



**Beton Teknisyeni
El Kitabı**





www.yapichem.com.tr

Değerli Müşterilerimiz,

İncelemekte olduğunuz kitapçık, "Hazır Beton" sektöründe çalışan laboratuvar teknisyenlerinin kullanımı için, test aşamaları ve uygulama gereklilikleri göz önünde bulundurularak, Yapıchem'in uzman ekibi tarafından hazırlanmıştır.

Kitapçıkta, deneyler, numune alma teknikleri, tayin yöntemleri, aygıtlar ve bunların kullanım şekilleri ile ilgili detaylı bilgiler yazılı ve görsel olarak verilmiştir. Yapılmış olan deneylerde elde edilen sonuçlar ayrıntılı şekilde aktarılmış ve belirtilen şekilde gerçekleştirilecek olan beton testlerinde, ilgili birim çalışanlarınız için bir başvuru kaynağı olması amaçlanmıştır.

Ayrıca, betonun maruz kalacağı etki sınıflarına göre beton karışımı ve özellikleri için önerilen sınır değerler, betonun nihai dayanımı ve dayanıklılığını etkileyen sıcak ve soğuk hava şartlarında beton dökümü, taze ve sertleşmiş betondaki olası çatlakların sebepleri ve tüm bunlarla ilgili alınması gereken önlemler detaylandırılmıştır. Beton Sınıfları ve Dayanımları Tablosu ile Çimento Sınıfları Tablosu bilgi amaçlı eklenmiştir. Bu kitapçık, TS EN 206 Standardı, TSE ve Türkiye Hazır Beton Birliği teknik verileri dikkate alınarak hazırlanmıştır. Yapıchem, yanlış uygulamalar ve diğer nedenlerden ötürü meydana gelebilecek aksaklıklar ile ilgili hukuki bir sorumluluk taşımaz.

Fatih ARICAN

Yönetim Kurulu Başkanı



İÇİNDEKİLER

AGREGALARDAN NUMUNE ALMA (TS EN 932-1-932-2) _____	04
ÖZGÜL AĞIRLIK ve SU EMME TAYİNİ YÖNTEMLERİ (TS EN 1097-6) _____	04
A İnce Agreganın Özgül Ağırlığı ve Su Emme Oranı Tayini Yöntemi _____	04
A.1 Aygıtlar _____	04
A.2 Deney Numunesi _____	04
A.3 İşlem _____	05
ELEK ANALİZİ DENEYİ (TS EN 933-1) _____	06
En Büyük Dane Çapı _____	06
İri Agrega _____	06
İnce Agrega _____	06
Mineral Dolgu Malzemesi _____	06
Aletler _____	06
Deney Numunesinin Hazırlanması _____	07
Deneyin Yapılması _____	06
Eleme _____	07
METİLEN MAVİSİ ÇÖZELTİSİNİN HAZIRLANMASI _____	08
Aygıtlar _____	08
İşlem _____	08
METİLEN MAVİSİ DENEYİ (TS EN 933-9) _____	08
Aygıtlar _____	08
İşlem _____	09
AGREGADA RUTUBET TAYİNİ (TS 3523) _____	09
GRANÜLOMETRİ DENEYİ _____	10
Granülometri _____	10
En Büyük Dane Çapı _____	10
SLUMP (ÇÖKME) TAYİNİ DENEYİ (TS EN 12350-2) _____	11
Aygıtlar _____	11
Deney _____	12

TAZE BETONDA YOĞUNLUK VE HAVA MİKTARININ BASINÇ ÖLÇME METODU İLE TAYİNİ _____	13
Taze Betonda Yoğunluk (TS EN 12350-6) _____	13
Taze Betonda Hava Muhtevası (TS EN 12350-7) _____	14
BETON DENEY NUMUNELERİNİN HAZIRLANMASI (TS EN 12350-1) _____	14
Numunelerin Hazırlanacağı Yer _____	14
Betonun Numune Kalıplarına Yerleştirilmesi _____	14
Numune Kalıplarındaki Betonun Sıkıştırılması _____	15
B Sıkıştırma Yöntemleri _____	15
B.1 Şişleme _____	15
B.2 Vibrasyon _____	15
Numune Yüzeylerinin Düzlenmesi _____	16
DENEY NUMUNELERİNDE BASINÇ DAYANIMININ TAYİNİ (TS EN 12390-3) _____	16
Numunenin Hazırlanması ve Yerleştirilmesi _____	16
Yükleme _____	16
Sonuçların Gösterilmesi _____	17
BETON KARIŞIMI VE ÖZELLİKLERİ İÇİN ÖNERİLEN SINIR DEĞERLER (TS 13515) _____	18
Çizelge F.1.1 _____	18
Çizelge F.1.2 _____	20
SICAK HAVA ŞARTLARINDA BETON DÖKÜMÜ _____	22
SOĞUK HAVA ŞARTLARINDA BETON DÖKÜMÜ _____	22
BETONARME YAPILARDA ÇATLAK TİPLERİ ve ÇATLAK TİPLERİ TABLOSU _____	24
Yapısal Çatlaklar _____	25
Uygulama Kökenli Çatlaklar _____	25
C Taze Beton Çatlakları _____	26
C.1 Oturma Çatlakları _____	26
C.2 Plastik Rötire (Büzülme) Çatlakları _____	26
D Yaşlanmış Beton Çatlakları _____	27
ÇİMENTO SINIFLARI TABLOSU _____	28
BETON SINIFLARI ve DAYANIMLARI TABLOSU _____	28

AGREGALARDAN NUMUNE ALMA (TS EN 932-1-932-2)

Bir agregaya yığınının numune alırken dikkat edilmesi gereken en önemli husus, alınan numunenin agregaya yığınını temsil etmesidir. Tersi durumlar yanlış sonuçlar doğurur. Numuneyi yığının tepe ya da etek bölümünden değil, orta noktalardan değişik bölgelerden dikkatlice almak gerekir. Toplanan örnekleri homojen şekilde karıştırılıp, bir deneye yetecek şekilde küçültmek gerekir. Bu işlem, bölgeç ya da çeyrekleme yöntemiyle yapılır. Laboratuvar numunesi çalışma yüzeyine konular. Koni oluşturacak şekilde numune tam olarak karıştırılır ve kürekle numuneler alınmak sureti ile yeni bir koni oluşturulur. Bu işlem 3 defa tekrar edilir. Her bir kürek dolusu numune, agregalar oluşturulan yeni koninin tepesinden, her kenardan gelecek ve tam bir dağılım sağlayarak farklı büyüklüklerin iyi bir şekilde karışmasına imkân verecek şekilde dökülmelidir. Belirlenen deney kısmı elde edilinceye kadar karıştırma ve çeyrekleme işlemi tekrarlanır.



Şekil 1: Dörtleme Metodu ve Bölgeç Aleti

ÖZGÜL AĞIRLIK VE SU EMME TAYİNİ YÖNTEMLERİ (TS EN 1097-6)

Beton karışım hesabını yapabilmek için üretimde kullanılacak agreganın özgül ağırlıklarını bilmek gerekir. Özgül ağırlık, agregaya tanelerinin işgal ettiği mutlak birim hacminin ağırlığıdır.

İNCE AGREGANIN ÖZGÜL AĞIRLIĞI VE SU EMME ORANI TAYİNİ YÖNTEMİ

Aygıtlar

- Terazisi: 2 kg çekerli 0,1 g duyarlı bir terazi
- Tablalı Isıtıcı veya Hava Üfleme Isıtıcı: Deney numunesinin yakın çevresindeki sıcaklığı $105^{\circ}\text{C} \pm 5^{\circ}\text{C}$ çıkarabilecek güçte gaz veya elektrik ısıtmalı bir tabla veya hava üfleme bir ısıtıcı
- Ölçü Kabı: 500 veya 1000 ml'lik cam bir ölçü kabı
- Cam Levha: Ölçü kabının üstünü kapatabilecek büyüklükte bir cam levha
- Metal Kalıp: Üst iç çapı 40 ± 3 mm, alt iç çapı 90 ± 3 mm, yüksekliği 75 ± 3 mm olan kesik koni şeklinde ve et kalınlığı az $0,8$ mm metal kalıp
- Metal Sıkıştırıcı: 340 ± 15 g kütleli, çapı 25 ± 3 mm olan düz dairesel kesitli bir sıkıştırma yüzeyi içeren metal sıkıştırıcı
- Vakum Pompası
- Havlu veya benzeri kurutma bezleri, tavalar, mala, vantilatör, desikatör ve termometre

Deney Numunesi

Deneylerde kullanılacak deney numunesi miktarı, en büyük tane büyüklüğüne bağlı olarak değişir. Buna göre hangi deney numunesinin kaç kg olacağı Çizelge 1'de verilmiştir.

En büyük tane büyüklüğü (mm)	0,25	0,50	1	2	4	8	16	31,5
Deney numunesi miktarı (kg)	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	1,5	2	2

Çizelge 1: Özgül Ağırlık Tayini İçin Gerekli Deney Numunesi Miktarları

İşlem

TS EN 932-2'ye uygun olarak ve Çizelge 1'de gösterilen yaklaşık miktarda oluşturulmuş deney numunesi su içerisinde 24 saat bekletildikten sonra ince taneleri kaybolmayacak şekilde suyu süzülerek akıtılır ve bir tava içine yayılır. Tava, tablalı ısıtıcı üzerine koyularak kurutulur. Gerek görülürse vantilatör ile hava akımı oluşturularak ve sürekli karıştırılarak çabuk kurumaması ve böylece doygun kuru yüzey haline çabuk gelmesi sağlanır. Doygun kuru yüzey hali, ince agreganın koyu (ıslak) renkten açık (kuru) renge değişmeye başladığı anın hemen sonrasındır. Doygun kuru yüzey halinin göz ile anlaşılması, deneyi yapanın deneyimine dayanır. Numunenin çok kurummasına özen gösterilmelidir. Doygun kuru yüzey haline erişilip erişilemediğine göz ile muayene ederek karar verilemiyor ise kesik koni veya kesme yöntemlerinden biri uygulanır.

