

НИИ ЖБ ГОССТРОЯ СССР

**РЕКОМЕНДАЦИИ
ПО ПОДБОРУ
СОСТАВОВ
П-БЕТОНОВ**

МОСКВА-1987

Госстрой СССР

Ордена Трудового Красного Знамени
научно-исследовательский институт
бетона и железобетона
(НИИЖБ)

РЕКОМЕНДАЦИИ
ПО ПОДБОРУ
СОСТАВОВ
П-БЕТОНОВ

Утверждены
директором НИИЖБ
28 ноября 1986 г.

Москва 1987

УДК 666.972.3I

Печатаются по решению секции № 4 коррозии и спецбетонов Н Т С
НИИЖБ Госстроя СССР от 6 ноября 1986 г.

Рекомендации по подбору составов П-бетонов. М., НИИЖБ Госстроя
СССР, 1987, с.28.

Рекомендации содержат основные положения по выбору материалов и подбору составов П-бетонов различных марок, вида и назначения, включая химстойкие, диэлектрические и электропроводящие. Изложены требования к материалам для приготовления П-бетонов, исходные данные для расчета и подбора их составов. Приведена методика расчета начальных составов полимербетонов. Даны терминология и классификация П-бетонов.

Рекомендации предназначены для инженерно-технических работников строительных лабораторий и научно-исследовательских организаций.

Табл. I0, илл. 5.

(C) Ордена Трудового Красного Знамени
научно-исследовательский институт
бетона и железобетона, 1987

ПРЕДИСЛОВИЕ

Настоящие Рекомендации составлены в развитие ГОСТ 27006-86.

В Рекомендациях приведены три метода (в том числе ускоренный метод), позволяющие решать задачу подбора рационального состава П-бетона сборных конструкций заводского изготовления или для монолитного строительства.

Использование одного из предложенных методов позволяет подобрать начальный состав бетона для испытаний его с последующей корректировкой по требуемым параметрам.

Настоящие Рекомендации разработаны НИИЖБ Госстроя СССР (д-р техн. наук, проф. В.В.Патуроев, кандидаты техн.наук А.Н.Волгушев, Г.К.Соловьев, инж. В.А.Елфимов) при участии КТБ НИИЖБ (инж.М.В.Патуроев), Гипроцветмета Минцветмета СССР (инж.А.М.Фанталов), СУС Норильского ГМК Минцветмета СССР (инженеры Н.В.Еткин, Р.Г.Халиков), ЦНИИЭПсельстроя Госагропрома СССР (инж.В.А.Еремина).

Замечания и предложения просьба направлять в НИИЖБ по адресу: 109389, Москва, 2-я Институтская ул., д.6.

Дирекция НИИЖБ

I. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

I.1. Настоящие Рекомендации распространяются на конструкционные тяжелые и легкие полимербетоны и полимерсерные бетоны и устанавливают правила подбора, назначения и выдачи в производство составов этих бетонов на предприятиях и строительных организациях при изготовлении сборных конструкций и бетонной смеси для монолитных конструкций и сооружений.

I.2. По своему назначению полимербетонные и полимерсерные изделия и конструкции делятся на две основные группы: к первой группе относятся не несущие защитные, ограждающие или декоративно-отделочные (химические стойкие полы, футеровки, декоративно-отделочные плиты и т.п.), ко второй - несущие химически стойкие, электропроводящие, с высокими диэлектрическими характеристиками и т.п. (трубы, лотки, емкости, фундаментные блоки, балки, колонны и др.).

Проектирование оптимальных составов этих двух групп имеет принципиальное различие, обусловленное их назначением и заданными свойствами.

I.3. При проектировании составов бетонов, относящихся к первой группе, необходимо выбирать связующие, которые обладают помимо заданных свойств повышенной эластичностью. Если эластичность связующего оказывается недостаточной, то в связующее вводят различные пластификаторы.

I.4. Проектирование составов бетонов второй группы для несущих конструкций требует учета многих факторов, главными из которых являются следующие:

в зависимости от вида агрессивной среды, действующей на конструкции в процессе эксплуатации, определяется химическая природа синтетического связующего. Бетоны, получаемые на выбранном связующем, должны обладать максимально возможной прочностью и жесткостью;

наполнители и заполнители для таких бетонов должны обладать необходимой прочностью, химической стойкостью, а для электропроводящих бетонов - соответствующим электросопротивлением;

высокая жесткость полимербетонов и полимерсерных бетонов обуславливает возникновение в таких композициях значительных усадочных напряжений, которые в некоторых случаях могут быть соизмеримы с прочностью материала. Для снижения внутренних напряжений в состав связующего рекомендуется вводить поверхностно-активные вещества (ПАВ) в количестве 0,5-1,0 % массы связующего;

непременным условием проектирования составов должна быть экономическая целесообразность и эффективность применения таких конструкций;

1.5. Рекомендации устанавливают порядок выбора материала (составляющих) для полимербетонов и полимерсерных бетонов и методы подбора их составов различного назначения и марок по прочности на сжатие с использованием различного вида связующих, применяемых для изготовления сборных конструкций или укладки монолитного бетона.

2. ТРЕБОВАНИЯ К МАТЕРИАЛАМ ДЛЯ ПРИГОТОВЛЕНИЯ П-БЕТОНОВ

Смолы, отвердители и пластификаторы

2.1. Для приготовления полимербетонов следует применять следующие синтетические смолы:

фурфурол-ацетоновую смолу ФАМ или ФА (ТУ 59-02-039.07-79);
ненасыщенную полиэфирную смолу ПН-1 или ПН-63 (ОСТ 6-05-431-78);
карбамидноформальдегидную смолу КФ-Ж (ГОСТ 14231-78*);
фурано-эпоксидную смолу ФАЭД-20 (ТУ 59-02-039.13-78);
эфир метиловой метакриловой кислоты (мономер метилметакрилат) ММА (ГОСТ 20370-74*E).

2.2. В качестве отвердителей для синтетических смол рекомендуется использовать:

для фурфурол-ацетоновых смол ФАМ и ФА - бензолсульфокислоту БСК (ТУ 6-14-25-74);

для полиэфирных смол ПН-1 и ПН-63 - систему, состоящую из гидроперекиси изопропилбензола ГП (ТУ 38-10293-75) и стирольного раствора нафтената кобальта НК (ТУ 6-05-1075-76);

для карбамидноформальдегидной КФ-Ж - солянокислый анилин СКА (ГОСТ 5822-78);

для фурано-эпоксидной смолы ФАЭД-20 - полиэтиленполиамин ПЭПА (ТУ 6-02-594-80Е);

для метилметакрилата ММА - систему, состоящую из технического диметиламилина ДМА (ГОСТ 2168-83) и перекиси бензоила ЛБ (ГОСТ 14888-78*).

2.3. Для снижения летучести метилметакрилата следует применять нефтяной парафин (ГОСТ 23683-79*).

2.4. Для стабилизации протекания реакции отверждения метилметакрилата следует применять эмульсионный полистирол (ГОСТ 20282-74*).

2.5. В качестве пластифицирующих добавок рекомендуется применять:

катапин (ТУ 6-01-1094-77);

алкамон (ОС-2 (ГОСТ 10106-75*);

меламино-формальдегидную смолу К-421-02 (ТУ 6-10-1022-78);

сульфированные нафталинформальдегидные соединения - пластификатор С-З (ТУ 6-14-10-205-78).

2.6. Хранение материалов, перечисленных в пп. 2.1-2.5 настоящих Рекомендаций, производится в соответствии с требованиями ГОСТ и ТУ. Перед применением необходимо провести проверку на соответствие продуктов требованиям ГОСТ и ТУ.

Требования к заполнителям

2.7. В качестве крупного заполнителя для тяжелых П-бетонов могут применяться щебень из естественного камня или щебень (дробленый) из гравия, отвечающие требованиям ГОСТ 8267-82, ГОСТ 8268-82, ГОСТ 10260-82 и требованиям "Инструкции по технологии приготовления полимербетонов и изделий из них" СН 525-80 (М., Стройиздат, 1981).

Применение щебня из осадочных горных пород для полимербетонов, отверждаемых кислыми отвердителями, не допускается.

В качестве крупных пористых заполнителей для П-бетонов следует применять керамзитовый, шунгизитовый гравий и аглопоритовый щебень, соответствующие требованиям ГОСТ 9759-83, ГОСТ 19345-83, ГОСТ 11991-83 и Инструкции СН 525-80.

