

PRİZ HIZLANDIRICI PÜSKÜRTME BETON KATKILARININ DAYANIMA ETKİSİ

Dr. Hasan YILDIRIM
İ.T.Ü. İnşaat Fakültesi
İstanbul/ Türkiye

Prof.Dr. Mehmet UYAN
İ.T.Ü. İnşaat Fakültesi
İstanbul/ Türkiye

İnş.müh.M.Kerem Kemerli
İNKA Kimya Sanayii
İzmir / Türkiye

ÖZET

Püskürtme beton, özellikle metro, tünel inşaatı gibi uygulamalarda oldukça önem kazanmaktadır.

Püskürtme beton üretiminde kullanılan priz hızlandırıcı katkilar genelde, sertleşmiş betonun mukavemetinin düşmesine sebep olmaktadır. Bu nedenle bu çalışmada sodyum alüminat esaslı priz hızlandırıcı bir katığının değişik çimentolarla birlikte kullanıldığında dayanma etkileri araştırılmıştır. Bu tür katığının, çimentolarda puzolan oranı arttıkça ilk yaşlardaki mukavemeti daha hızlı arttırdığının belirlenmesi bu çalışmadan elde edilen en önemli bulgu olmuştur.

1.GİRİŞ

Püskürtme beton katkısı, onarım veya yapım amacı ile, önceden hazırlanmış olan kuru veya ıslak betonun, hava basıncı yardımıyla, yüksek hızla uygulama alanına püskürtüllererek elde edilen betonlarda ani ve erken priz almasını sağlamaktadır.

İlgili yaynlarda [1.2.3.4], püskürtme betonun özelliklerini istenilen yönde değiştirmek amacıyla ve yerleştirme güçlüklerinin ortaya çıktığı durumlarda katkı kullanımı gerektiği

belirtilmiştir. TS11747 standarı püskürtme beton için kullanılabilecek katkıları; priz hızlandırıcı, hava sürükleyici, su azaltıcı ve geciktirici katkılar olarak gruplandırılmıştır. Bu çalışmada püskürtme betonlarda en çok kullanılan priz hızlandırıcı katkıların değişik tür çimentolarla birlikte kullanıldığından betonun dayanımına olan etkisi incelenmiştir.

2. GENEL BİLGİLER

Bu bölümde püskürtme betonda kullanılan katkıların özellikleri, püskürtme betonun tanımı ve bileşimi, püskürtme betonda kalite kontrol ele alınmıştır.

2.1. Püskürtme Betonda Kullanılan Katkıların Özellikleri

Priz hızlandırıcılar genellikle ıslak ve kuru usulle üretilen püskürtme betonunda prizi ve mukavemet kazanımını hızlandırmak için kullanılırlar. Püskürtme beton hızlandırıcıları ya suda eriyebilir, inorganik alüminatlar, karbonatlar, silikatlar ve bunların kombinasyonundan veya organik kimyasal maddelerden oluşmaktadır. Bu dört farklı hızlandırıcı grubu çimento-su reaksiyonu üzerine farklı şekilde etkiler. Karbonat ve alüminatların her ikisi de Portland çimentosuyla üretilen püskürtme betonun nihai mukavemetini düşürürler. Eriyebilir silikatlarda, çimento taneleri arasındaki ara yer suyunda çözünürler ve burada kalsiyum silikat hidrateler halinde çökelerek yine süratli prize neden olurlar. Ancak eriyebilir silikatlarda yine ileri yaşlardaki mukavemeti düşürürler.

Organik hızlandırıcılar genellikle temel çimento-su reaksiyonlarını değiştirmediklerinden dolayı ileri yaşlardaki mukavemet kayıplarına neden olmazlar. Bunlar yalnızca reaksiyonların engellenmeden ilerlemesini sağlarlar.

Hammadeleri farklı kaynaklardan gelen çimentoların priz süreleri farklılık gösterir. Doğal olarak bu durum hızlandırıcı katının etkinliğinde de kendini gösterecektir.[2]

Bazı çalışmalarda priz hızlandırıcı püskürtme beton katkı kullanımının 28 günlük basınç dayanımlarında, referans karışımılarına göre %20~25 azalısa neden olduğu görülmektedir[5]. Bu mukavemet azalısının, katkı miktarı daha da arttırlırsa % 50 mertebelerine ulaştığı geçmiş çalışmalarla belirtilmiştir [6,7,8].

2.2. Püskürtme Betonun Tanımı ve Bileşimi

Tanım : Püskürtme beton çimento, agregat ve suyun karıştırılarak basınçlı hava ile istenilen yüzeye püskürtülebilen beton olarak tanımlanabilir.