Doygun Kuru Yüzey Halinin Kesik Koni Yöntemi İle Belirlenmesi

Doygun kuru yüzey haline yaklaştığı sanılan numune, geniş yüzü alta gelecek şekilde duran madde kesik koni biçimli metal kalıba gevşek olarak yerleştirilip üst yüzü sıkıştırma çubuğu ile 25 kez hafifçe tokmaklanır ve kalıp yukarı doğru düşey olarak hareket ettirilerek çıkarılır. Kalıp çıkarıldığında numune kemikliğini devam ettiriyor ise serbest nem var demektir. Kurutmaya devam edilmesi ve bir süre sonra bir kez daha kesik koni uygulanması gerekir. Numunenin konikliğini serbestçe bozulduğunun görülmesi halinde doygun kuru yüzeyin sağlanmış olduğuna karar verilir. Herhangi bir neden kurutmanın gereğinden fazla yapılması halinde numuneye az miktarda su püskürtülüp karıştırılarak nemlendirildikten sonra kesik koni yöntemi uygulanır.

Doygun Kuru Yüzey Halinin Kesme Yöntemi ile Belirlenmesi

Doygun kuru yüzey durumuna geldiği sanılan numune ile yaklaşık yarım küre biçiminde bir yığın yapılır.

Yığın, mala ile düşey olarak ikiye bölündüğünde ortaya çıkan yüzey, düzlemligini koruyabiliyor ise kurutmaya devam edilir. Düşey yüzeyin kendini tutamayıp yıkıldığı, saptandığı an, doygun kuru yüzey durumudur.

Doygun kuru yüzey durumuna getirilmiş olan numune tartılır ve doygun kuru yüzey ağırlığı kaydedilir (W^2).

Etüv kurusu durumuna getirilir. Bir desikatöre koyularak oda sıcaklığına gelinceye kadar soğutulur. Soğumus numune cam ölçü kalıbına doldurulur birlikte tartılır.

Ölçü kabının daha önce saptanmış olan ağırlığı bu tartıdan çıkarılarak numunenin kuru ağırlığı belirlenir (W^2). Ölçü kabı yaklaşık 20°C su ile yarıya kadar doldurulur ve düz bir yüzey üzerinde hafif hafif vurularak (Şekil 2) ve aynı zamanda döndürülerek hava kabarcıklarının çıkması sağlanır. Kabarcıkların çıkmasını hızlandırmak için vakum pompası kullanılması uygun olabilir. Bir saat beklendikten sonra ölçü kabı yaklaşık 20°C su ile 500 ml (veya 1000 ml) işaret çizgisine kadar doldurulur ve tartılır (W^3).

$$\text{Özgül Ağırlık} = \frac{W^1}{(W^1 + W^2) - W^3}$$

W¹: Numune ağırlığı
W²: Su ile dolu ölçü kabı
ağırlığı
W³: Numune+su+kavanoz

$$\text{Su Emme} = \frac{W^1 - W}{W}$$

W: Kuru malzeme W₁: Dyk numune



Şekil 2: Özgül Ağırlık Ölçü Kabı (Piknometre)

ELEK ANALİZİ DENEYİ (TS EN 933-1)

Elek analizi deneyi, agregaların kare gözlü standart deney eleklerinden elenmesi yolu ile, tane dağılım büyüklüğünün (Şekil 3) bütün agrega karışımına ağırlıkça oranı ile 1 m³ beton içerisindeki agrega yüzdelerinin bulunmasıdır.



Şekil 3: Farklı Dane Çaplarında Agrega Yığınları

En Büyük Dane Çapı

En büyük dane çapı, bir agrega karışımının eleme işlemi sırasında tamamının geçtiği en küçük elek göz açıklığıdır.

İri Agrega

İri agrega, 4 mm göz açıklığındaki eleğin üstünde kalan agregadır.

İnce Agrega

İnce agrega, 4 mm göz açıklığındaki elekten geçen agregadır.

Mineral Dolgu Malzemesi

Mineral dolgu malzemesi, göz açıklığı 0,063 mm olan elekten geçen malzemedir.

Aletler

Terazi: Deney numunelerini en az %0,1 duyarlılıkta tartabilecek bir terazi

Elekler: TS ISO 3310-1' e uygun tel elekler

Etöv: Yeterli büyüklükte ve 110 ± 5°C a ayarlanabilir bir etöv

Böl-geç: Şekil 1'de görülen numune ayırıcı böl-geç

Deney Numunesinin Hazırlanması

Numune agregaya iyice karıştırılarak homojen duruma getirilir ve böl - geç ile deney için gereken miktarda malzeme deney numunesi olarak ayrılır. Bu ayırma ve deney numunesi hazırlama işleminde çeyrekleme metodu da kullanılabilir.

Bu metotta, agregaya düzgün dairesel bir yığın haline getirilerek, bir malanın keskin kenarı ile dört eşit kısma ayrılır. (TS EN 932-2)

Deneyin Yapılması

Deney numunesi kısmı, sabit kütleye ulaşıncaya kadar 110 ± 5°C sıcaklığa ısıtılarak kurutulur. Soğumaya bırakılır, tartılır ve kütle M1 olarak kaydedilir.

Deney numunesi kısmı bir kaba yerleştirilir ve üzerine kaplayacak kadar yeterli miktarda su eklenir. Topakların ayrılması için su içinde 24 saat bekletmek yararlı olur. Çözücü bir madde de kullanılabilir.

Sadece bu deneyde kullanılmak üzere ayrılan 0,063 mm göz açıklıklı eleğin her iki tarafı ıslatılır ve üzerine koruyucu bir elek (örneğin, 1 mm veya 2 mm göz açıklıklı) yerleştirilir. Elekler, deney eleklerinden geçen süspansiyonun çöpe veya gerekirse uygun bir kaba toplanması sağlanacak şekilde monte edilmelidir. Kabin içindekiler en üstteki eleğe boşaltılır. 0,063 mm göz açıklıklı deney eleğinden geçen su berraklaşınca kadar yıkamaya devam edilir. 0,063 mm göz açıklıklı deney eleğinin veya koruyucu eleğin, aşırı yüklenmesine, taşmasına ve hasar görmesine karşı önlem alınmalıdır. Bazı agregalar için, sadece kaptaki ince tanelerin, 0,063 mm göz açıklıklı koruyuculu deney eleğinin üzerine boşaltılması gerekir. Bu esnada numune kabında kalan iri taneli malzeme yıkamaya devam edilir ve 0,063 mm göz açıklıklı deney eleğinden geçen su berraklaşınca kadar ince taneler koruyucu elekten süzülür.

0,063 mm göz açıklıklı elekte tutulan kalıntı malzeme, 110°C ± 5°C'ta sabit kütleye ulaşıncaya kadar kurutulur. Soğumaya bırakılır, tartılır ve kütle M2 olarak kaydedilir. Yıkamış ve kurutulmuş malzeme (veya doğrudan kuru numune) elek sütununa boşaltılır.

Eleme

Sütun, el ile veya mekanik olarak sallanır. Daha sonra, en büyük göz açıklıklı elekten başlayarak elekler teker teker ayrılır. Tava ve kapak kullanılarak, hiçbir malzeme kaybı olmadığından emin olunarak, her bir elek el ile sallanır.

Mekanik elemin verimliliği; agregası tipi, eleme süresi, elek üzerindeki yük ve sallama hareketinin genlik ve frekans gibi parametrelerinden etkilenir. Bu nedenle mekanik eleme süresi dikkatli şekilde seçilmelidir. Her eleği geçen malzeme, elek sütununda bulunan bir sonraki elek üzerine konularak işleme devam edilir.

Agreganın özelliklerine bağlı olarak, elek üzerinde kalan malzeme miktarı, 1 dakika boyunca %1,0'dan daha fazla değişmiyorsa eleme işleminin tamamlandığı kabul edilir.

En büyük göz açıklıklı elek üzerinde kalan malzeme tartılır, kütlesi R1 olarak kaydedilir. En büyük göz açıklıklı eleğin hemen altındaki elek için aynı işlem uygulanır ve tutulan kütle R2 olarak kaydedilir.

Her bir elekte tutulan malzemelerin kütlesini elde etmek için, elek sütunundaki bütün eleklerle aynı işlem uygulanır. Kütleler R3, R4, Ri ve Rn olarak kaydedilir.

Her bir elek üzerinde tutulan kütle, M1 orijinal kuru kütesinin bir yüzdesi olarak hesaplanır. 0,063 mm göz açıklıklı eleğe kadar her bir elekten geçen orijinal kuru kütlelerin kümülatif yüzdesi hesaplanır. 0,063 mm göz açıklıklı elekten geçen ince tanelerin yüzdesi (f), aşağıdaki eşitlik ile hesaplanır.

$$f = \frac{(M1-M2)+P}{M1} \times 100$$

Burada;

M1: Deney numunesi kısmının kuru kütlesi (kg),

M2: 0,063 mm göz açıklıklı elek üzerinde tutulan malzemenin kuru kütlesi (kg),

P: Tavada kalan elenmiş malzemenin kütlesi (kg)'dir.

$$\text{Kuru Eleme için: } f = \frac{100P}{M1}$$



Şekil 4: Elek Analizi Seti

METİLEN MAVİSİ ÇÖZELTİSİNİN HAZIRLANMASI

Aygıtlar

- 1000 g saf su
- Metilen mavisi tozu
- Terazi: 2 kg çekerli 0,1 g duyarlı bir terazi
- 600 ve 400 devirde çalışan karıştırıcı
- 1000 ml cam beher
- Kronometre

İşlem

1000 g saf sudan 750 gram cam behere alınır, metilen mavisi tozundan 10 g suya ilave edilerek 600 devirde 45 dakika karıştırılır ve ayrı bir saklama kabına boşaltılır. İşlem sonunda geriye kalan 250 g saf su ile karıştırıcı pervanesi ve beher iyice temizlenerek 750 gramın üzerine ilave edilir. Bu çözeltiyi kullanmak için 24 saat beklenmeli ve hava almamasına dikkat edilmelidir. Bu hazırlanan sıvının raf ömrü 28 gündür. Sağlıklı deneyler için sıvının 28 gün sonunda yenilenmesi gerekmektedir.