2.8. Для приготовления тяжелых П-бетонов высокой плотности следует применять щебень фракций, указанных в табл. I.

Таблица I

Наибольшая крупность щебня, мм	Соотношение между фракциями, %, при размере фракций, мм			
	5-10	10-20	20-40	40-60
10	100	-	-	-
20	35	65	-	-
40	45-60	-	40-55	-
60	25-35	-	25-35	30-50

Примечание. При необходимости зерновой состав смеси крупного заполнителя уточняется экспериментально по ее наибольшей средней плотности с учетом местных технико-экономических возможностей.

Зерновой состав каждой фракции должен отвечать требованиям ГОСТ 10268-80. При этом наибольший диаметр рекомендуется выбирать в соответствии с табл.2.

Таблица 2

Вид конструкции и способ укладки бетонной смеси	Допустимая наибольшая крупность щебня, не более
Плиты покрытий, перекрытий	1/3 толщины плиты
Балки, колонны, рамы	3/4 наименьшего расстояния между стержнями арматуры
Ванны электролиза цветных металлов, травильные ванны	1/6 толщины стенок ванны
Подача полимербетонной смеси по хоботу	1/4 диаметра хобота

2.9. Для приготовления П-бетонов на пористых заполнителях следует применять крупный пористый заполнитель с максимальной крупностью 20 мм, который рекомендуется разделять в зависимости от размера зерен на две фракции (5-10 и 10-20 мм). Зерновой состав каждой фракции должен отвечать требованиям ГОСТ 9759-83.

2.10. Для приготовления П-бетонов в качестве мелкого заполнителя следует применять кварцевые пески, отвечающие требованиям ГОСТ 8736-77* и Инструкции СН-525-80:

природные (в естественном состоянии), природные фракционированные и природные обогащенные;

дробленые и дробленые фракционированные.

Зерновой состав мелкого заполнителя должен соответствовать кривой просеивания, приведенной в ГОСТ 10268-80. Модуль крупности песка должен быть в пределах от 2 до 3.

2.11. Содержание в природных и дробленых песках зерен, проходящих через сито № 014, не должно превышать 2 %, а пылевидных, илистых и глинистых частиц, определяемых отмучиванием - 0,5 %.

2.12. Испытание тяжелых крупных заполнителей следует производить по ГОСТ 9758-77, а песка - по ГОСТ 8735-75.

2.13. Крупные и мелкие заполнители должны быть сухими - влажность не более 0,5 %.

2.14. В полимербетонных составах, отверждаемых кислыми отвердителями, не допускается загрязнение заполнителей карбонатами (мел, мрамор, известняк), основаниями (известь, цемент) и металлической пылью (стальной, цинковой).

Требования к наполнителям

2.15. Для приготовления П-бетонов в качестве наполнителей следует применять андезитовую муку (ТУ 6-12-101-77), кварцевую муку (ГОСТ 9077-82), маршалит (ГОСТ 8736-77*), диабазовую муку, графитовый порошок (ГОСТ 8295-73*).

Примечание. Допускается применение молотых тяжелого и аглопоритового щебня и кварцевого песка.

2.16. Удельная поверхность наполнителей, перечисленных в п.2.15 настоящих Рекомендаций, определенная по ГОСТ 310.2-76*, должна быть в пределах от 2500 до 3000 см²/г.

2.17. В качестве водо связующей добавки при приготовлении полимербетонов КФ-Ж используется полуводный строительный гипс (ГОСТ 125-79) или фосфогипс.

2.18. Влажность наполнителей, перечисленных в п.2.15 настоящих Рекомендаций, должна быть не более 1 %.

2.19. Кислотостойкость песка и наполнителей для кислотостойких полимербетонов, определяемая по ГОСТ 473.1-81, должна быть не ниже 97-98 %.

Сера и модифицирующие добавки

2.20. Для приготовления полимерсерных бетонов применяется коковая природная или газовая техническая сера (ГОСТ 127-76*), модифицированная соответствующими добавками - пластификаторами, стабилизаторами, антипренами, антисептиками. Основные требования, предъявляемые к добавкам-модификаторам: термическая совместимость с расплавленной серой, недефицитность, нетоксичность и низкая летучесть.

2.21. Введение в расплавленную серу активных минеральных наполнителей с удельной поверхностью 2500-3000 см²/г обуславливает образование мелкокристаллической структуры серы в серной мастике по сравнению с крупнокристаллической структурой свободной серы. При оптимальной степени наполнения образуется наиболее плотная и прочная структура серной мастики (рис. I).

2.22. С целью повышения пластичности и стабилизации структурного состояния серы в состав серных композиций рекомендуется вводить следующие модифицирующие добавки: жидкие тиоколы (ГОСТ 12812-80*), дациклопентадиен (ТУ 14-6-137-77), хлорпарафин ХП-1100 (ТУ 6-01-597-76) и др., в количестве от 1 до 3 % массы серы. Перечисленные модификаторы являются одновременно пластификаторами и стабилизаторами

серной композиции.

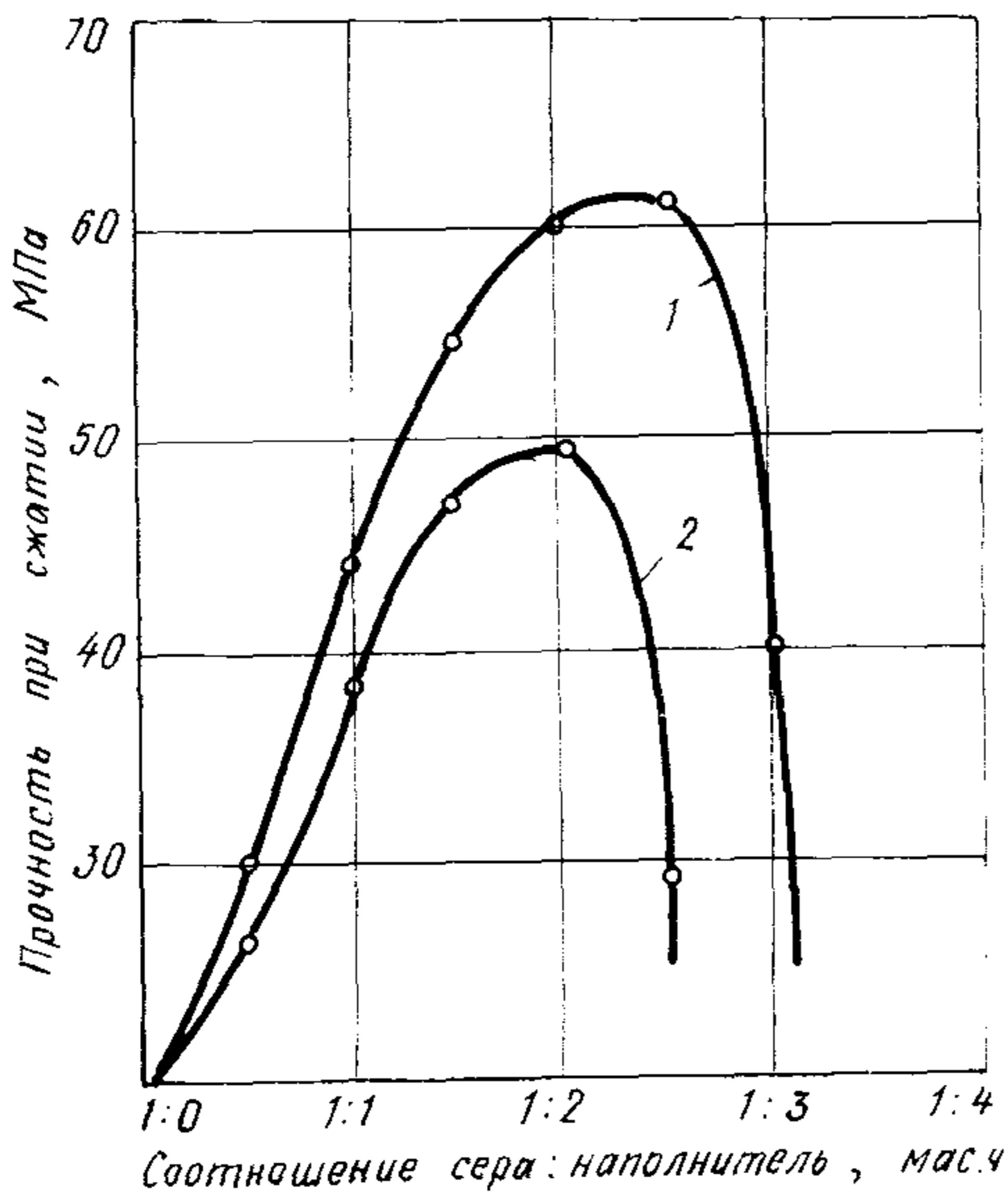


Рис.1. Изменение прочности при сжатии серных мастик в зависимости от степени наполнения

