75th St.
1964	87:00	23400 N. 76th St.
1964	88:15	23700 N. 77th St.
1964	89:30	24000 N. 78th St.
1964	90:45	24300 N. 79th St.
1964	91:00	24600 N. 80th St.
1964	92:15	24900 N. 81st St.
1964	93:30	25200 N. 82nd St.
1964	94:45	25500 N. 83rd St.
1964	95:00	25800 N. 84th St.
1964	96:15	26100 N. 85th St.
1964	97:30	26400 N. 86th St.
1964	98:45	26700 N. 87th St.
1964	99:00	27000 N. 88th St.
1964	100:15	27300 N. 89th St.
1964	101:30	27600 N. 90th St.
1964	102:45	27900 N. 91st St.
1964	103:00	28200 N. 92nd St.
1964	104:15	28500 N. 93rd St.
1964	105:30	28800 N. 94th St.
1964	106:45	29100 N. 95th St.
1964	107:00	29400 N. 96th St.
1964	108:15	29700 N. 97th St.
1964	109:30	30000 N. 98th St.
1964	110:45	30300 N. 99th St.
1964	111:00	30600 N. 100th St.

REPORT OF THE POLICE DEPARTMENT, CITY OF ...



This is a drawing of a rectangular grid with a central horizontal band. The grid is composed of solid and dashed lines. A thick, dark horizontal band runs across the middle of the grid. To the left of the grid is a vertical column of boxes containing text and numbers.

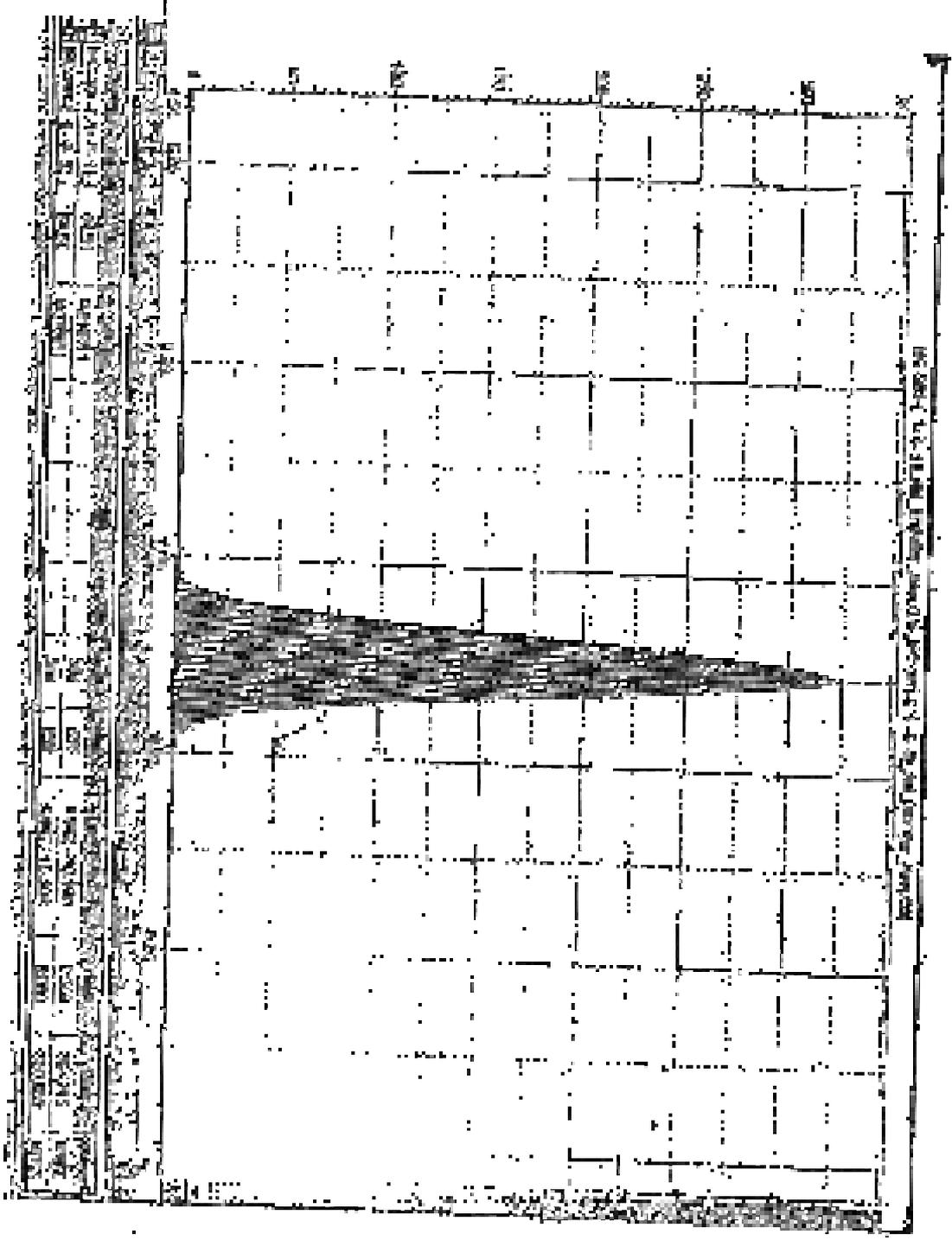


Fig. 1. A. Curves of the function $y = \frac{1}{\sigma\sqrt{2\pi}} e^{-\frac{(x-\mu)^2}{2\sigma^2}}$ for different values of μ and σ . The horizontal axis is labeled x and the vertical axis is labeled y . The curves are bell-shaped and centered at $x = \mu$. The parameter σ determines the width and height of the curve.