METİLEN MAVİSİ DENEYİ (TS EN 933-9)

Aygıtlar

- Terazi: 2 kg çekerli 0,1 g duyarlı bir terazi
- Titrometre
- 600 ve 400 devirde çalışan karıştırıcı
- Cam baget
- 1000 ml cam beher
- Saf su
- Filtre kağıdı
- Metilen mavisi çözeltisi
- 2 numaralı elek
- Tepsi
- Kronometre

İşlem

Metilen mavisi deneyi Şekil 5'te görülen set ile yapılır. Deneyi yapılacak olan ince agrega 2 numaralı elekten elendikten sonra alta geçen malzemeden 200 g alınır. 500 g saf suya eklenir, 600 devirde 5 dakika karıştırılır. Titrometre 100 ml'ye kadar mavi sıvı ile doldurulur. 5 dakika sonunda 5 ml metilen mavisi çözeltisi ekleyerek 400 devirde 1 dakika boyunca karıştırılır. Karıştırma bitiminde cam baget karışıma daldırılıp filtre kağıdına damlatılır ve hale meydana gelip gelmediği kontrol edilir. Bu işlem 5 ml ekleyip 400 devirde 1 dakika karıştırılıp damlatılan sıvıda hale görülünceye dek devam edilir.

Hale ilk 4 dakikada kaybolursa, 5 ml daha boya çözeltisi ilave edilir. Hale beşinci dakikada kaybolursa, sadece 2 ml boya çözeltisi ilave edilir. Her iki durumda da hale 5 dakika süreyle varlığını sürdürünceye kadar karıştırmaya ve leke deneyleri yapılmaya devam edilir.

Formül: MB=V1/M1*10

Burada;

M1 : Deney numunesi kısmının kütlesi gramdır.

V1 : ilave edilen boya çözeltisinin toplam hacmi ml'dir.

MB değeri, 0 - 2 mm aralığının beher kilogramı için kullanılan boya miktarı, 0,1 g yaklaşımla kaydedilir.

Not: Yukarıdaki eşitliklerdeki 10 sayısı, kullanılan boya çözeltisinin hacmini, deneye tabi tutulan büyüklük aralığının beher kilogramı başına adsorplanan boya kütesine dönüştürmek için kullanılmıştır.

AGREGADA RUTUBET TAYİNİ (TS 3523)

Agregadan, uygun yöntemlerle alınan numune önce belli bir miktarı tartılarak not edilir. Daha sonra tartılan agrega, fırın kurusu hale gelene kadar ya etüvde ya da bir ocak üzerinde ısıtılır. Fırın kurusu, agrega tanesi içindeki tüm boşlukların kuru olma halidir. Fırın kurusu haline getirilen agrega yığını da soğuduktan sonra tartılır. Daha sonra aşağıdaki işlem yapılarak agrega yığınınındaki nem oranı hesaplanır.

$$\% \text{ Agregada Nem Oranı} = \frac{\text{İlk Tartım} - \text{Fırın Kurusu Tartım}}{\text{Fırın Kurusu Tartım}} \times 100$$

Şekil 5: Metilen Mavisi Seti



GRANÜLOMETRİ DENEYİ

Granülometri

Elek No(mm)	ELEKTEN GEÇEN MALZEME %			İSTENEN SINIR (TS 706) DEĞERLERİ
	I. MICİR	II. MICİR	KUM	
32	100	100	100	100
16	10	85	100	89-62
8	4	35	100	77-38
4	0	5	100	66-23
2	0	0	80	53-14
1	0	0	52	42-8
0.5	0	0	28	28-6
0.25	0	0	8	15-2

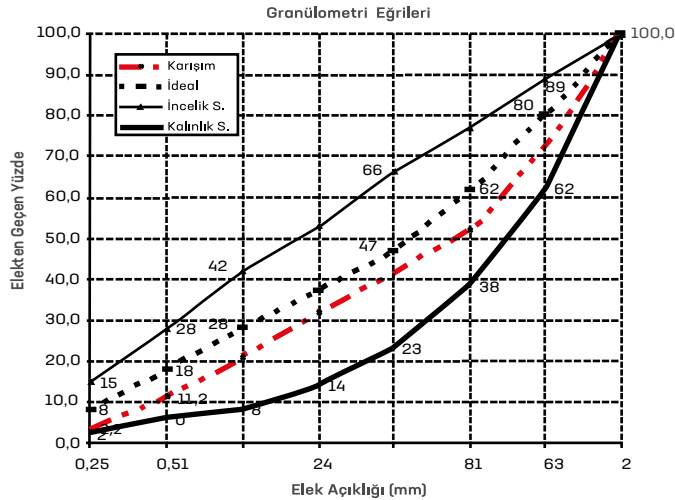
Çizelge 2: Elekten Geçen Yüzdeler Malzeme Miktarının Sınır Değerleri

Bir agregada belirli boyutlardaki tanelerin dağılımını gösteren eğriye Granülometri Eğrisi denir. Agreganın granülometri eğrisi, elek analizi deneyi ile belirlenir. TS EN 12620 göz önüne alındığında, elek analizi deneyinde kare 3 ayrı temel elek setinden elekler kullanılır. Bir agregaya yığılı üzerinde elek analizi deneyinin nasıl yapılacağı TS EN 933-1'de belirtilmektedir. Çizelge 2'de eleklerden geçen %, malzeme miktarları için bir örnek verilmiştir.

En Büyük Dane Çapı

Verilere göre, kullanılacak agreganın en büyük tane büyüklüğü 32 mm'dir. I numara micir, II numara micir ve kum birlikte kullanılacağından, bu aşamada agregaların karışım oranları saptanır.

Agrega bölümünde verilen bilgilerle yapılan değerlendirmeler sonucu I. kırmataştan % 25, II. kırmataştan % 35 ve kumdan % 40 alınarak Çizelge 3'te verilen granülometride bir karışım sağlanmaktadır.



Çizelge 3: Granülometri Eğrisi

SLUMP (ÇÖKME) TAYİNİ DENEYİ (TS EN 12350-2)

Taze beton, kesik huni şekilli kalıp içerisine sıkıştırılarak doldurulur. Kalıbın yukarı doğru çekilerek alınmasından sonra, taze beton kütesindeki çökme mesafesi, betonun kıvam ölçüsü olarak kullanılır. Şekil 6'da slump deneyi resimler ile adım adım gösterilmektedir.



Şekil 6: Slump (Çökme) Deneyi

Aygıtlar

Kalıp, deney numunesi oluşturmak üzere, çimento hamurundan kısa sürede olumsuz etkilenmeyen ve 1,5 mm veya daha kalın metalden yapılmış olan aygıttır. Kalıp iç yüzeyinde perçin başlığı benzeri çıkıntı olmamalı, iç yüzey düzgün olmalı, yüzeyde oyuk ve çentik bulunmamalıdır. Kalıp aşağıda verilen iç ölçülere sahip, içi boş ve kesik huni şeklinde olmalıdır.

- Taban çapı: (200 ± 2) mm
- Üst yüz çapı: (100 ± 2) mm
- Yükseklik: (300 ± 2) mm

Kalıbın alt ve üst yüzü açık, birbirine paralel ve kalıp boyuna eksenine dik olmalıdır. Deney esnasında kalıbı oynatmamak için, kalıbın üst yüzüne yakın iki adet tutma parçası ve tabana yakın tespit kelepçeleri veya ayakla basma parçaları bulunmalıdır. Tabana tespit kelepçeleriyle tutturulmuş kalıp kullanımına, kelepçelerin gevşetilmesiyle kalıbı serbest bırakması esnasında kalıbı oynatmaması veya beton çökmesine etki etmemesi şartıyla izin verilir.

Sıkıştırma (Şişleme) Çubuğu, 600 ± 5 mm uzunlukta ve 16 ± 1 mm çapında, ucu yuvarlatılmış, daire kesitli düz çelikten yapılmış olmalıdır.

Huni Doldurma Başlığı (Tercihle Bağlı), su emmeyen ve çimento hamurundan kısa sürede olumsuz etkilenmeyen metalden yapılmış, kalıp üzerine yerleştirilebilmesi için geçme bileziği olmalıdır.

Cetvel, 5 mm'den daha büyük olmayan aralıklarla, 0 mm'den 300 mm'ye kadar bölümlenmiş olan. Sıfır çizgisi cetvelin ucunda bulunmalıdır.

Taban Plakası/Yüzeyi, kalıbın üzerine yerleştirileceği, su emmeyen, esnemeyen düz plaka veya diğer yüzey olmalıdır.

Tekrar Karıştırma Kabı, su emmeyen ve çimento hamurundan kısa sürede olumsuz etkilenmeyen özellikteki malzemeden yapılmış, rijit yapılı düz tepsidir. Tepsi ölçüleri, kare ağızlı kürek kullanılarak, betonun tamamıyla tekrar karıştırılmaya uygun olmalıdır.

Sınıf	Çökme (mm)
S1	10-40
S2	50-90
S3	100-150
S4	160-210
S5	> 220

Çizelge 4: Çökme Sınıfları ve Standartlarına Göre Milimetre Aralıkları

Deney

Kalıbın iç yüzeyi ile taban plakası yüzeyde serbest su kalmayacak şekilde nemlendirilir ve kalıp yatay konumdaki taban plakası/yüzeyi üzerine yerleştirilir. Kalıp, betonun doldurulması esnasında, tabana kelepçelenerek veya iki ayak basma parçasına basılarak taban plakası/yüzeyine sıkıca tespit edilir.

Taze beton, kalıba eşit kalınlıkta üç tabaka halinde ve her tabakanın sıkıştırılmış durumdaki kalınlığı, kalıp yüksekliğinin yaklaşık olarak 1/3'ü olacak şekilde doldurulur. Doldurma esnasında her tabaka, sıkıştırma çubuğu ile 25 defa şişlenerek sıkıştırılır. Sıkıştırma çubuğu darbeleri, her tabakanın yüzey alanına düzgün dağılmalıdır. En alt tabakanın sıkıştırılması esnasında, darbelerin yüzeye düzgün dağıtılması için sıkıştırma çubuğunun düşey doğrultuya göre hafifçe yatırılması ve darbelerden en az yarısının kenardan merkeze doğru spiral oluşturacak noktalara vurulması gerekir.