1 - данные НИИЖБ; 2 - данные Львовского Политехнического института

3. ИСХОДНЫЕ ДАННЫЕ ДЛЯ РАСЧЕТА И ПОДБОРА СОСТАВОВ П-БЕТОНОВ

3.1. Задание на подбор состава П-бетона должно соответствовать требованиям разд.2 ГОСТ 27006-86 и дополнительно содержать следующие данные:

а) проектную марку бетона к определенному возрасту, требуемую долю марочной прочности к заданному сроку (распалубочную, передаточную прочности), а также характеристики по морозостойкости, истираемости, коррозионной стойкости и электрическим параметрам с указанием срока их достижения;

2.23. Для конструкций, эксплуатируемых в условиях повышенной пожароопасности, в состав серных композиций следует вводить антипирены: полуторный сульфид мышьяка, пятихлористый фосфор, полифторсодержащие фосфиты, хлорпарафин ХП-Н100 в количестве 2-3 %. Для конструкций, эксплуатируемых в условиях возможного появления тионовых бактерий, вводят антисептики: нафталин (ТУ 6-09-1295-71), тимол (ТУ 6-09-3736-74) и др. в количестве 2-3 % массы серы.

б) подвижность (см) или жесткость (с), определяемые по ГОСТ 10181.1-81;

в) вид и марку связующего;

г) вид и наибольшую крупность заполнителя, число и размеры фракций, на которые должны разделяться заполнитель при приготовлении составов П-бетонов.

3.2. Наибольшая крупность заполнителей в зависимости от видов бетонируемых элементов и способов подачи смеси к месту укладки назначается по табл.2.

3.3. Соотношение фракций крупного заполнителя в смеси принимается по табл.1.

3.4. Для приготовления электропроводящих полимербетонов используют коксовый или графитовый щебень. При изготовлении измерительных плит, базовых деталей в станкостроении рекомендуется высокопрочный гранитный и базальтовый щебень ($R_{c,k}$ до 200 МПа) или щебень из габро-диабаза ($R_{c,k}$ до 300 МПа).

3.5. Подвижность и жесткость бетонной смеси устанавливаются по табл.3 и уточняются на производстве (в зависимости от характера и размеров конструкции, степени армирования, способа уплотнения смеси).

Таблица 3

Вид конструкции из П-бетона	Способ укладки смеси		ОК, см
	с вибрацией	без вибрации	
Сборные плиты, балки, колонны	4-8	жесткость, с, по ГОСТ 10181.1-81 4 и менее	6-12
Конструкции с нормально расположенной арматурой	8-10	Менее 2	12-15
Ванны электролиза цветных металлов, травильные ванны	12-18	-	-
Конструкции, сильно насыщенные арматурой и закладными деталями	16-22	-	-

4. ПОДБОР НОМИНАЛЬНЫХ СОСТАВОВ П-БЕТОНОВ

4.1. Подбор номинальных составов П-бетонов производят по следующим этапам:

выбор и определение характеристик исходных материалов для бетона;

подбор начального состава расчетно-экспериментальным способом;

расчет дополнительных составов П-бетонов, отличающихся от начального состава по дозировке составляющих (в большую или меньшую сторону);

испытание образцов и обработка полученных результатов с установлением зависимостей, отражающих влияние параметров состава на нормируемые показатели качества бетонной смеси и бетона и предназначенных для назначения номинального, а также назначения и корректировки рабочих составов бетона;

назначение номинального состава П-бетона, обеспечивающего получение бетонной смеси и бетона требуемого качества при минимальном расходе связующего.

4.2. Подбор номинального состава П-бетона производится согласно требованиям разд.3 ГОСТ 27006-86 с учетом указаний настоящих Рекомендаций.

4.3. Приготовление опытных замесов производят в лабораторном смесителе принудительного действия, снабженном подогревом (для полимерсерных бетонов). Приготовление опытных замесов объемом до 15 л допускается производить вручную на противне.

4.4. Приготовление опытных замесов полимербетонов начинают с перемешивания сухих материалов, а затем постепенно добавляют в замес назначенное количество связующего и перемешивают до получения однородной массы. В последнюю очередь добавляют необходимое количество отвердителя.

Приготовление опытных замесов полимерсерных бетонов начинают с подогрева серы и заранее перемешанных сухих материалов до температуры 150 °С, а затем постепенно добавляют в замес назначенное количество расплавленной серы.

Расчетно-экспериментальный способ определения начальных составов П-бетонов

4.5. Назначение начальных составов П-бетонов производят в следующем порядке:

а) по экспериментальным данным определяют оптимальную степень наполнения связующего (мономера или олигомера) мелкодисперсной фракцией наполнителя. Критерий оптимальности наполнения характеризуется максимальной прочностью образцов, изготовленных из заданного вида мастики (рис.2);

б) расчетным путем определяют среднюю приведенную толщину поли-

мерной или серной kleящей пленки;

в) расчетным путем определяют оптимальное соотношение между заполнителями и их количество;

г) экспериментально-расчетным путем определяют удельную поверхность заполнителей;

д) расчетным путем определяют количество связующего для П-бетонов известного гранулометрического состава.