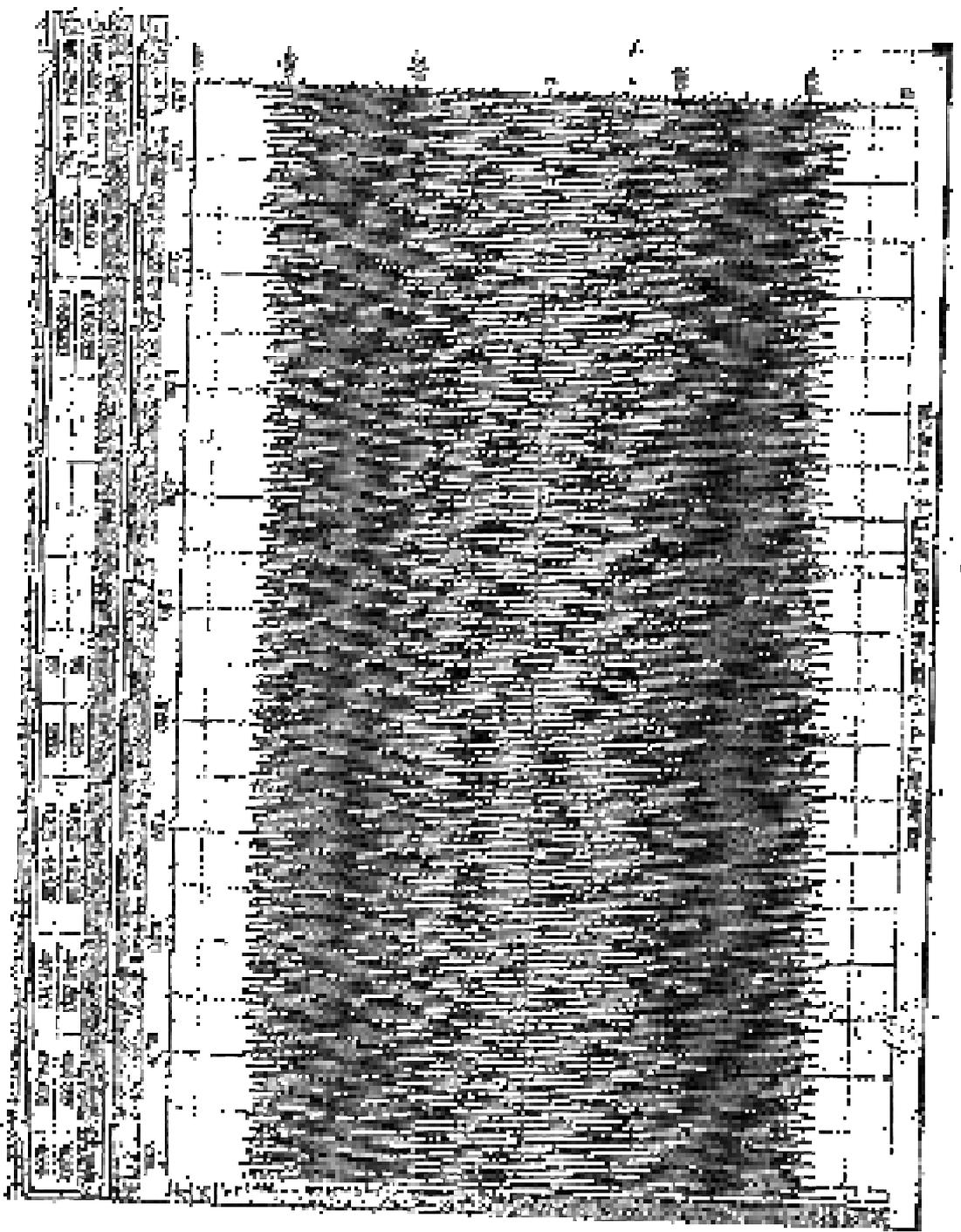


Fig. 2. Dam with a concrete core and a concrete shell. The drawing shows a cross-section of a dam with a central concrete core and an outer concrete shell. The core is filled with a material, likely gravel or crushed stone, and is surrounded by a concrete shell. The drawing includes a grid and various dimensions and labels. The top of the dam is labeled 'Top of Dam' and the bottom is labeled 'Bottom of Dam'.

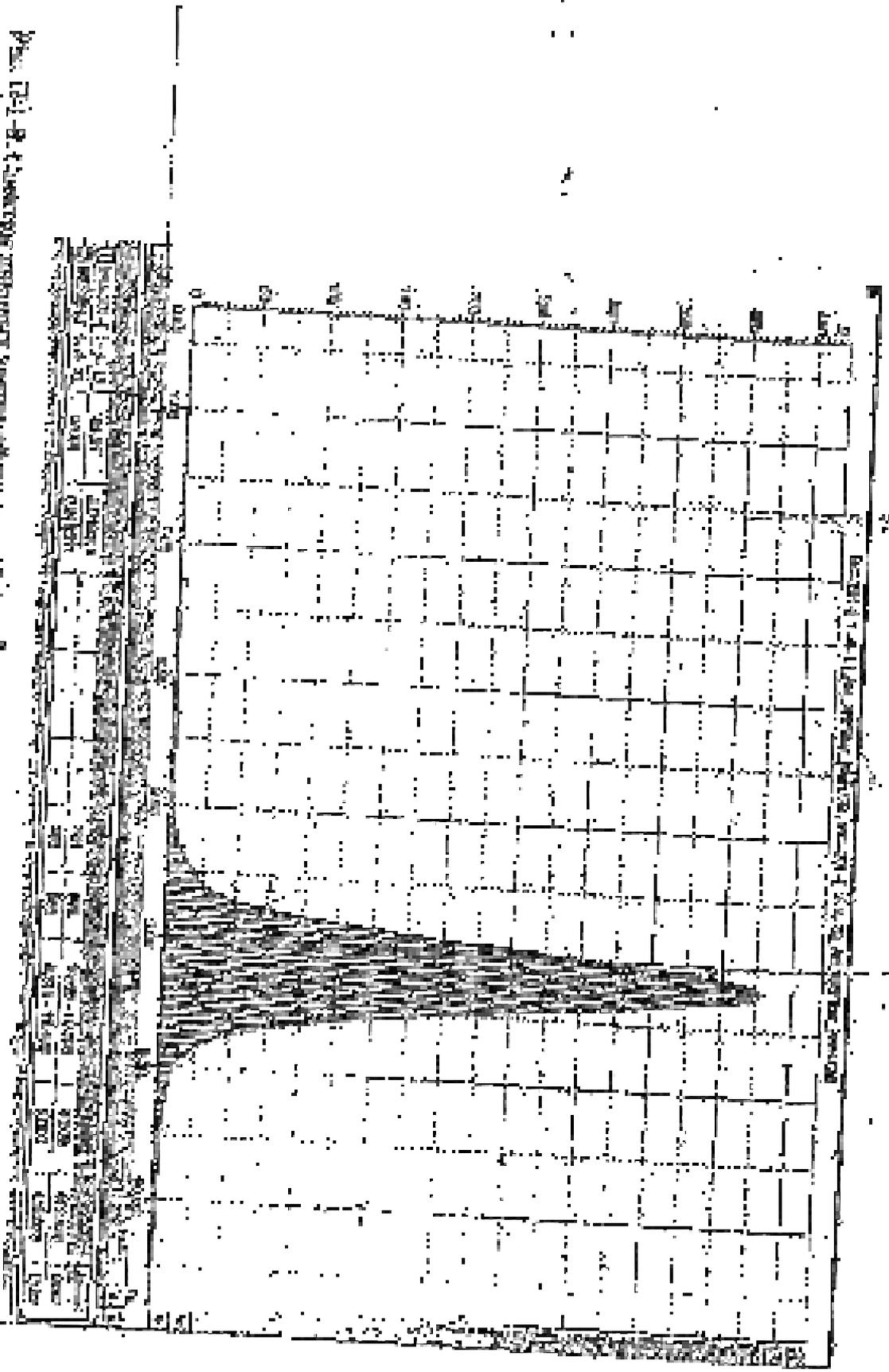


Рис. 121. В. 4. Вид сверху конструкции с размерами (см) и делениями 1:1. (См. также рис. 120, 122, 123, 124, 125, 126, 127, 128, 129, 130, 131, 132, 133, 134, 135, 136, 137, 138, 139, 140, 141, 142, 143, 144, 145, 146, 147, 148, 149, 150, 151, 152, 153, 154, 155, 156, 157, 158, 159, 160, 161, 162, 163, 164, 165, 166, 167, 168, 169, 170, 171, 172, 173, 174, 175, 176, 177, 178, 179, 180, 181, 182, 183, 184, 185, 186, 187, 188, 189, 190, 191, 192, 193, 194, 195, 196, 197, 198, 199, 200, 201, 202, 203, 204, 205, 206, 207, 208, 209, 210, 211, 212, 213, 214, 215, 216, 217, 218, 219, 220, 221, 222, 223, 224, 225, 226, 227, 228, 229, 230, 