İkinci ve son tabaka, bütün derinliğince, sıkıştırma çubuğu bir alt tabakaya da hafifçe işleyecek şekilde sıkıştırılmalıdır. En üst tabakanın doldurulması ve sıkıştırılmasında, sıkıştırma işlemine başlanılmadan önce beton seviyesinin kalıp üst yüz seviyesinden daha yukarıda olması sağlanmalıdır. En üst tabakanın sıkıştırılması esnasında, taze beton seviyesinin kalıp üst yüz seviyesinden daha aşağıya düşmesi halinde, beton seviyesinin sürekli olarak kalıp üst yüz seviyesinden daha yukarıda olması sağlanacak şekilde beton ilave edilmelidir. Sıkıştırma işleminin tamamlanmasından sonra, kalıp üst seviyesinden taşan fazla beton, sıkıştırma çubuğuna kesme ve yuvarlama hareketleri (master hareketi benzeri) yaptırılarak sıyrılıp alınmalı ve yüzey tesviye edilmelidir. Taban plakası/yüzeyine dökülen beton temizlenmelidir.

Kalıp, el tutamaklarından tutularak, düşey şekilde yukarıya doğru çekilerek alınır. Kalıbın çekilme işlemi 2-5 saniye arasındaki sürede tamamlanmalı, kalıp sabit hızda çekilmeli, bu esnada beton kütesine yanal hareket veya burulma hareketi yaptırılmamalıdır.

Tüm deney işlemi, betonun kalıba doldurulmaya başlanılmasından, kalıbın çekilerek alınmasına kadar herhangi bir kesinti olmaksızın 150 saniyede tamamlanmalıdır.

TAZE BETONDA YOĞUNLUK VE HAVA MİKTARININ BASINÇ ÖLÇME METODU İLE TAYİNİ

Taze betonun birim ağırlığı, belirli bir hacim içerisine sıkıştırılarak yerleştirilmiş taze betonun birim hacimce isabet eden ağırlığının kg/m^3 olarak ifade edilmesidir.

Betonda hava miktarı, betondaki kapalı agregada boşlukları haricinde mevcut hava hacminin beton hacmine oranının yüzde olarak ifadesidir.

Taze Betonda Yoğunluk (TS EN 12350-6)

Taze beton, hacmi ve kütlesi bilinen rijit ve sızdırmaz bir kap içerisine sıkıştırılarak yerleştirilir ve daha sonra tartılır.

Kabın hacmi en az 5 lt olmalıdır. Betonun kıvamı ve sıkıştırma yöntemine bağlı olarak tam sıkışma sağlanacak şekilde kap iki veya daha fazla tabaka halinde doldurulmalıdır.

Ancak kendiliğinden sıkışan beton kullanılması durumunda kap tek işlemle doldurulmalıdır. Beton kaba yerleştikten hemen sonra tam sıkışma elde edilecek ancak ayırışma olmayacak ve yüzeye aşırı şerbet çıkmayacak şekilde sıkıştırılır.

Kendiliğinden sıkışan betonlarda herhangi bir sıkıştırma işlemi uygulanmaz. İç vibratör ile sıkıştırma yapılacaksa, yeterli olan en az süre uygulanmalıdır. Sürüklenmiş havanın tahliyesine yol açacak aşırı vibrasyondan kaçınılmalıdır.

Titreşim masası kullanılacaksa, tercihen kap masaya kelepçelenmeli ve yeterli olan en az süre kadar uygulanmalıdır. Daire kesitli veya prizmatik çubuk kullanılarak elle sıkıştırma yapılacaksa, sıkıştırma çubuğu darbeleri, kap en kesit alanına düzgün dağıtılmalıdır. Çökme sınıfı S1 ve S2'ye eş değer kıvama sahip betonlarda her tabaka, sıkıştırma çubuğu ile tipik olarak 25 darbe uygulanarak, hava cepleri veya hapsolmuş hava tahliye oluncaya kadar ancak sürüklenmiş hava çıkışına yol açmayacak sayıda şişlenmelidir.

Beton yüzeyinde büyük hava kabarcıkları çıkışı duruncaya ve sıkıştırma çubuğu darbelerinden geri kalan boşlukların dolması sağlanıncaya kadar kabın dış kenarlarına tokmakla hafifçe vurulmalıdır.

En üst tabakanın sıkıştırılmasından sonra, kap üst yüzeyi çelik mala veya perdah malası kullanılarak tesviye edilmelidir. Yüzey düz kenarlı master ile sıyırılmalı ve beton seviyesi kap üst kenarları seviyesine getirilmelidir. Daha sonra kabın dış yüzeyi temizlenmelidir.

Dolu kap terazide tartılır ve brüt ağırlıktan kabın dara ağırlığının çıkartılması sonucu kaptaki betonun net ağırlığı tayin edilir.

Taze betonun yoğunluğu (D) aşağıdaki formülle hesaplanır. Sonuç kg/m^3 olarak ve en yakın 10 kg/m^3 değere yuvarlatılarak gösterilir.

$$D = \frac{M2 - M1}{V}$$

Bu formülde;

D: Taze betonun yoğunluğu kg/m^3

M1: Kabın boş kütlesi kg

M2: Kabın, içerisindeki beton numune ile birlikte toplam kütlesi kg

V: Kabın hacmi, m^3

Taze Betonda Hava Muhtevası (TS EN 12350-7)

Kap ve kapak düzeneğinin flanşları tamamen temizlenmelidir. Kapak düzeneği yerleştirilerek kaba kelepçelenmelidir. Kapak ve kap arasında basınç kaçacağı olmaması sağlanmalıdır. Ana hava vanası kapatılır, A ve B vanaları açılır. Şırınga kullanılarak A veya B vanasından, diğer vanadan su çıkıncaya kadar cihaza su doldurulur ve su içerisindeki hava kabarcıkları tamamıyla çıkıncaya kadar cihaza tokmak ile hafifçe vurulur. Kapalı hava hücresine bağlı hava tahliye vanası kapatılır ve kapalı hava hücresi içerisine, basınç gösterge ibresi başlangıç basınç sıfır çizgisine gelinceye kadar hava pompalanır.

Basıncı havanın ortam sıcaklığına kadar soğuması için birkaç saniye beklendikten sonra biraz daha hava pompalanması veya basınçlı havanın bir miktar boşaltılması yoluyla basınç gösterge ibresi başlangıç basınç çizgisine tam olarak getirilir. Bu esnada basınç göstergesi üzerine elle hafifçe vurulur.

A ve B vanalarının her ikisi de kapatılır ve ana hava vanası açılır. Hava ölçer kabının yan yüzlerine sertçe vurulur. Basınç gösterge ibresinin gösterdiği değer, gösterge üzerine elle hafifçe birkaç defa vurulup ibrenin kararlı hale gelmesi sağlandıktan sonra görünür hava yüzdesi, A1 olarak okunur.

Deney tamamlandıktan sonra A ve B vanaları açılarak basınçlı hava boşaltılır ve kelepçeler gevşetilerek kapak düzeneği çıkartılır.



Şekil 7: Hava Tayin Cihazı

BETON DENEY NUMUNELERİNİN HAZIRLANMASI (TS EN 12350-1)

Numunelerin Hazırlanacağı Yer

Beton deney numuneleri muhafaza edilecekleri yerde veya bu yerin mümkün olduğu kadar yakınında hazırlanmalıdır. Numuneler hazırlanmalarından hemen sonra muhafaza edilebilecekleri yere taşınmalıdır. Bu sırada numunelerin sarsılmaması ve örselenmemesi için dikkat gösterilmelidir.

Betonun Numune Kalıplarına Yerleştirilmesi

Beton, numune kalıpları içerisine ikili tabakalar halinde yerleştirilir. Beton, kalıba boşaltılırken kullanılan kürek, keçe veya mala, kalıbın üst yüzü boyunca hareket ettirilerek betonun homojen bir şekilde kalıbın içine dağılması sağlanmalı ve iri agreganın ayrışması önlenmelidir. Betonun kalıp içerisine tamamen yayılması için gerektiğinde şişleme çubuğundan da faydalanılır. En üst tabaka olarak yerleştirilecek beton, sıkıştırma işleminden sonra kalıbın tam olarak dolmasını sağlayacak miktarda olmalıdır. Kalıbın tam olarak dolmadığı hallerde ilave edilecek betonun, beton harmanını temsil etmesine dikkat edilmelidir.

Numune Kalıplarındaki Betonun Sıkıştırılması

Sıkıştırma Yöntemleri

Beton deney numuneleri hazırlanırken şişleme, iç veya dış vibrasyon gibi sıkıştırma yöntemleri kullanılabilir.

Ayrıca belirtilmemişse kullanılacak sıkıştırma yöntemi betonun işlenebilirliği (çökmesi) göz önüne alınarak tayin edilir. Çökme değeri 2,5 cm'den küçük olan betonlar vibrasyon ile,

7,5 cm'den büyük olan betonlar şişleme ile sıkıştırılırlar. Çökme değeri 2,5 cm ile 7,5 cm arasında olan betonlar için her iki sıkıştırma metodu da kullanılabilir.

NOT: Su miktarları ve çökme değerleri çok küçük olan betonların sıkıştırılmasında bu standartta verilen yöntemler yeterli olmayabilir. Bu gibi betonlar için ilgili standart veya şartnamelerde tavsiye edilen sıkıştırma yöntemleri kullanılabilir.

Şişleme: Beton hacimleri (derinlikleri) yaklaşık olarak eşit olan tabakalar halinde kalıba yerleştirilir ve şişleme çubuğunun yuvarlatılmış ucu ile 25 kez şişlenir.

Silindir şeklinde kalıplarda her tabaka için gerekli şişleme darbesi sayısı Çizelge 5'te belirtilmiştir.

Silindir Çapı < cm	Her Tabaka için Darbe Sayısı
15	25
20	50
25	75

Çizelge 5: Şişleme Darbe Sayısı

Küp şeklinde veya kiriş kalıplarda her tabaka için gerekli şişleme darbesi sayısı, kalıp üst yüzey alanının her 15 cm² 'si için bir darbe olarak hesaplanır. Darbelerin kalıp yüzeyinde düzgün olarak dağılmasına dikkat edilir. En alt tabaka şişlenirken darbelerin tabakanın bütün derinliğine işlemesi sağlanmalı ancak kalıbın dibine çok şiddetle vurulmamalıdır. Diğer tabakaların şişlenmesi sırasında darbeler çubuğun bir alttaki tabakaya yaklaşık 2,5 cm kadar girmesini sağlayacak şekilde ayarlanmalıdır. Şişleme sırasında oluşabilecek boşluklar kalıbın kenarlarına hafifçe vurarak giderilmelidir. Şişlenen tabakanın kenar ve köşeleri gerektiğinde mala ile düzlenmelidir.