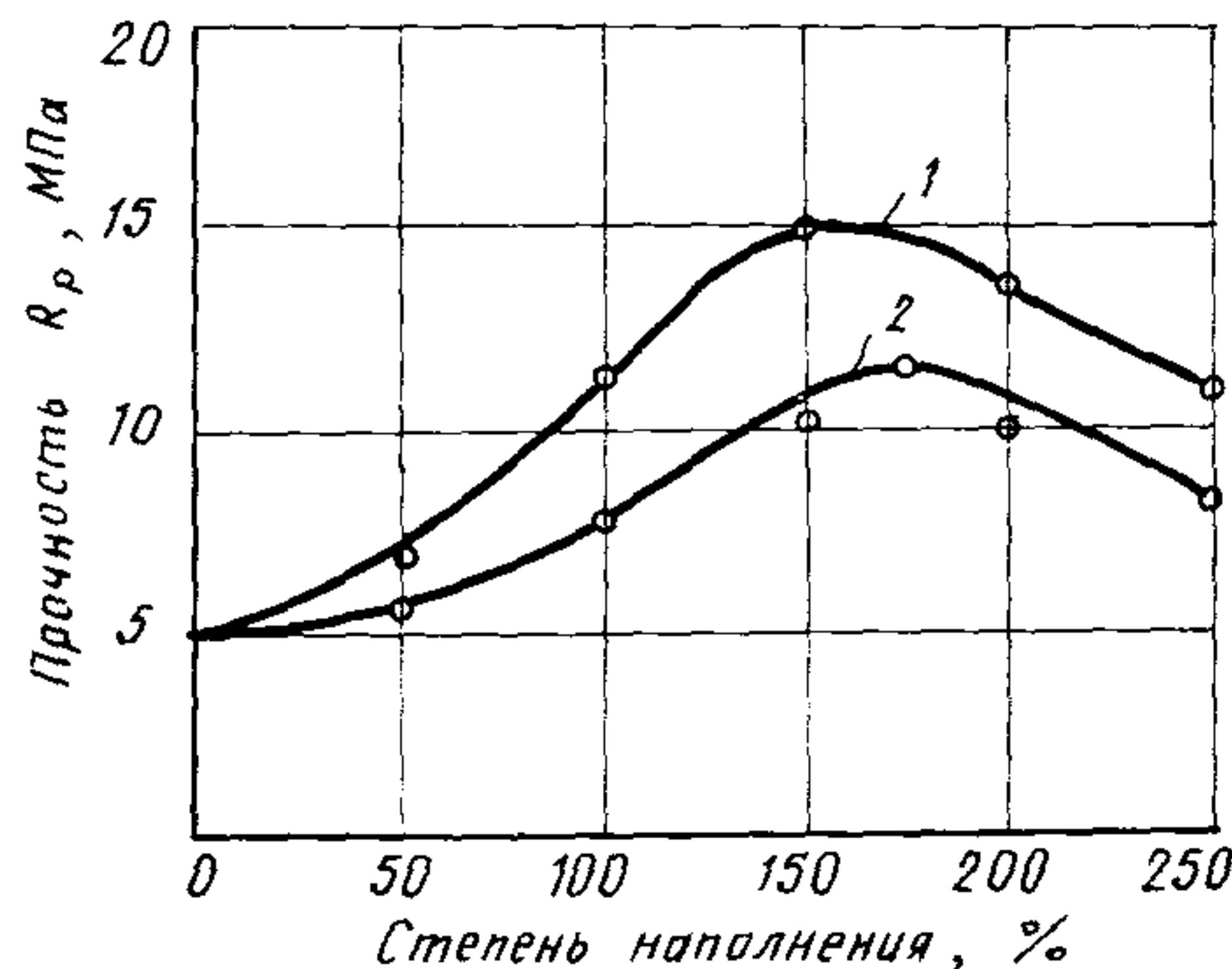


Рис.2. Изменение прочности на сжатие полимерных мастик ФАМ в зависимости от вида наполнителя и степени наполнения

1 - с андезитом; 2 - с графитом

тической вязкости смолы к вязкости смолы, равной 20 с по ВЗ-4, принятой за эталон.

4.7. Расчет составов П-бетонов проводится с определения количества мономера, олигомера или серы для оптимального состава мастики, кг.

Для полимерных мастик

$$m_{cb} = (S_h \cdot m_h \cdot \rho_{cb} \cdot \delta \cdot \eta_{usl}) \cdot 10^{-3}; \quad (3)$$

В зависимости от степени наполнения связующего минеральными наполнителями определяют среднеприведенную толщину пленки связующего (рис.1 и 2).

Для полимербетонов

$$\delta = \frac{m_{cb} \cdot \eta_{usl}}{S_h \cdot m_h \cdot \rho_{cb}}, \quad (1)$$

для полимерсерных бетонов

$$\delta = \frac{m_{cb}}{S_h \cdot m_h \cdot \rho_{cb}}, \quad (2)$$

где δ - толщина пленки связующего, см; m_{cb} - масса связующего, г; m_h - масса наполнителя, г; S_h - удельная поверхность наполнителя, $\text{см}^2/\text{г}$; ρ_{cb} - плотность связующего, $\text{г}/\text{см}^3$;

η_{usl} - отношение фак-

для полимерсерных мастик

$$m_{cs} = (S_n \cdot m_n \cdot \rho_{cs} \cdot \delta) \cdot 10^{-3}, \quad (4)$$

где S_n - удельная поверхность наполнителя, $\text{см}^2/\text{кг}$; m_n - масса наполнителя, кг; ρ_{cs} - плотность серного связующего, $\text{кг}/\text{дм}^3$.

Расчеты, подтвержденные экспериментально, показывают, что оптимальное соотношение наполнитель:связующее ($m_n : m_{cs}$) находится в следующих пределах:

для мастик на основе эпоксидной смолы ЭД-20	1,0-1,5
то же, фурановой смолы ФАМ	1,5-2,0
" ФАЭД	2,0-2,5
" метилметакрилата ММА	3,0-3,5

4.8. Для известного гранулометрического состава сухой смеси заполнителей оптимальное количество связующего, кг, определяется следующим образом.

Для полимербетонов

$$M_{pb} = [K(S_1 m_1 + S_2 m_2 + S_3 m_3) \rho_{cs} \delta] \cdot 10^{-3}, \quad (5)$$

для полимерсерных бетонов

$$M_{psb} = [K(S_1 m_1 + S_2 m_2 + S_3 m_3) \rho_{cs} \delta] \cdot 10^{-3}, \quad (6)$$

где S_1 , S_2 и S_3 - удельная поверхность заполнителей различных фракций (щебень крупный, щебень мелкий, песок), $\text{см}^2/\text{кг}$; m_1 , m_2 и m_3 - масса заполнителей различных фракций, кг; K - коэффициент, учитывающий увеличение количества связующего, необходимое для раздвижки зерен заполнителя мастикой. $K = 1,05$.

4.9. Удельная поверхность наполнителей определяется по ГОСТ 310.3-76.

Удельную поверхность заполнителей (песка, щебня), с достаточной для практических целей точностью, можно вычислить по ситовому анализу:

$$S_{уд.п} = 0,06 \left(a_1 \frac{q_1 K_1}{\rho_{п_1}} + a_2 \frac{q_2 K_2}{\rho_{п_2}} + a_3 \frac{q_3 K_3}{\rho_{п_3}} + a_4 \frac{q_4 K_4}{\rho_{п_4}} + a_5 \frac{q_5 K_5}{\rho_{п_5}} \right), \quad (7)$$

$$S_{уд.щ} = 0,06 \left(a_1 \frac{q_1 K_1}{\rho_{щ_1}} + a_2 \frac{q_2 K_2}{\rho_{щ_2}} + a_3 \frac{q_3 K_3}{\rho_{щ_3}} + a_4 \frac{q_4 K_4}{\rho_{щ_4}} + a_5 \frac{q_5 K_5}{\rho_{щ_5}} \right). \quad (8)$$

где $S_{уд.п}$ и $S_{уд.щ}$ - удельная поверхность песка и щебня соответст-

венно, $\text{см}^2/\text{кг}$; a - коэффициент пустотности заполнителей; q_1, \dots, q_5 - остаток заполнителя, г, (при навеске 1 кг) на ситах с отверстиями соответственно 2,5; 1,2; 0,6; 0,3; 0,15 мм - для песка и на ситах с отверстиями соответственно 5; 10; 20; 30; 40 мм - для щебня; ρ_p и $\rho_{\text{щ}}$ - удельная плотность песка и щебня, соответственно, $\text{кг}/\text{дм}^3$; K_1, \dots, K_5 - коэффициенты геометрической формы заполнителя.

Значения коэффициентов "а" и "К" принимаются по таблицам: а - по табл.4; К - по табл.5.

Удельная поверхность наиболее распространенных наполнителей и заполнителей приведена в табл.6.

4.10. При проектировании и расчете начальных составов П-бетонов гранулометрический состав сухой смеси заполнителей обычно неизвестен и подлежит определению.

Исходя из условий получения П-бетонов с минимальной пористостью прочностью и достаточно хорошей удобоукладываемостью при наименьшем расходе связующего, выбор составов сухой смеси производится по методу полупрерывистой гранулометрии.

Примечание. Сущность полупрерывистой гранулометрии заключается в том, что наполнитель (минеральная мука) и песок имеют естественную непрерывную гранулометрию, а щебень строго фракционируется в соответствии с теорией плотной упаковки.

4.11. Для получения плотного и достаточно пластиичного П-бетона необходимо, чтобы полимерная мастика заполнила все пустоты между зернами песка и щебня и раздвинула их на величину, равную оптимальной толщине связующего. При этом одна массовая часть мастики может заполнить пустотность следующего количества песка:

$$M_n = \rho_n \frac{\frac{1}{V_o + d} - \frac{m_{cm}}{m_n}}{\rho_n} = (1,3 \dots 1,4) \frac{0,375 + 0,4}{0,4 + 0,5} = 1,12 \dots 1,20, \quad (9)$$

где M_n - расчетное количество песка, кг; ρ_n - средняя плотность песка, $\text{кг}/\text{л}$, $\rho_n = 1,3 \dots 1,4 \text{ кг}/\text{л}$; ρ_n - удельная плотность наполнителя (муки), $\text{кг}/\text{л}$; m_{cm} - масса смолы или серы, кг; m_n - масса наполнителя, кг; V_o - объем пустот в песке, л; $V_o = 0,4 \text{ л}$; d - коэффициент удобоукладываемости, равный 0,5.