231, 232, 233, 234, 235, 236, 237, 238, 239, 240, 241, 242, 243, 244, 245, 246, 247, 248, 249, 250, 251, 252, 253, 254, 255, 256, 257, 258, 259, 260, 261, 262, 263, 264, 265, 266, 267, 268, 269, 270, 271, 272, 273, 274, 275, 276, 277, 278, 279, 280, 281, 282, 283, 284, 285, 286, 287, 288, 289, 290, 291, 292, 293, 294, 295, 296, 297, 298, 299, 300, 301, 302, 303, 304, 305, 306, 307, 308, 309, 310, 311, 312, 313, 314, 315, 316, 317, 318, 319, 320, 321, 322, 323, 324, 325, 326, 327, 328, 329, 330, 331, 332, 333, 334, 335, 336, 337, 338, 339, 340, 341, 342, 343, 344, 345, 346, 347, 348, 349, 350, 351, 352, 353, 354, 355, 356, 357, 358, 359, 360, 361, 362, 363, 364, 365, 366, 367, 368, 369, 370, 371, 372, 373, 374, 375, 376, 377, 378, 379, 380, 381, 382, 383, 384, 385, 386, 387, 388, 389, 390, 391, 392, 393, 394, 395, 396, 397, 398, 399, 400, 401, 402, 403, 404, 405, 406, 407, 408, 409, 410, 411, 412, 413, 414, 415, 416, 417, 418, 419, 420, 421, 422, 423, 424, 425, 426, 427, 428, 429, 430, 431, 432, 433, 434, 435, 436, 437, 438, 439, 440, 441, 442, 443, 444, 445, 446, 447, 448, 449, 450, 451, 452, 453, 454, 455, 456, 457, 458, 459, 460, 461, 462, 463, 464, 465, 466, 467, 468, 469, 470, 471, 472, 473, 474, 475, 476, 477, 478, 479, 480, 481, 482, 483, 484, 485, 486, 487, 