Vibrasyon: Beton hacimleri (derinlikleri) yaklaşık olarak eşit olan tabakalar halinde kalıba yerleştirilir. Her tabaka için içte vibrasyon işlemine tabakanın tümü yerleştirildikten sonra başlanmalıdır. Her tabaka için betonun kıvamına, vibratör türüne ve numune kalıbına bağlı olarak uygun bir vibrasyon süresi uygulanır.

Beton tabakası yüzeyinin düzgün ve parlak bir görünüm kazanması genellikle yeterli vibrasyon uygulanmış olduğunu belirtir. Betonda ayrılmaya neden olabileceğinden gereğinden fazla vibrasyondan kaçınılmalıdır.

En üst tabaka olarak yerleştirilecek betonun miktarı, vibrasyondan sonra kalıptan yaklaşık 6 mm'den fazla beton taşmamasını sağlayacak şekilde ayarlanmalıdır. Vibrasyondan sonra kalıp tam olarak dolmamışsa ilave edilecek beton, kalıbın üst yüzünden en fazla 3 mm taşacak miktarda olmalıdır.

Numune Yüzeylerinin Düzlenmesi

Sıkıştırma işleminden sonra kalıplardaki beton yüzeyi düzlemi perdahlanır. Bu amaçla, kalıp üst yüzeyinden taşan beton, şişleme çubuğu veya mala ile sıyrılır, düzlenen yüzey mala veya master ile perdahlanır. Bu işlemler en kısa zamanda ve en pratik şekilde tamamlanmalıdır. Elde edilen numune yüzeyi, kalıp kenarları ile aynı seviyede olmalı, yüzeyde kalabilecek girinti veya çıkıntılarının boyutları 3 mm'yi geçmemelidir.



Şekil 8: Beton Numune Kalıpları

DENEY NUMUNELERİNDE BASINÇ DAYANIMININ TAYİNİ (TS EN 12390-3)

Numuneler, EN 12390-4'e uygun basınç deney makinesinde (Şekil 9) kırılıncaya kadar yüklenir. Numunenin taşıyabildiği en büyük yük belirlenerek beton basınç dayanımı hesaplanır. Basınç deney makinesi, EN 12390-4'e uygun olmalıdır.

Numunenin Hazırlanması Ve Yerleştirilmesi: Numune, deney makinesine yerleştirilmeden önce yüzeyindeki fazla su kurulanır.

Deney makinesi yükleme başlıklarının yüzeyleri silinerek temizlenir ve numunenin başlıklarla temas edecek yüzeylerinde bulunan herhangi bir gevşek çıkıntı veya tane alınır.

Deney numunesi ve deney makinesinin yükleme başlığı arasında aralık ayarlama blokları (EN 12390-4) ve ilave plakalardan başka yerleştirme parçası kullanılmamalıdır.

Küp numuneler, yük uygulama yönü beton döküm yönüne dik olacak konumda yerleştirilmelidir.

Numuneler, makinenin alt yükleme başlığı üzerine merkezlenerek yerleştirilmelidir.

Küp numunelerin belirtilmiş boyutu veya silindir numunelerin belirtilmiş çapı

$\pm \%1$ 'i doğrulukla merkeze yerleştirilmelidir. İlave yükleme plakaları kullanılıyorsa, bu plakalar numunenin alt ve üst yüzeylerine göre ayarlanmalıdır.

Kullanılan deney makinesi iki kolonlu ise, küp numunelerin masterlanmış yüzeyi kolona bakacak şekilde yerleştirilmelidir.

Yükleme: 0,2 MPa/s (N/mm².s) ve 1,0 MPa/s (N/mm².s) arasında sabit bir yükleme hızı seçilmelidir. Yük, numuneye darbe tesiri olmaksızın seçilen hızdan sapma $\pm \%10$ 'u geçmeyecek şekilde en büyük yüke ulaşıncaya kadar sabit hızda uygulanmalıdır.

Sonuçların Gösterilmesi: Basınç dayanımı, aşağıda verilen eşitlik kullanılarak hesaplanır:

$f_c = F/A_c$

Burada;

f_c : Basınç dayanımı MPa (N/mm²)

F: Kırılma anında ulaşılan en büyük yük, N

A_c : Numunenin üzerine basınç yükünün uygulandığı en kesit alanı, (mm²)

Bu alan, numunenin belirtilen ölçüleri kullanılarak (EN 12390-1), numune üzerinde ölçülen gerçek boyutlar kullanılarak hesaplanır.

Basınç dayanımı en yakın 0,5 MPa'ya (N/mm²) yuvarlatılarak gösterilmelidir.



Şekil 9: Beton Presi

Uygun beton sınıfının seçiminde ve karışımının belirlenmesinde dikkate alınması gereken betonun maruz kalacağı etki sınıfları tablosu, betonun nihai dayanımını ve dayanıklılığını etkileyen sıcak ve soğuk hava şartlarında beton dökümü ve alınması gereken önlemler ile taze ve sertleşmiş betondaki olası çatlakların sebepleri ve alınması gereken önlemler aşağıda açıklanmıştır. Bilgi için beton sınıfları ve dayanımları tablosu ile çimento sınıfları tablosu eklenmiştir.

- Beton Karışımı ve Özellikleri için Önerilen Sınır Değerler
- Sıcak Havada Beton Dökümü
- Soğuk Havada Beton Dökümü
- Betonarme Yapılarda Çatlak Tipleri
- Çimento Sınıfları Tablosu
- Beton Sınıfları ve Dayanımları Tablosu

BETON KARIŞIMI VE ÖZELLİKLERİ İÇİN ÖNERİLEN SINIR DEĞERLER (TS 13515)

Çizelge F.1.1

Sıra	Etki Sınıfı	Korozyon Etkisi ve Riski Yok	Karbonatlaşma Nedeniyle Korozyon				Donatı Korozyonu								
							Klorür İyonları Nedeniyle Korozyon						XS ₁	XS ₂	XS ₃
							Deniz Suyu Haricindeki Klorür			Deniz Suyundan Gelen Klorür					
Xo ²	XC ₁	XC ₂	XC ₃	XC ₄	XD ₁	XD ₂	XD ₃	XD ₁ 'e bakılmalıdır	XD ₂ 'e bakılmalıdır	XD ₃ 'e bakılmalıdır					
1	En Büyük Su/Çimento Oranı	–	0,70	0,65	0,60	0,55	0,55	0,50	0,45	XD ₁ 'e bakılmalıdır	XD ₂ 'e bakılmalıdır	XD ₃ 'e bakılmalıdır			
2	En Düşük Beton Sınıfı ^b	C8/10	C20/25	C25/30	C30/37	C30/37 ^d	C35/45 ^{de}	C35/45 ^d							
3	En Az Çimento İçeriği ^c (kg/m ³)	–	250	260	270	280	300	320	320						
4	Mineral Katkı Kullanıldığında En Az Çimento İçeriği ^c (kg/m ³)	–	240	240	240	270	270								
5	En Az Hava İçeriği (%)	–	–	–	–	–	–	–	–						
6	Diğer Özellikler						–								

(a) Sadece donatı veya gömülü metal içermeyen betonlar içindir.

(b) Hafif betona uygulanmaz.

(c) Agrega en büyük tane büyüklüğü 63 mm olan betonlar için çimento dozajı 30 kg/m³ azaltılabilir.

(d) Hava sürüklenmiş beton için bir sınır düşük beton sınıfı (çevre etki sınıfı XF'in gereklerinin karşılanması gibi). Bu durumda (e) dipnotu uygulanmaz.

(e) Dayanım kazanma hızı daha yavaş betonlar için bir sınıf altı uygulanır (f_{cm}, 2/f_{cm}, 28 < 0,30 olduğunda). Bu durumda, sınıflama için basınç dayanımı Madde 4.3.1'de olduğu gibi 28 günlük numunelerde belirlenir.

BETON KARIŞIMI VE ÖZELLİKLERİ İÇİN ÖNERİLEN SINIR DEĞERLER (TS 13515)

Çizelge F.1.2

Sıra	Etki Sınıfı	Donma Çözülme Etkisi						Donatı Korozyonu					
		XF ₁		XF ₂		XF ₃		XF ₄		Zararlı kimyasal ortam			Aşınma ^h
		XF ₁	XF ₂	XF ₃	XF ₃	XF ₄	XF ₄	XA ₁	XA ₂	XA ₃	XM ₁	XM ₂	XM ₃
1	En Büyük Su/Çimento Oranı	0,60	0,55 ^g	0,55 ^g	0,55	0,55	0,55 ^g	0,60	0,50	0,45	0,55		0,45
2	En Düşük Beton Sınıfı ^b	C _{25/30}		C _{35/45} ^e	C _{25/30}	C _{35/45} ^e	C _{30/37}	C _{25/30}	C _{35/45} ^{d,e}	C _{35/45}	C _{30/37} ^d		C _{35/45} ^d
3	En Az Çimento İçeriği ^c (kg/m ³)	280	300	320	300	320		280	320		300 ⁱ		320 ⁱ
4	Mineral Katkı Kullanıldığında En Az Çimento İçeriği ^c (kg/m ³)	270	270 ^g		270		270 ^g	270					
5	En Az Hava İçeriği (%)	–	f	–	f	–	f ve j	–					
6	Diğer Özellikler	XF ₁ den XF ₄ etki sınıfına kadar olan betonlar için tane büyüklüğü dağılımı						–	–	İşlem uygulanacak beton yüzeyi ^k		Sert agregalar kullanılarak	
		F ₄	MS ₂₅		F ₂		MS ₁₈						

(b), (c), (d) ve (e) notları için Çizelge F.1.1'e bakılmalıdır.