Таблица 4

Вид заполнителя	Значение коэффициента α при стандартном наборе сит				
	α_1	α_2	α_3	α_4	α_5
Кварцевый песок	2,70	5,40	11,00	22,30	44,50
Щебень	1,33	0,67	0,40	0,29	0,20

Таблица 5

Вид заполнителя	Значение коэффициента K при размерах зернового состава заполнителя, мм									
	Песок					Щебень или гравий				
	K_1	K_2	K_3	K_4	K_5	K_1	K_2	K_3	K_4	K_5
	2,5-5	1,2-2,5	0,6-1,2	0,3-0,6	0,3-0,15	5-10	10-20	20-30	30-40	40-50
Кварцевый песок (речной)	1,55	1,45	1,35	1,25	1,15	-	-	-	-	-
Щебень из базальта, гранита и других горных пород	-	-	-	-	-	1,80	1,85	1,85	1,85	1,85
Гравий речной	-	-	-	-	-	1,43	1,50	1,55	1,60	1,60

Таблица 6

Вид заполни- теля и на- полнителя	Размер фракций, мм										мука	
	40-20			20-10			10-5			3-0,15		
	удельная плот- ность, г/см ³	поро- стость поверх- хность, см ² /г	%	удельная плот- ность, г/см ³	поро- стость повер- хность, см ² /г	%	удельная плот- ность, г/см ³	поро- стость, повер- хность, см ² /г	%	удельная плот- ность, г/см ³	поро- стость, повер- хность, см ² /г	
Гранитный щебень	2,65	1,35	0,90	2,67	2,70	0,85	2,67	5,40	0,83	-	-	-
Базальтовый щебень	2,67	1,40	3,70	2,64	2,72	3,40	2,64	5,43	3,40	-	-	-
Известня- ковый щебень	2,60	1,41	1,27	2,60	2,82	1,20	2,60	5,40	1,20	-	-	-
Гравий речной	2,60	1,16	1,64	2,60	2,31	1,60	2,60	4,38	1,52	-	-	-
Песок квар- цевый	-	-	-	-	-	-	-	-	2,65	140	-	-
Андезито- вая мука	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2,60- 2,70	2100- 3300
Кварцевая мука	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2,50- 2,65	2500- 3200
Графитовая мука	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2,30- 2,60	3800

4.12. Таким образом, для получения плотного П-бетона с двумя фракциями щебня (расчетная пустотность 42,4 %) одна массовая часть мастики и 1,12...1,2 массовых частей песка должны заполнить 42,4 % пустот образованных щебнем. Пересчитав полученные значения в процентах, получим, что для заполнения 42,4 % образованных щебнем пустот мастики требуется 20 %, а песка 22,4 %. В окончательном виде средние значения составов тяжелых П-бетонов ($\rho = 2300-2400 \text{ кг}/\text{м}^3$) на основе полиэфирных и фурановых смол приведены в табл.7.

Таблица 7

Составляющие	Содержание, %	
	ФАМ	ПН
Щебень гранитный, D_1	50-51	50-51
То же, D_2	3,0-3,5	3,0-3,5
Песок кварцевый	22-23	22-23
Наполнитель	12-12,5	12-12,5
Фурфуролацетоновая смола (ФАМ)	8-9	-
Бензолсульфокислота (БСК)	1,5	-
Кремнефтористый натрий	1,5-2,0 от массы смолы	-
Полиэфирная смола ПН-1	-	8-9
Гипериз	-	4 от массы смолы
Нафтенат кобальта	-	8 от массы смолы

4.13. Для различных месторождений и способов переработки характерны специфическая геометрическая форма и определенная удельная поверхность зерен песка и щебня. Кроме того, необходимо учитывать влияние краевого эффекта, так как в отличие от геометрической модели с бесконечной укладкой шаров реальные конструкции имеют определенные размеры. В этом случае вокруг зерен заполнителя, граничащих с плоскостью формы или оснастки, группируется меньшее число зерен, эквивалентных соответствующим пустотам, или размеры этих пустот отличаются от размеров пустот в объеме изделия. Поэтому составы сухих смесей заполнителей, полученные расчетным путем в производственных условиях должны уточняться в каждом конкретном случае.

4.14. Для уточнения оптимального состава заполнителей по наибольшей плотности в сухом состоянии рекомендуется использовать при-

бор, схема которого представлена на рис.3.

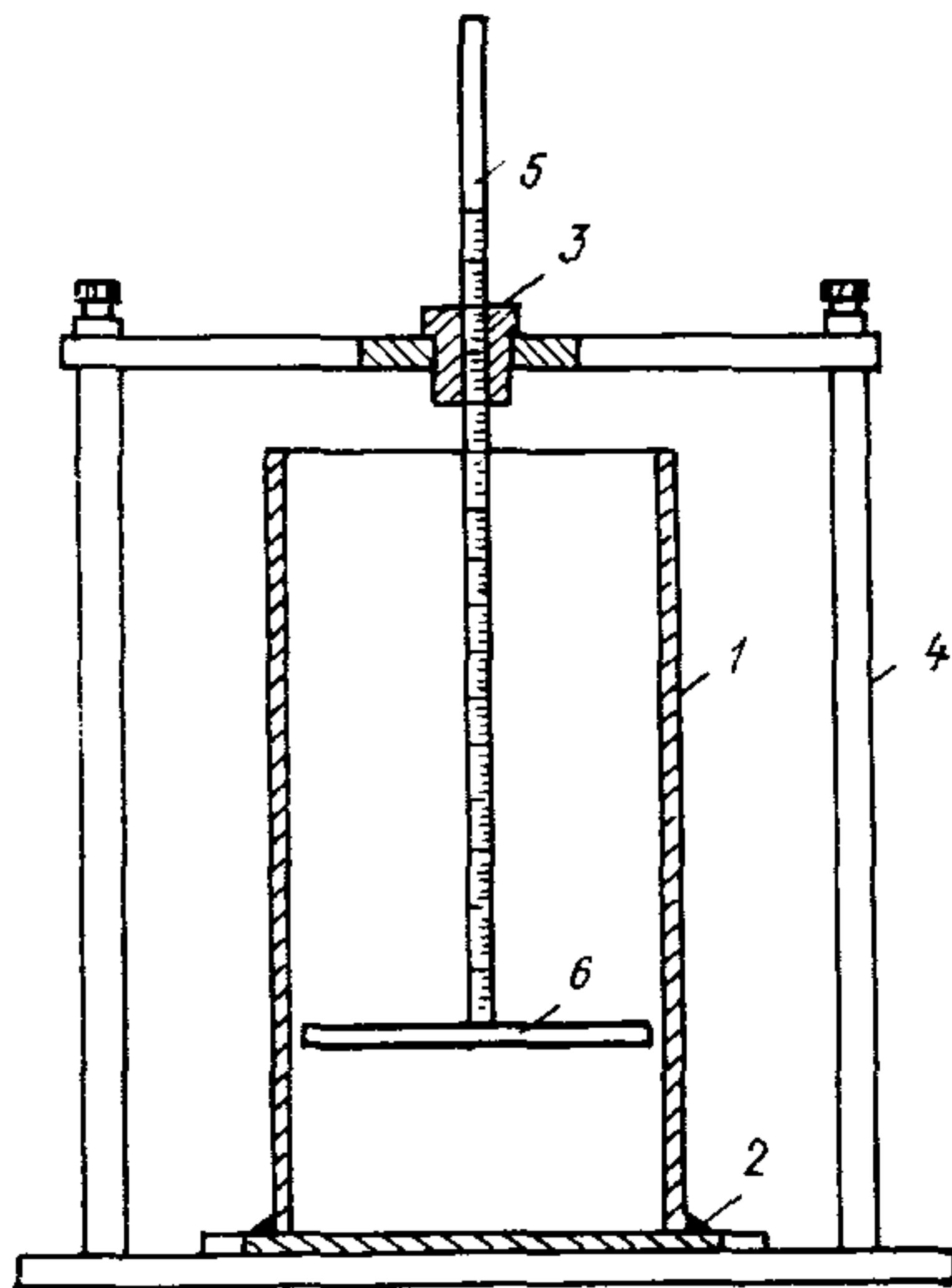


Рис.3. Схема прибора для подбора наиболее плотной смеси фракций заполнителей

1 - съемный цилиндр диаметром 160 и высотой 400 мм; 2 - основание цилиндра; 3 - направляющая втулка; 4 - стойки; 5 - свободно перемещающийся шток; 6 - диск, жестко закрепленный к штоку

В съемный цилиндр прибора насыпаются определенные объемы щебня двух фракций, которые смешиваются и виброуплотняются.