488, 489, 490, 491, 492, 493, 494, 495, 496, 497, 498, 499, 500, 501, 502, 503, 504, 505, 506, 507, 508, 509, 510, 511, 512, 513, 514, 515, 516, 517, 518, 519, 520, 521, 522, 523, 524, 525, 526, 527, 528, 529, 530, 531, 532, 533, 534, 535, 536, 537, 538, 539, 540, 541, 542, 543, 544, 545, 546, 547, 548, 549, 550, 551, 552, 553, 554, 555, 556, 557, 558, 559, 560, 561, 562, 563, 564, 565, 566, 567, 568, 569, 570, 571, 572, 573, 574, 575, 576, 577, 578, 579, 580, 581, 582, 583, 584, 585, 586, 587, 588, 589, 590, 591, 592, 593, 594, 595, 596, 597, 598, 599, 600, 601, 602, 603, 604, 605, 606, 607, 608, 609, 610, 611, 612, 613, 614, 615, 616, 617, 618, 619, 620, 621, 622, 623, 624, 625, 626, 627, 628, 629, 630, 631, 632, 633, 634, 635, 636, 637, 638, 639, 640, 641, 642, 643, 644, 645, 646, 647, 648, 649, 650, 651, 652, 653, 654, 655, 656, 657, 658, 659, 660, 661, 662, 663, 664, 665, 666, 667, 668, 669, 670, 671, 672, 673, 674, 675, 676, 677, 678, 679, 680, 681, 682, 683, 684, 685, 686, 687, 688, 689, 690, 691, 692, 693, 694, 695, 696, 697, 698, 699, 700, 701, 702, 703, 704, 705, 706, 707, 708, 709, 710, 711, 712, 713, 714, 715, 716, 717, 718, 719, 720, 721, 722, 723, 724, 725, 726, 727, 728, 729, 730, 731, 732, 733, 734, 735, 736, 737, 738, 739, 740, 741, 742, 743, 744, 