(f) Betonun, yerleştirmeden hemen önceki ortalama hava içeriği; agregalar en büyük tane büyüklüğü 8 mm olan betonlar için hacimce en az % 5,5, agregalar en büyük tane büyüklüğü 16 mm olan betonlar için hacimce en az % 4,5, agregalar en büyük tane büyüklüğü 32 mm olan betonlar için hacimce en az % 4, agregalar en büyük tane büyüklüğü 63 mm olan betonlar için hacimce en az % 3,5 olmalıdır. Herhangi bir tek deney sonucunun verilen bu deney sonuçlarından sapması -% 0,5'ten daha fazla olmamalıdır.

(g) En az çimento miktarı ve su /çimento oranının hesaplanmasında, çimentoya eklenecek bağlayıcı mineral katkı olarak sadece uçucu kül dikkate alınır. Diğer tip II mineral katkılar bu hesaplamada dikkate alınmaz. Betonda, uçucu kül ve silis dumanının birlikte kullanılması durumunda hesaplamada uçucu kül dikkate alınmaz.

(h) EN 12620'ye uygun agregalar kullanılmalıdır.

(i) Yüksek dayanımlı beton dışında maksimum çimento miktarı 360 kg/m³ olmalıdır.

(j) Su/çimento oranı 0,40'dan daha küçük olan nemli toprak kıvamındaki betona hava sürüklenmesine gerek yoktur.

(k) Yüzeydeki suyun vakumla çekilmesi ve yüzeyin tesviyesi gibi.

(l) Korozyon önlemleri için Madde 5.3.2'ye bakılmalıdır.

SICAK HAVA ŞARTLARINDA BETON DÖKÜMÜ

TS 1248'de ortalama hava sıcaklığı art arda 3 gün süre ile 30°C'nin üzerinde bulunduğu süredeki hava durumu "aşırı sıcak hava" olarak tanımlanmaktadır.

TS 1247'de normal havalarda beton döküm sıcaklığı +5°C ile +30°C olarak tanımlanmaktadır.

TS 13515'e göre, herhangi bir tedbir alınmayan durumlarda taze beton sıcaklığı 35°C'yi aşmamalıdır. Beton karıştırma ve yerleştirme sıcaklığı 10°C - 30°C sıcaklıkta olmalıdır. Betonun çimento dozajı 240 kg/m³'den daha düşükse veya düşük hidrasyon ısılı çimento kullanıldığı durumlarda beton yerleştirme sıcaklığı 10°C'nin altına düşmemelidir. Kalıba yerleştirilmiş olan ve hidrasyonu devam edip sertleşen betonun sıcaklığı hiçbir durumda 65°C'yi aşmamalıdır. Hava sıcaklığının 5°C ile -3°C arasında olduğu durumlarda, kalıba yerleştirilen betonun sıcaklığı 5°C'den daha az olmamalıdır.

Sıcak Havanın Taze Betona Etkileri:

- Karışım suyu artar.
- Çökme değeri kaybı daha fazla olur.
- Beton ısı (hidrasyon) yükselir. Beton prizini daha kısa sürede alır.
- Plastik rötre (büzülme) çatlakları artar.
- Hava sürüklenmiş betonlarda hava miktarı zor kontrol edilir.

Sıcak Havanın Sertleşmiş Betona Etkileri:

- İlk günlerde dayanım hızı artar ancak 28 günlük mukavemetleri daha düşük olur.
- Daha çok su katıldığından gözenekli ve su geçirimsizliği yüksek bir beton elde edilir.
- Beton soğuduktan sonra sıcaklık farkı olacağından betonun çatlama eğilimi artar.
- Rötreye daha fazla olur.

Alınması Gereken Önlemler:

- Hidrasyon ısısı düşük çimentoların kullanılması.
- Betonu oluşturan malzemelerin soğutulması.
- Katkı maddelerinin kullanılması.
- Suyun buharlaşarak kaybolmasını engelleyecek önlemler alınması.
- Direk güneş ışığının betonla temasının kesilmesi.
- Döküm öncesi kalıp ve donatının soğutulması.
- Kolonların ıslak çuvala sarılması.
- Kürlemenin mümkün olan en kısa sürede başlatılması.
- Rüzgar etkisinin azaltılması.
- Priz geciktirici kimyasal katkıların kullanılması.

SOĞUK HAVA ŞARTLARINDA BETON DÖKÜMÜ

Soğuk Hava Tanımı

TS 1248 standardına göre, ortalama hava sıcaklığının 3 gün boyunca 5°C'nin altında olması ve bu 3 günün hiçbir 24 saatinde yarım günden fazla 10°C'nin üzerinde olmaması durumudur.

Soğuk Hava Şartlarında Beton Dökümü

TS 1248'de ortalama hava sıcaklığı art arda üç gün süre ile +5°C'nin altında bulunduğu süredeki hava durumu "soğuk hava" olarak tanımlanmaktadır.

Taze betonda priz esnasındaki donma tehlikelidir. Priz öncesinde ve sertleşme sonrası donmanın etkileri nispeten azdır. Taze betonun döküldüğü ortamın sıcaklığının düşmesi priz süresini uzatır, kalıp alım süresi uzar, betonun mukavemeti düşer, yerine ve agregaya parçalanmaları görülebilir. Soğuk havalarda betonu korumada izlenecek yol, başlangıçta beton ısısının belirli bir değerden aşağı düşmesini önlemektir. Taze betonun döküldüğü ortamın sıcaklığı bir gün içinde +5°C'nin altına düşerse 48 saat süreyle, bir günden fazla +5°C'nin altına düşerse 72 saat süreyle don etkisinden korunmalıdır. Türk standartları betonun basınç mukavemetinin 50 kgf/cm²'ye erişmesinden sonra don sebebi ile zarar görmeyeceğini kabul eder. Bu süre iyi bir beton için +10°C sıcaklıkta 3 gündür.

Soğuk Havada Üretilen ve Yerleştirilen Betonlarda Bulunması Gereken Sıcaklıklar

Beton kesitinin kalınlığı (cm)	Yerleştirilme esnasında betonda olması gereken minimum sıcaklık (°C)
<30 cm	13°C
30-90 cm	10°C
90-180 cm	7°C
>180 cm	5°C

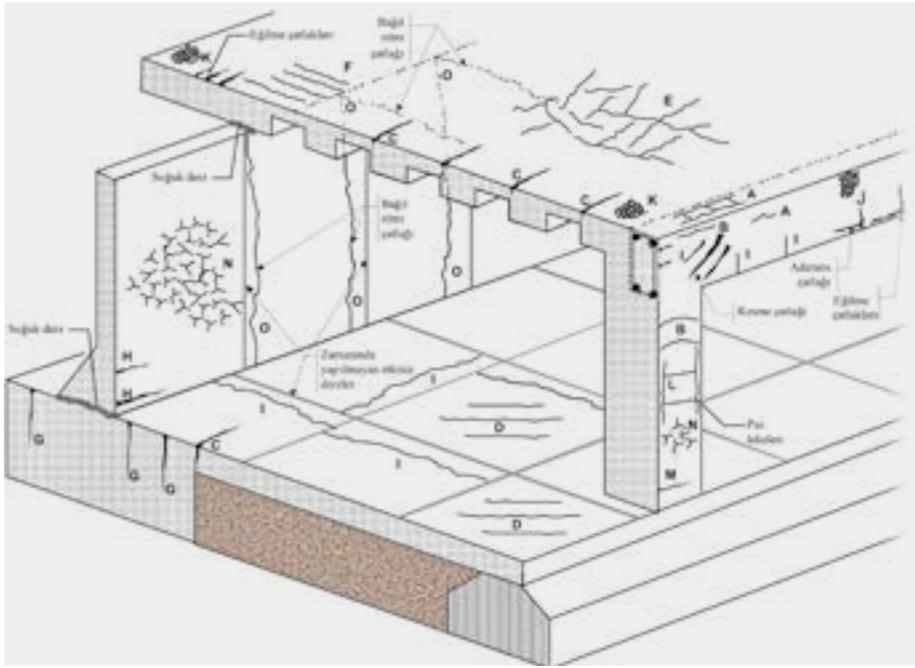
Kırılma İşlemi Sonunda Betonda Bulunması Tavsiye Edilen Minimum Sıcaklıklar

Beton kesitinin kalınlığı (cm)	Aşağıdaki hava sıcaklıklarında üretilecek beton karışımının üretildikleri anda sahip olması gereken sıcaklık (°C)		
<30 cm	-18°C'den düşük	-18°C ile -1°C arası	-1°C'den yüksek 16°C
30-90 cm	21°C	18°C	16°C
90-180 cm	18°C	16°C	13°C
>180 cm	16°C	13°C	10°C
	13°C	10°C	7°C

Soğuk Hava Koşullarında Alınması Gereken Önlemler:

- Beton karışımının sıcaklığını yükseltebilmek için betonu oluşturan malzemelerin ısıtılarak kullanılması,
- Betonun ilk günlerindeki dayanımının yüksek olmasını sağlayacak türde çimento, katkı maddesi ve beton antifrizi kullanılması,
- Soğuk havada dökülen betonların korunması için uygun kalıp ve izolasyon malzemelerinin ve/veya uygun kür yöntemlerinin uygulanması,
- İşin önceden planlanması ve beton dökümünden önce gereken hazırlıkların yapılması,
- Soğuk havada dökülen betonların yeterli süreyle kür edilmeleri gerekir.