По разности между суммой объемов до смешивания и объемов, полученных после смешивания и виброуплотнения, строится график изменения плотности сухой смеси (рис.4.).

Максимальная плотность смеси соответствует наиболее плотной упаковке двух фракций. Принимая за постоянное значение массу смеси двух ранее взятых фракций, к ней добавляют массу третьей (более мелкой фракции) и определяют максимальную массу. Таким образом, можно последовательно осуществить подбор сухого состава заполнителей с любым количеством фракций.

- Примечания.
1. Прибор струбцинами крепится к плите лабораторного вибростола.
 2. При внутреннем диаметре цилиндра 160 мм максимальный размер щебня не должен превышать 50 мм.

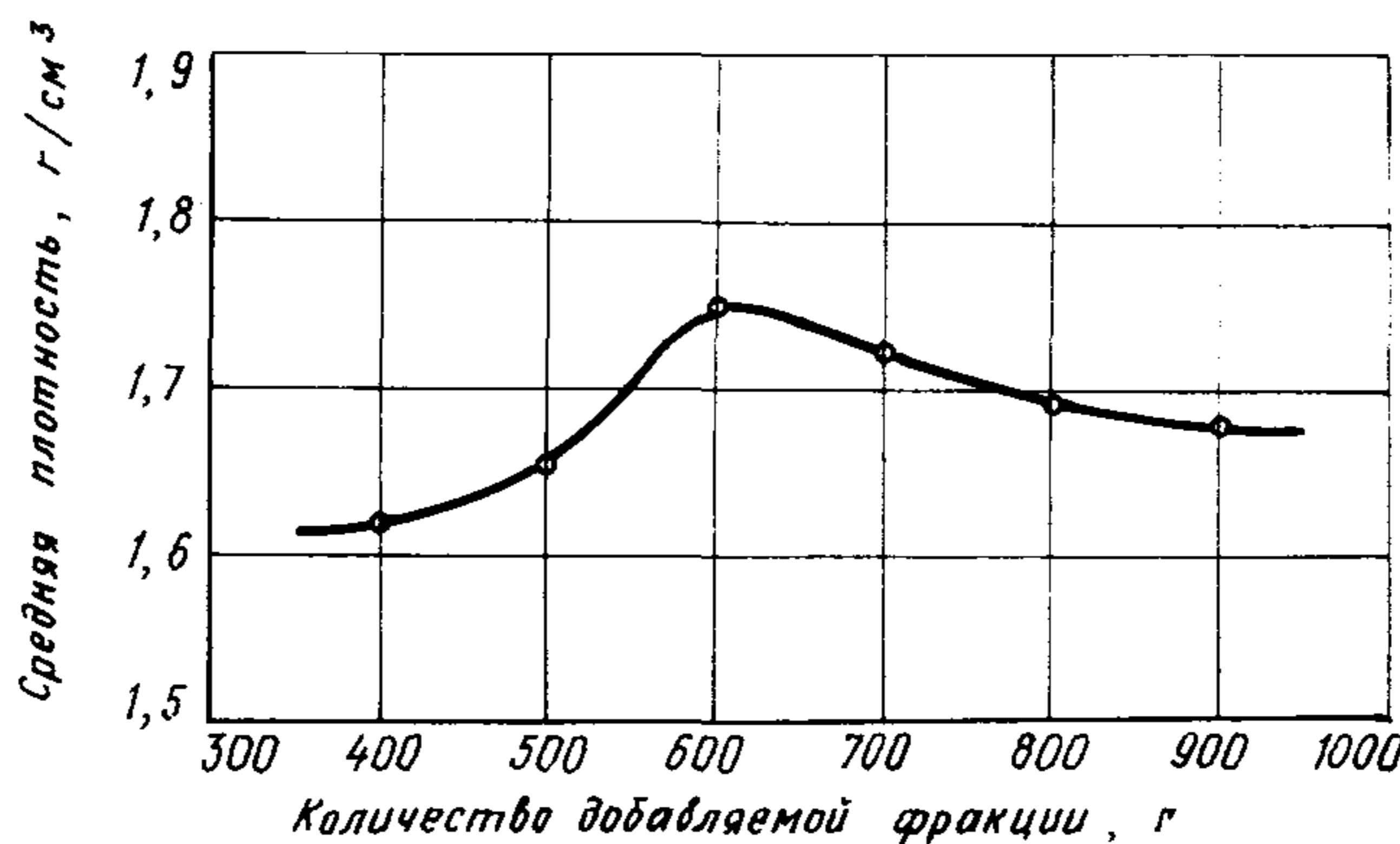


Рис.4. Изменение средней плотности сухой смеси щебня крупной фракции в зависимости от количества щебня более мелкой фракции

5. КОРРЕКТИРОВКА НОМНАЛЬНЫХ СОСТАВОВ П-БЕТОНОВ С УЧЕТОМ ВЛИЯНИЯ ТЕМПЕРАТУРНЫХ И УСАДОЧНЫХ НАПРЯЖЕНИЙ

5.1. При отверждении термореактивных синтетических смол за счет экзотермических реакций полимеризации или поликонденсации общее количество выделяемого тепла составляет от 250 до 590 кДж/кг. Ненаполненные полизэфирные, фурфуролацетоновые, и многие другие синтетические смолы и мономеры не могут быть отверждены в значительных объемах, так как в процессе полимеризации или поликонденсации они разогреваются до 250–300 °С. При такой температуре может наступить термическая деструкция полимера и появляются большие температурные напряжения, которые полностью разрушают изделие.

5.2. Перед организацией выпуска новых изделий для каждой конкретной конструкции необходимо рассчитать максимальные температурные напряжения и сравнить их с времененным сопротивлением полимербетона растяжению.

$$\sigma_t = \frac{(\alpha \Delta t_{\max} - \alpha_0 t_1) (E_{pb} - K t_{\max}) \cdot 10^3}{1 - \mu} \psi, \quad (10)$$

где σ_t – температурные напряжения, МПа; E_{pb} – модуль упругости полимербетона, МПа; K – коэффициент, равный 0,95 МПа/°С; t_1 и t_{\max} – температура саморазогрева на поверхности и в центре се-

чения соответственно, $^{\circ}\text{C}$; α - коэффициент температурных деформаций, $1/^{\circ}\text{C}$; μ - коэффициент Пуассона; ψ - коэффициент релаксации температурных напряжения, равный 0,6–0,7.

5.3. Если температурные напряжения окажутся выше допустимых, необходимо пересмотреть номинальный состав полимербетона и снизить количество связующего. Если по технологическими или другим условиям снизить количество связующего не представляется возможным, следует изменить геометрическую форму конструкции таким образом, чтобы улучшить теплообмен с окружающей средой. Весьма эффективным способом является образование конструктивных пустот или полостей, так как наличие пустот и более развитая поверхность конструкции обусловливают снижение общего объема полимербетона, укладываемого в форму, и улучшают теплообмен с окружающей средой.

5.4. Усадочные деформации, не проявляющиеся в процессе отверждения полимербетонов и полимерсерных бетонов, вызывают появление внутренних усадочных напряжений. При этом на поверхности конструкции развиваются напряжения сжатия, а в центре сечения – напряжения растяжения. Эти напряжения в ряде случаев могут привести к появлению усадочных трещин.

5.5. Максимальные усадочные напряжения армированных П-бетонов могут быть определены по формуле

$$\sigma_{us} = \frac{U_{ost} E_{pb} A \Psi_1}{(1 - \mu)(1 + m) \cdot 10^3}, \quad (\text{II})$$

где σ_{us} – усадочные напряжения, МПа; U_{ost} – величина остаточной, непроявившейся усадки П-бетона, мм/м, $U_{ost} = U_{max} - U_{pr}$; U_{max} – максимальная усадка ненаполненного связующего, мм/м; U_{pr} – проявившаяся усадка П-бетона, мм/м; E_{pb} – модуль упругости П-бетона, МПа; A – величина упругих деформаций, мм/м, (0,3–0,4); μ – коэффициент Пуассона; ψ , – коэффициент релаксации усадочных напряжений, (0,4–0,6); m – коэффициент приведения, определяемый по формуле

$$m = \frac{E_{st} \cdot 10^2}{E_{ct} \cdot \nu},$$

где E_{st} – модуль упругости стали, МПа; ν – коэффициент армирования конструкции, %.