745, 746, 747, 748, 749, 750, 751, 752, 753, 754, 755, 756, 757, 758, 759, 760, 761, 762, 763, 764, 765, 766, 767, 768, 769, 770, 771, 772, 773, 774, 775, 776, 777, 778, 779, 780, 781, 782, 783, 784, 785, 786, 787, 788, 789, 790, 791, 792, 793, 794, 795, 796, 797, 798, 799, 800, 801, 802, 803, 804, 805, 806, 807, 808, 809, 810, 811, 812, 813, 814, 815, 816, 817, 818, 819, 820, 821, 822, 823, 824, 825, 826, 827, 828, 829, 830, 831, 832, 833, 834, 835, 836, 837, 838, 839, 840, 841, 842, 843, 844, 845, 846, 847, 848, 849, 850, 851, 852, 853, 854, 855, 856, 857, 858, 859, 860, 861, 862, 863, 864, 865, 866, 867, 868, 869, 870, 871, 872, 873, 874, 875, 876, 877, 878, 879, 880, 881, 882, 883, 884, 885, 886, 887, 888, 889, 890, 891, 892, 893, 894, 895, 896, 897, 898, 899, 900, 901, 902, 903, 904, 905, 906, 907, 908, 909, 910, 911, 912, 913, 914, 915, 916, 917, 918, 919, 920, 921, 922, 923, 924, 925, 926, 927, 928, 929, 930, 931, 932, 933, 934, 935, 936, 937, 938, 939, 940, 941, 942, 943, 944, 945, 946, 947, 948, 949, 950, 951, 952, 953, 954, 955, 956, 957, 958, 959, 960, 961, 962, 963, 964, 965, 966, 967, 968, 969, 970, 971, 972, 973, 974, 975, 976, 977, 978, 979, 980, 981, 982, 983, 984, 985, 986, 987, 988, 989, 990, 991, 992, 993, 994, 995, 996, 997, 998, 999, 1000).