BETONARME YAPILARDA ÇATLAK TIPLERİ



Şekil 10: Betonarme Yapılarda Çatlak Tipleri

Betonarme Yapılarda Çatlak Tipleri

Plastik Oturma (A-B-C)		Plastik Büzülme (D-E-F)		Erken Termal Büzülme (G-H)	
Oluşma Süresi: 10 dakika - 3 saat	Oluşma Sıklığı: Oldukça Sık	Oluşma Süresi: 30 dakika - 6 saat	Oluşma Sıklığı: Çok Sık	Oluşma Süresi: 1 gün - 3 hafta	Oluşma Sıklığı: Oldukça Sık
En Çok Görülen Yerler Derin Kesimler, Kolonların Üstleri, Dişli ve Kaset Döşemeler		En Çok Görülen Yerler Yollar ve Döşemeler(D), Betonarme(E-F)		En Çok Görülen Yerler Kalın Duvarlar, Kalın Döşemeler	
Asıl Sebepler: • Aşırı terleme ve karışım içindeki daha ağır parçaların çökmesi		Asıl Sebepler: • Güneş, rüzgar gibi hızlı erken kuruma koşulları yüzünden beton yüzeyinden buharlaşan suyun betonun terlemesinden daha fazla büzülme ve yüzeye çok yakın donatı		Asıl Sebepler: • Betonun hızlı kuruması ve aşırı ısı oluşumu • Aşırı ısı değişiklikleri	
İkincil Sebepler: • Hızlı erken kuruma koşulları, güneş ve rüzgara maruz yerler • Geciktirici katkılar ve çimento özelliklerinden dolayı yavaş priz alma		İkincil Sebepler: • Düşük terleme oranı		İkincil Sebepler: • Hızlı soğuma • Yetersiz donatı dağılımı • Fazla derz başluğu	
Alınabilecek Önlemler: • Beton halo plastikse tekrar vibratör tutmak • Kuru hava koşullarından korunmak • Terlemeyi azaltmak • Hava sürükleyici beton kullanmak		Alınabilecek Önlemler: • Plastik örtürme alınabilecek önlemlere ek olarak, erken küre geliştirerek yüksek nem sağlamak • Betona polipropilene lifler katmak • Erken kür uygulamak		Alınabilecek Önlemler: • Düşük ısıli çimento kullanarak ısıyı azaltmak veya izolasyonu yapmak • Donatı dağılımını artırmak • Çelik lif donatı katmak	
Yorum: Çatlaklar genellikle zarfamların doğrultusunda görülür, kesit derinliklerinde değişirler.		Yorum: Çatlaklar nadiren elemanın sonuna kadar ilerler veya 1 m'den daha uzun olurlar. Agregada danelerin ilerlemesizler.		Yorum: Çatlakların kontrolü ve özellikle kaplama, döşeme ve duvarlarda derz başlıklarının tayini için tasarımı, betonun termal özelliklerini göz önünde bulundurulmalıdır	

Betonarme Yapılarda Çatlak Tipleri

Uzun Vadeli Kuruma Büzülmesi (I)		Yüzeysel İnce Çatlak (J-K)		Yüzeysel İnce Çatlak (J-K)	
Oluşma Süresi: Birkaç hafta veya ay	Oluşma Sıklığı: Nadir	Oluşma Süresi: 1 - 7 gün	Oluşma Sıklığı: Sıkça, çok	Oluşma Süresi: 2 yıldan daha uzun	Oluşma Süresi: Eski Betonda Çoklukla
En Çok Görülen Yerler İnce Döşemeler ve Duvarlar		En Çok Görülen Yerler Brüt Beton, Döşemeler		En Çok Görülen Yerler Kolonlar ve Kirişler (L), Prekast Beton (M), Donma - Çözülme veya Deniz Tuzlarına Maruz Betonlar (M)	
Asıl Sebepler: • Yetersiz derzler • Yanlış tasarım		Asıl Sebepler: • Geçirimsiz kalıp • Fazla perdahlama		Asıl Sebepler: • Pasajı yetersizlikleri (L) • Aşırı kalsiyum klorür (M) • Klorür geçişleri (M)	
İkincil Sebepler: • Aşırı büzülme (Büzülebilir agregası) • Yetersiz kür • Yetersiz donatı dağılımı		İkincil Sebepler: • Çimentoda zengin yüzey • Yetersiz kür • Kalıp yakınında aşırı vibrasyon uygulaması		İkincil Sebepler: • Uygun beton sınıfı (geçirimli) • Yetersiz kür • Yetersiz sıkıştırma	
Alınabilecek Önlemler: • Su miktarını azaltmak • Kür uygulamak • Donatı dağılımını artırmak • Düşük büzülme agregası kullanmak		Alınabilecek Önlemler: • Kalıbın beton temas yüzeyini değiştirmek • Kür uygulamasını ve perdahlamayı iyileştirmek		Alınabilecek Önlemler: • Yüksek beton sınıfı • İyi sıkıştırma • İyi kür kullanmak • Klorürsüz hızlandırıcı kullanmak • Uzmanlarca tamiri mümkün olmak	
Yorum: Genellikle temel bir tasarım veya inşaat hatasından kaynaklanır.		Yorum: Harita çatlağı şeklinde belirir. Genellikle zaman içinde daha iyi görünür. Nadiren estetik bir problemin ötesine taşar.		Yorum: Donatı korozyona uğrayıp genişleyerek betonu çatlatır. Çatlaklarda genellikle pas lekeleri görülür.	
Alkali Silika Reaksiyonu (N)		Erken Donma Hasarı (P)		Alkali Silika Reaksiyonu (N)	
Oluşma Süresi: 5 yıldan daha uzun	Oluşma Sıklığı: Çok Nadir	Oluşma Süresi: 1 - 24 saat	Oluşma Sıklığı: Oldukça Sık	Oluşma Süresi: Beton Sertleştikten Sonra	Oluşma Sıklığı: Oldukça Sık
En Çok Görülen Yerler Islak Hacimler		En Çok Görülen Yerler İnce Kesitler, Döşemeler		En Çok Görülen Yerler Kaplamlar	
Asıl Sebepler: • Çimentodaki alkaniler, suyun varlığı halinde agregadaki reaktif bileşenler ile reaksiyona girip su emen ve genişleyen bir jel oluştururlar		Asıl Sebepler: • Taze betondaki suyun donup genişlemesi		Asıl Sebepler: • Sertleşmiş betonun yüzeyinden sızarak donan su genişlerek yüzeyi çatlatır ve ufalar	
Alınabilecek Önlemler: • Beton üreticisine başvurmak (Tamiri mümkün değildir ancak görüldüğü kadar önemli değildir.)		İkincil Sebepler: • Kür ve izolasyon şartlarının yerine getirilmemesi		İkincil Sebepler: • Uygun olmayan beton sınıfı ve türü • Yetersiz kür	
Yorum: Çatlaklar harita şeklindedir. Bazen çatlaklardan beyaz bir jel sızar.		Alınabilecek Önlemler: • Kür sürecinin sonuna kadar betonu +5°C'nin üzerinde tutmak • İzolasyon uygulamak		Alınabilecek Önlemler: • İyi kalitede, hava sürükleyici beton kullanmak • Yeterli kür uygulamak	
		Yorum: Donma hasarlı betonda yapısal mukavemet yoktur. Değiştirilmelidir.		Yorum: Buz çözücü tuzlar durumu şiddetlendirir.	

Yapısal Çatlaklar

Bu tip çatlaklar, yapının işlevi gereği taşıması zorunlu gerilmelerden kaynaklanır. Bunlar, projesi olmayan ve zemin problemi çözülmemiş yapılarda meydana gelirler ve çok tehlikelidirler; beton dökümü ve döküm koşulları ile ilgileri yoktur. Bu durumlarda mutlaka mühendislik bürosu, üniversite ve benzeri yetkili mercilere başvurulmalıdır. Yapı doğru projelendirildiği ve aşırı yüklemeye maruz kalmadığı durumlarda böyle bir sorun yaşanmaz. Bu tip çatlaklar, betonarme eleman içinde çekme gerilmelerine dik yönde oluşur. Basit bir kirişin açıklık ortasında oluşan veya bir konsol mesnetin üstünde görülebilen çatlaklar bu tiptendir

Uygulama Kökenli Çatlaklar

Bu tip çatlaklar taze veya yaşlanmış betonlarda görülür.

Taze Beton Çatlakları

Taze beton çatlakları, betonun kalıba yerleştirilmesini izleyen ilk 30 dakika ile 5 saat arasında, genelde döşeme gibi geniş yüzeye uygulanan betonlarda görülür. Bu çatlaklar, 10 cm'ye erişen derinlikte ve birkaç cm'den başlayarak, 2 m'ye varan uzunluklar olabilir. Derin ve uzun çatlaklar betonun mukavemeti ve dayanıklılığı açısından son derece zararlı olabilir. Taze beton çatlaklarının en önemli iki nedeni olarak oturma farklılıkları ve plastik rötre (büzülme) sayılabilir.

Oturma Çatlakları

Bu çatlaklar; yeni dökülmüş, pas payı bırakılmamış, kürü uygulanmamış, gereğinden fazla su ile karılmış betonlarda, boşluklu betonarme elemanlarda, donatının fazla olduğu bölgelerde ve betonun uygun yerleştirilmediği durumlarda, üst yüzeye yakın donatıların hemen üzerinde oluşurlar. Taze betonda iri agregata taneleri dibe doğru çökerken, çimento partiküllerini içeren su yüzeye çıkar. Yüzeye yakın kiriş ve döşeme donatıları bu yer değişimine karşı koyar ve taze beton bu bölgelerde tam olarak oturamaz. Oturmasını yapamayan beton demir boyunca çatlaklar. Döşemeler ince olduğu için oturma azdır, pek çatlama görülmez. Kirişler daha derin olduğu için oturma çok olabilir ve demirlerin haritası beton yüzeyine çıkar. Bu sebeple çatlaklar donatıların yerini belli eder. Betonun suyu arttıkça oturma artar. Beton iyi yerleştirilmez, sıkılanmaz ve vibrasyon uygulanmazsa oturma yine artar. Dolayısıyla çatlama da artar. Bu çatlakları önlemenin yolu normal kıvamda -12 cm çökme beton kullanıp, yüksek kıvamlı aşırı sulu betonlardan kaçınmak ve betona iyi vibrasyon uygulamaktır.

Plastik Rötre (Büzülme) Çatlakları

Bu tip çatlaklar; özellikle sıcak, kuru ve rüzgarlı günlerde dökümü yapılan betonlarda döşeme, yer, yol, pist betonları görülen, rastgele dağılmış, çeşitli boylarda ve genişliklerdeki çatlaklardır. Genelde çatlak genişliği 1 mm'den azdır ve yüzeyeldir, derine gitmez ve yapı güvenliği açısından tehlikesi yoktur.

Döşeme betonu dökülünce üst yüzeyindeki su buharlaşmaya başlar, betonu terk ederek havaya karışır, bu suyun yerine betonun bünyesindeki su yukarı, üst yüze doğru gelir (kusulan su). Buharlaşma hızı, su kusma hızından yüksekse betonun yüzeyi kurumaya, dolayısıyla büzülme ve çatlama başlar. Aynı çatlaklar, yeni dökülen betonun altındaki eski, ıslatılmamış betonun veya asmolen tabliyelerindeki briket gibi diğer malzemelerin beton suyunu emmesi sonucu da oluşabilir.