5.6. Для П-бетонных конструкций, работающих на растяжение и изгиб, усадочные напряжения наиболее опасны, так как в этом случае возможно наложение напряжений от внешних силовых нагрузок на усадочные напряжения и в материале могут появиться усадочные трещины.

Для снижения критических величин усадочных напряжений в состав полимербетонов необходимо вводить поверхностно-активные вещества (ПАВ) типа алкамона или октадециламина в количестве 1-2 %. Для полимерсераных бетонов следует использовать модификаторы типа хлорпрафина ХП-II00, тиокола или дициклопентадиена.

6. МЕТОДИКА РАСЧЕТА НАЧАЛЬНЫХ СОСТАВОВ ПОЛИМЕРБЕТОНОВ С ФИКСИРОВАННЫМ ЩЕБЕНОЧНЫМ КАРКАСОМ

6.1. Технология формования с фиксированным щебеночным каркасом распространяется на мелкоразмерные детали прямоугольной формы типа плит, стоек, направляющих и т.п.

6.2. Эта технология позволяет совместить в единую операцию процессы приготовления смеси и ее формования.

6.3. Использование технологии формования с фиксированным щебеночным каркасом обеспечивает сокращение расхода связующего, снижение усадки, повышение стабильности геометрических размеров и прочностных характеристик.

6.4. Формование деталей из полимербетонов с фиксированным щебеночным каркасом производят в следующей последовательности:

укладка отдоцированного количества щебня в форму и уплотнение его вибрацией в течение 2-3 мин;

фиксация уплотненного щебеночного каркаса перфорированной крышкой;

заполнение пустот в щебеночном каркасе полимерраствором.

6.5. Подбор начального состава полимербетона с фиксированным щебеночным каркасом осуществляют в следующей последовательности:

определение оптимального состава kleящей мастики и отношения наполнителя к мономеру или олигомеру ($m_n : m_{cv}$);

подбор фракционного состава щебня и определение пустотности при укладке его в форму;

расчет состава растворной части полимербетона, исходя из пустотности щебеночного каркаса.

6.6. В соответствии с пунктом 4.7 настоящих Рекомендаций, по формуле (3) определяют количество мономера или олигомера для полу-

чения оптимального состава полимерной мастики с учетом коэффициента 0,6-0,7.

6.7. Пустотность щебеночного каркаса определяется по формуле

$$\Pi_{щ} = 1 - (1 - \Pi_0) \cdot f , \quad (I3)$$

где Π_0 - пустотность щебня фракции 10-20 мм, определяется в емкости 10x10x10 см; f - эмпирический коэффициент, учитывающий уменьшение пустотности щебня за счет использования двухфракционного состава. В диапазоне

$$\frac{m_{5-10}}{m_{10-20}} = 0,2 \dots 0,7 \text{ значение } f = 1,02;$$

ρ - коэффициент, учитывающий изменение пустотности в зависимости от размеров формы детали.

$$\rho = 1 - (f_1 - \frac{l_{min}}{V_\varphi}) f_2 \quad (I4)$$

l_{min} - минимальный размер формы, м; V_φ - объем формы, m^3 ; f_1, f_2 - эмпирические коэффициенты, равные $f_1 = 0,01 \text{ I/m}^2$; $f_2 = 7,65-7,7 \text{ m}^2$.

6.8. Расход щебня $M_{щ}$, т, на одну форму (деталь) определяется по формуле

$$M_{щ} = (1 - \Pi_{щ}) V_\varphi \cdot \rho_{щ} , \quad (I5)$$

где $\Pi_{щ}$ - пустотность щебня, определенная по формуле (I3); V_φ - объем формы, детали, m^3 ; $\rho_{щ}$ - плотность щебня, t/m^3 .

6.9. Количество полимерраствора, т, для заполнения пустот щебеночного каркаса, определенных по п.6.5 настоящих Рекомендаций, находится в зависимости от $\Pi_{щ}$. При этом количество песка M_n , т, в составе полимерраствора определяется по формуле

$$M_n = V_\varphi \cdot \Pi_{щ} \cdot \rho_n \cdot K_{3,n} , \quad (I6)$$

где ρ_n - плотность песка, t/m^3 ; $K_{3,n}$ - коэффициент заполнения пустот в щебеночном каркасе песком.

6.10. Значение $K_{3,n}$ зависит от формы зерен песка, вида связующего и отношения наибольших диаметров щебня и песка ($d_{щ}/d_n$), которое должно быть не менее 16. $K_{3,n}$ принимается по табл.8.

Таблица 8

$\frac{d_{ш}}{d_n}$	$K_{з.п}$		$K_{з.п}$	
	Дробленый песок		Речной песок	
	MMA	ФАЭД	MMA	ФАЭД
16	0,530	0,387	0,630	0,460
32	0,570	0,415	0,680	0,490
64	0,580	0,430	0,700	0,500

6.II. Количество мастики M_M , т, определяется из выражения

$$M_M = \Pi_{ш} (1 - K_{з.п}) V_\varphi \rho_M , \quad (17)$$

где ρ_M - плотность мастики, $\text{т}/\text{м}^3$.

6.12. Оптимальное соотношение наполнитель:связующее ($m_n : m_{cb}$) определенное в соответствии с п.4.7, находится в следующих пределах:
для полимербетона на MMA 1,1-1,3
для полимербетона на ФАЭД 0,8-1,0

ПРИМЕРЫ РАСЧЕТА

A. Исходные материалы:

1. Щебень гранитный фракции 5-10 мм,
пустотность $\Pi_{ш} = 0,4$; плотность $\rho_{ш} = 2,6 \text{ т}/\text{м}^3$.
2. Песок дробленый гранитный; $d_{ш} / d_n = 16$;
размер зерен 0,3-0,6 мм; $\rho_n = 2,6 \text{ т}/\text{м}^3$.
3. Мука диабазовая, $\rho_n = 2,8 \text{ т}/\text{м}^3$.
4. Связующее - компаунд на MMA, $\rho_{cb} = 1 \text{ т}/\text{м}^3$.

Количество щебня на 1 м^3 формы ($V_\varphi = 1$) определяем по формуле (15):

$$M_{ш} = (1 - \Pi_{ш}) V_\varphi \rho_{ш} = (1 - 0,4) \cdot 1 \cdot 2,6 = 1,56 \text{ т.}$$

Количество песка определяем по формуле (16):

$$M_n = V_\varphi \cdot \Pi_{ш} \cdot \rho_n \cdot K_{з.п} = 1 \cdot 0,4 \cdot 2,6 \cdot 0,53 = 0,55 \text{ т.}$$

Принимаем соотношение между количеством наполнителя и связующего равным 1,3; плотность мастики $\rho_M = 1,57 \text{ т}/\text{м}^3$.

Количество мастики находим по формуле (I7):

$$M_M = \Pi_{\Psi} (1 - K_{3,p}) V_{\phi} \rho_M = 0,4 \cdot 0,47 \cdot 1 \cdot 1,57 = 0,3 \text{ т.}$$

Количество связующего и наполнителя:

$$M_{cv} = 0,3 \cdot \frac{1,3}{2,3} = 0,17 \text{ т.}$$

$$M_n = 0,3 \cdot \frac{1}{2,3} = 0,13 \text{ т.}$$

Расход составляющих на 1 м³ полимербетона приведен в табл. 9 и 10.

Таблица 9

Составляющие	Расход на 1 м ³ полимербетона		
	по массе	по объему	
	кг	%	%
Щебень	1560	64,7	60
Песок	550	22,8	21,2
Наполнитель	170	7,1	6,0
Компаунд ММА	130	5,4	12,8

Таблица 10

Составляющие	Расход на 1 м ³ полимербетона		
	по массе	по объему	
	кг	%	%
Щебень	1560	66,4	60
Песок	400	17,0	15,5
Наполнитель	195	8,3	7,0
ФАЭД	195	8,3	17,5

Б. Исходные материалы – те же, что в А, кроме связующего.