Buharlaşma Hızını Artıran Faktörler

Hava Sıcaklığı: Hava sıcaklığı arttıkça buharlaşma artar. Sıcaklığın 10°C artması buharlaşmayı yaklaşık 2 kat artırır. Beton havadan daha sıcaksa buharlaşma daha da hızlanır.

Havanın Rutubeti: Havadaki rutubet azaldıkça (hava kurudukça) buharlaşma kolaylaşır ve hızlanır. Nispi rutubet %90'dan %5'e indiğinde buharlaşma beş kat artar.

Rüzgarın Hızı: Rüzgar arttıkça buharlaşma hızı artar. Rüzgarın hızı sıfırdan saatte 20 km'ye çıktığında buharlaşma 4 kat artar.

Güneş Işınları: Beton yüzeyi güneş ışınlarına açıksa betonun yüzey sıcaklığı artar ve buharlaşma hızlanır.

Betonun su kusma hızını etkileyen iki temel faktör, betonun doluluğu ve agregata granülometrisi'dir. Agreganın granülometrisi ne kadar az boşluklu ise betonun mukavemeti o kadar yüksek olur, ama boşluk olmadığında kusma suyunun yukarı çıkması zorlaşır, gecikir; su kusma hızı azalır. Buharlaşma suyunun yerine kusma suyu gelemedince betonun yüzeyi kurur ve çatlaklar. Hazır betonda granülometri iyi ayarlandığından su kusma zorlaşır, plastik rötre çatlakları artar.

Plastik Rötre ve Buna Bağlı Çatlakları Azaltmak İçin Alınacak Önlemler Şunlardır:

- Betonun döküleceği kalıbın ve donatın demirlerini nemlendirerek, kalıp elemanlarının, betonun suyunu emerek kurummasını hızlandırmalarına engel olur.
- Betonun, güneşten (gölgelik yaparak veya akşam dökerek), sıcaktan (akşam dökerek) ve rüzgardan (rüzgarlık yaparak) koruyun.
- Suyun buharlaşmasını (ıslak çuval ya da naylon örtü örtterek önleyin. Buharlaşmayı, kür maddesi sürerek veya püskürterek) de önleyebilirsiniz.
- Yeterli sayıda ve beceride işçi kullanarak betonu hızlı dökün, masterlayın ve hemen küre başlayın. En az 3 gün boyunca kürü sürdürün.

Plastik rötre çatlakları 30-45 dakika içinde, yani daha betonlama işi tamamlanmadan çok önce başlayabilir. O nedenle betonlama işi devam ederken bitirilen bölümlerde koruma önlemlerinin alınması gerekebilir. Masterlanan bölgelere naylon ya da nemli örtü örtülerek, kür maddesi sürülerek bu önlemler aşamalı olarak alınmış olur. Önlem alınmadığı takdirde, beton sıcaklık, rutubet ve rüzgar durumuna göre az veya çok çatlaklar. Bu çatlakları azaltarak asgariye indirmek sizin elinizdedir.

Yaşlanmış Beton Çatlakları

Bu tip çatlaklar, birkaç haftadan 30 yıla kadar değişebilen değişik yaş gruplarındaki betonlarda görülebilir. Çatlaklar fiziksel veya kimyasal kökenlidir. Bu çatlaklar, önce kılcal görünümde başlayan, ardından büyüyen ve birleşen çatlaklardır. Çatlakları takiben beton yüzeyinde soyulma, dökülme ve patlamalar görülür. Önlem alınmadığı takdirde betonarme elemanlar zamanla tamamen tahrip olabilir.

Bu çatlakların nedenleri arasında donma - çözülme, alkali - aktif silis reaksiyonu, karbonatlaşma, donatın korozyonu, sülfat - asit - tuz gibi beton için zararlı maddelerin yol açtığı reaksiyonlar sayılabilir.

Tablo 1: Genel Çimentolar Sınıfına Ait 27 Adet Çimento

Çimento Türü	Adı	Notasyon	Ana Bileşenler (Kütlece % olarak)										Minör İnece Bileşenler		
			Klinker K	Yüksek Fırın Çürüfusu S	Silis Dumani D	Doğal Puzolan P	Endüstriyel Puzolan Q	Silisi Uçucu Kül V	Kalkersi Uçucu Kül W	Pişmiş Sıst T	Kalker (Kireç Taşı) L	Kalker (Kireç Taşı) LL			
CEM I	Portland Çimento	CEM I	95-100	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
CEM II	Portland Çürüfülü Çimento	CEM II/A-S	80-94	6-20	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
		CEM II/B-S	65-79	21-35	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
	Portland Silis Dumanlı Çimento	CEM II/A-D	90-94	-	6-10	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
	Portland Puzolanlı Çimento	CEM II/A-P	80-94	-	-	6-20	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
		CEM II/B-P	65-79	-	-	21-35	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
		CEM II/A-Q	80-94	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
		CEM II/B-Q	65-79	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
	Portland Uçucu Küllü Çimento	CEM II/A-V	80-94	-	-	-	-	6-20	-	-	-	-	-	-	0-5
		CEM II/B-V	65-79	-	-	-	-	21-35	-	-	-	-	-	-	0-5
		CEM II/A-W	80-94	-	-	-	-	-	6-20	-	-	-	-	-	0-5
		CEM II/B-W	65-79	-	-	-	-	-	21-35	-	-	-	-	-	0-5
	Portland Pişmiş Sıstlı Çimento	CEM II/A-T	80-94	-	-	-	-	-	-	6-20	-	-	-	-	0-5
		CEM II/B-T	65-79	-	-	-	-	-	-	21-35	-	-	-	-	0-5
	Portland Kalkerli Çimento	CEM II/A-L	80-94	-	-	-	-	-	-	-	6-20	-	-	-	0-5
		CEM II/B-L	65-79	-	-	-	-	-	-	-	21-35	-	-	-	0-5
		CEM II/A-LL	80-94	-	-	-	-	-	-	-	-	6-20	-	-	0-5
		CEM II/B-LL	65-79	-	-	-	-	-	-	-	-	-	21-35	-	0-5
	Portland Kompoze Çimento	CEM II/A-M	80-94	12-20										0-5	
CEM II/B-M		65-79	21-35										0-5		
CEM III	Yüksek Fırın Çürüfülü Çimento	CEM III/A	35-64	36-65	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
		CEM III/B	20-34	66-80	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
		CEM III/C	5-19	81-95	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0-5
CEM IV	Puzolanlı Çimento	CEM IV/A	65-89	11-35										0-5	
		CEM IV/B	45-64	36-55										0-5	
CEM V	Kompoze Çimento	CEM V/A	40-64	18-30	-	-	18-30	-	-	-	-	-	-	-	0-5
		CEM V/B	20-38	31-49	-	-	31-49	-	-	-	-	-	-	-	0-5

Tablo 2: Beton Sınıfları ve Dayanımları TS EN 206-1

Basınç Dayanımı Sınıfı	En düşük Karakteristik Silindir Dayanımı fck,sil (N/mm ²)	En düşük Karakteristik Küp Dayanımı fck,küp (N/mm ²)
C 8/10	8	10
C 12/15	12	15
C 16/20	16	20
C 20/25	20	25
C 25/30	25	30
C 30/37	30	37
C 35/45	35	45
C 40/50	40	50
C 45/55	45	55
C 50/60	50	60
C 55/67	55	67
C 60/75	60	75
C 70/85	70	85
C 80/95	80	95
C 90/105	90	105
C 100/115	100	115

Katkılarımızla Yükselin

2011 yılında kurulan Yapıchem Kimya Sanayi A.Ş. Türkiye'deki geniş üretim ağı, inovasyon ve teknoloji odaklı vizyonu ve her yıl genişleyen uluslararası bayi ağı ile küresel pazarda Beton, Çimento ve İnşaat sektörlerine yüksek kaliteli özel kimyasallar tedarik etmektedir.

%100 Türk sermayesi ile kurulmuş olan Yapıchem Kimya; Türkiye sınırları içinde stratejik noktalarda faaliyet gösteren, yıllık toplam üç yüz bin tonluk üretim kapasitesine sahip üretim sahaları, en gelişmiş teknolojik imkânlar ile donatılmış Beton, Çimento ve Ar-Ge laboratuvarları ve konusunda uzman geniş teknik kadrosu ile müşterilerinin özel ihtiyaçlarına yönelik yenilikçi ve performansı yüksek çözümler üretmektedir.

Yapıchem Kimya Sanayi A.Ş. içinde bulunduğu topluma, doğaya, çalışanlarına ve tedarikçilerine gerekli saygı ve özenden herhangi bir ödün vermeden tam bir müşteri memnuniyeti ilkesi ile çalışmaktadır.

Yapıchem Kimya Sanayi A.Ş.'nin yapı kimyasalları ürünleri kullanım alanlarına göre, Arstep, Degaset, Arset, Arcem ve Yapıfine olarak **5 ana ürün grubuna ayrılmıştır.**



Ürünlerimizi

aşağıdaki marka logolarını tıklayarak ya da karekodları okutarak inceleyebilirsiniz.

Beton
Katkıları



Beton
Katkıları



Özel Beton Katkıları ve
Tamamlayıcı Ürünler



Çimento
Katkıları



Yapı
Kimyasalları



GENEL MÜDÜRLÜK

Barbaros Mah. Çiğdem Sok. Ağaoğlu
My Office K: 13 D: 55-56-57
Batı Ataşehir - İstanbul / TÜRKİYE
T: 0 216 593 14 00
F: 0 216 593 41 74

MERKEZ FABRİKA

Tuzla Kimya Sanayicileri O.S.B. Melek Aras
Bulvarı Aromatik Cad. No: 27
Tuzla - İstanbul / TÜRKİYE
T: 0 216 593 31 57
F: 0 216 593 03 61

GAZİANTEP FABRİKA

3. Organize Sanayi Bölgesi
Mehmet Batallı Bulvarı No: 61
Şehit Kamil - Gaziantep / TÜRKİYE
T: 0 216 593 14 00

İZMİR FABRİKA

İTOB Organize Sanayi Bölgesi
1031 Sok. No: 6
Tekeli Menderes - İzmir / TÜRKİYE
T: 0 216 593 14 00