Связующее – ФАЭД, $\rho_{cv} = 1,126 \text{ т/м}^3$, $M_{\Psi} = 1,56 \text{ т.}$

$$M_n = V_{\phi} \cdot \Pi_{\Psi} \cdot \rho_n \cdot K_{3,p} = 1 \cdot 0,4 \cdot 2,6 \cdot 0,387 = 0,40 \text{ т.}$$

Соотношение $m_n : m_{cv}$ принимаем равным 1, $\rho_M = 1,61 \text{ т/м}^3$.

$$M_M = \Pi_{\Psi} (1 - K_{3,p}) V_{\phi} \rho_M = 0,4 \cdot 0,613 \cdot 1 \cdot 1,61 = 0,39 \text{ т.}$$

$$M_{cv} = M_n = \frac{0,39}{2} = 0,195 \text{ т.}$$

Приложение

ТЕРМИНОЛОГИЯ И КЛАССИФИКАЦИЯ П-БЕТОНОВ

1. Из общей группы П-бетонов в настоящих Рекомендациях рассматриваются методы подбора составов только полимербетонов и полимерсерных бетонов (см. упрощенную схему рис.5).

2. Под полимербетонами понимаются бесцементные составы на основе синтетических смол (мономеров или олигомеров) с преимущественно кислотостойкими заполнителями и наполнителями различной дисперсности.

3. Полимербетоны и полимерсерные бетоны содержат в своем составе три фракции наполнителей и заполнителей: тонкодисперсные наполнители с размером частиц менее 0,15 мм и удельной поверхностью 2500–3000 см²/г, заполнители – песок с модулем крупности от 2 до 3 и щебень с размером зерен до 40 мм. В отличие от полимербетона полимерраствор (мелкозернистый полимербетон) не содержит в своем составе щебня. Полимерные мастики содержат только одну тонкодисперсную фракцию наполнителя.

4. Полимербетоны и полимеррастворы классифицируются следующим образом: для неармированных материалов после наименования "полимербетон" указывается сокращенное название полимерного связующего и вид основного наполнителя. Для армированных материалов (армополимербетонов) перед названием указывается вид армирующего материала. Армирование полимербетонов и полимерсерных бетонов возможно стальной арматурой, рубленным стекловолокном и стеклопластиковой арматурой.

Например: полимербетон ФАМ на графите, сталеполимербетон ПН на андезите и т.п.

5. Под полимерсерными бетонами понимаются бесцементные составы, которые содержат наполнители и заполнители, аналогичные наполнителям и заполнителям для полимербетонов, а в качестве связующего – модифицированную серу.

6. В отличие от терминологии, принятой для силикатных материалов (вяжущее, твердение и т.п.), терминология применительно к П-бетонам включает следующие выражения:

связующее – представляет собой синтетическую смолу с отвердителями, ускорителями, а при необходимости – с пластификаторами, красителями и другими компонентами или модифицированную серу.

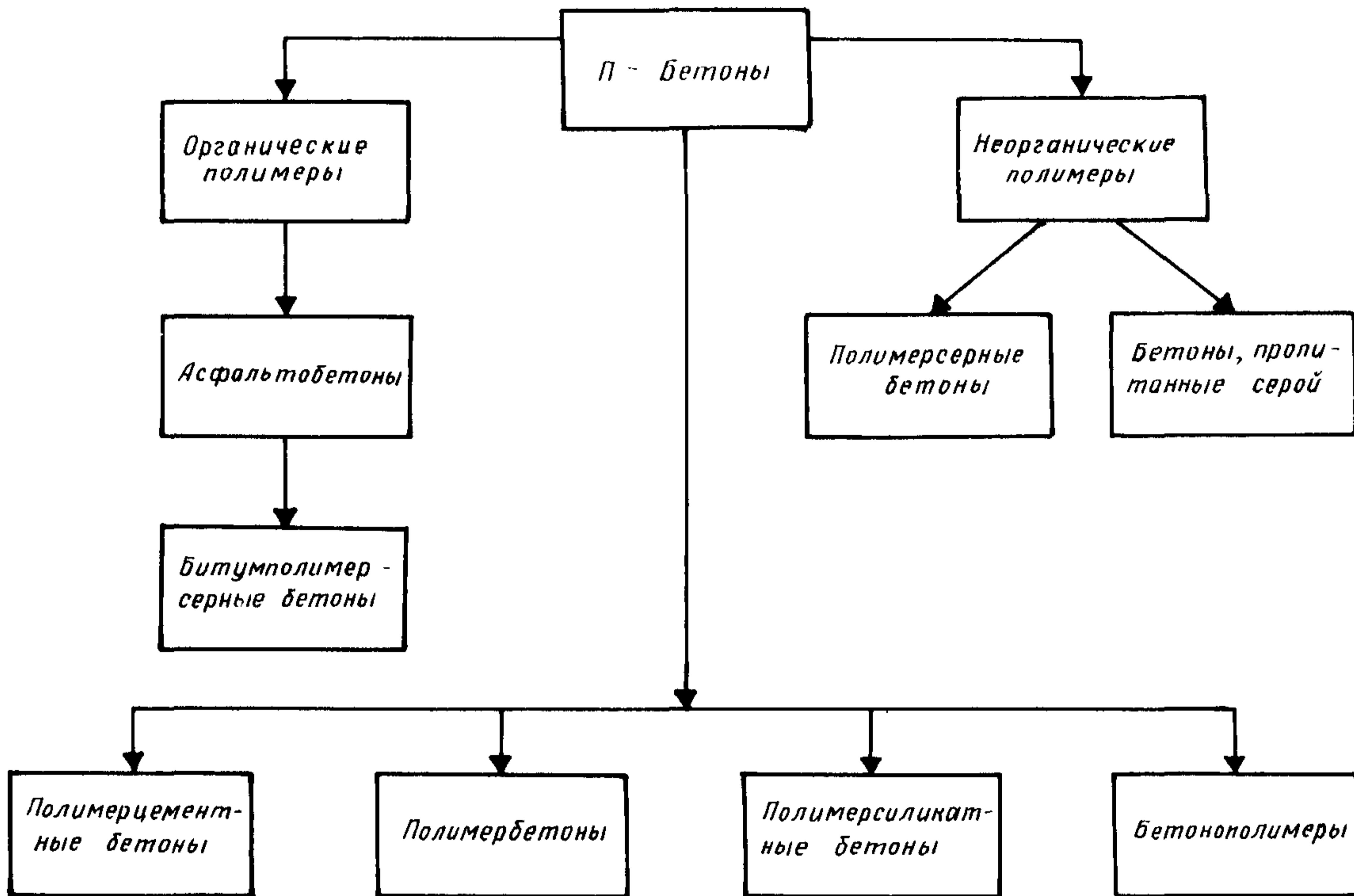


Рис.5. Схема классификации П-бетонов

отверждение – полимеризация или поликонденсация синтетического связующего. Применительно к полимерсерным бетонам, это оставление смеси до нормальной температуры и кристаллизации серы.

7. Полимербетоны и полимерсерные бетоны подразделяются по следующим признакам:

основному назначению;
виду связующего;
виду заполнителей и наполнителей.

8. В зависимости от вида наполнителей и заполнителей и их зернового состава плотность этих бетонов может изменяться в широких пределах: от 0,4 до 4,0 т/м³. Поэтому основные свойства полимербетонов и полимерсерных бетонов характеризуются не только видом синтетического связующего, но и видом наполнителей и заполнителей. В "Рекомендациях" рассматриваются тяжелые с плотностью 2,2–2,4 т/м³ и легкие с плотностью 1,2–1,8 т/м³ П-бетоны.

СОДЕРЖАНИЕ

	Стр.
Предисловие	3
1. Общие положения	4
2. Требования к материалам для приготовления П-бетонов	5
3. Исходные данные для расчета и подбора составов П-бетонов ..	9
4. Подбор номинальных составов П-бетонов	10
5. Корректировка номинальных составов П-бетонов с учетом влияния температурных и усадочных напряжений	19
6. Методика расчета начальных составов полимербетонов с фиксированным щебеночным каркасом	21
Приложение. Терминология и классификация П-бетонов	25

НИИЖБ Госстроя СССР

Рекомендации по подбору составов П-бетонов

Научный редактор И.М.Дробященко

Отдел научно-технической информации НИИЖБ
109389, Москва, 2-я Институтская ул., д.6

Редактор Т.А.Кириллова

Подписано в печать 28 ноября 1986 Заказ № 506
Формат 60x84/16. Ротапринт. Усл.кр.-отт.1,7. Уч.-изд.л.1,7.
Т - 300 экз. Цена 26 коп.

Типография ПЭМ ВНИИС Госстроя СССР
121471, Москва, Можайское шоссе, д.25