Kullanıldığı yerler : Kalıp yapmanın zor olduğu veya ekonomik olmadığı yerlerde, betonun yerleştirilmesi ve sıkıştırılmasının güç olduğu veya betonun ince bir tabaka olarak tatbik edilmesi gereken yerlerde kullanılması uygundur (Onarım işleri, kabuk veya katlanmış plak biçimindeki çatılar, tünel ve kanal gibi yapıların betonlanması).

Bileşim : Karışım hazırlanmasında kuru ve ıslak olmak üzere iki metod vardır. Püskürtme ucundan, kuru uygulamada, su ve hava ile püskürtülür, ıslakta ise basınçlı havadan yararlanılır.

Çimento : Standartlara uygun Portland çimentosu kullanılabilir. Kullanılan en büyük tane çapına göre dozaj $300 \sim 500 \text{ kg/m}^3$ arasında olur [1]. Maksimum agregat boyutu 8 mm. olduğunda ve püskürtmenin yukarıya doğru olması durumunda dozaj 400 kg/m^3 üzerine çıkarılabilir.

Agregat : Sürekli granülometrili, doğal yuvarlak taneli agregat tercih edilmelidir. Granülometri DIN 1045 veya TS 706'da [9,10] normal beton için verilen eğriler arasında olmalıdır. Tabaka kalınlığının 1,5~5cm kalınlığında olması durumunda maksimum dane boyutu 16 mm. seçilebilir. Ayrıca maksimum dane boyutunun hortum çapının $1/3$ 'inden küçük olmasına dikkat edilmelidir.

Su/çimento oranı : Kuru ve ıslak metoddada bu oran sırası ile 0.35 ile 0.55 arasında alınması gerekmektedir [1].

Katkı : Püskürtme betonun kısa bir süre içinde katılaşmasını sağlamak için kullanılacak katkı dozu o şekilde ayarlanmalıdır ki çimento ile "uyuşma deneyinde" ölçülecek priz süreleri priz başlangıcı için 3 dakika, priz sonu için 12 dakika aşamasın [5].

Konuya ilgili, İ.T.Ü. İnşaat Fakültesi Yapı Malzemesi Laboratuvarında yapılmış örnek bir deney Şekil 1'de görülmektedir [11].

2.3. Püskürtme Betonda Kalite Kontrol

Püskürtme beton kalite kontrolünde, paneller üzerine beton püskürtüllererek oluşturulacak beton plakalardan numuneler alınmalıdır. Beton kalitesini tayin etmek için gerekli görülen yaşlarda basınç mukavemeti deneyinde kullanılmak üzere her 40m^3 püskürtme beton için, deney panelleri püskürtme yüzeyi üzerine tesbit edilerek uygulama şartları ile aynı şartlarda beton ile doldurulur. Oluşturulan panel, deney yaşına kadar esas betonla aynı şartlarda muhafaza edilir. Deney anından iki gün önce panel $23 \pm 2^\circ\text{C}$ sıcaklığındaki kirece doygun su içerisinde konulur. Daha sonra panelden her yaş için üç numune alınır ve deneye tabi tutulur. 28 günlük basınç mukavemeti, deney sonunda bulunan üç numune basınç mukavemeti aritmetik ortalaması proje mukavemetinin en az %85'i olmalı ve her bir numune basınç mukavemeti de proje mukavemetinin % 75'inden daha düşük olmamalıdır [1].

Bu çalışmada laboratuvara karşılaştırmalı deneyler yapıldığı için numuneler küp şekilde üretilerek denenmişlerdir.

3.DENEYSEL ÇALIŞMALAR

Deneysel çalışmalar İ.T.Ü. İnşaat Fakültesi Yapı Malzemesi Laboratuvarında yapılmıştır.

3.1. Üretilen Betonların Özellikleri ve Parametreler

Çalışmada şahit (kontrol) ve katkılı betonlar üretilmiştir. Aslan çimento üretimi değişik tip çimentolar (PÇ42,5, KÇ 32,5 ve TÇ 32,5) kullanılarak beton dozajı 425 kg/m^3 olarak seçilmiştir. Püskürtme betonun kısa süre içinde katılaşmasını sağlamak için kullanılacak katkı dozları %2, %3 ve %4 oranında incelenmiştir. Bu oranlardaki katkılar ile çimentoların uyusum deneyleri sonucunda, priz başlangıcı ve sonu için gerekli üç ve oniki dakika şartları, denenen bütün oranlardaki katkılar için sağlanmış, böylece Şekil 1'in dışında bir davranış ortaya çıkmıştır. Bu bakımdan %1 oranında katkıının püskürtme esnasında beton içerisinde homojen bir şekilde karışması zorluğundan ve %4 oranında katkı kullanımı, %3 oranında

katkı kullanımına göre ekonomik olmadığından, beton üretimlerinde %3 oranında katkı kullanımına karar verilmiştir.

Kum, kırımaş kumu, kırımaş1 ve 2 agregaları kullanılarak elde edilen karışım gronülometrisi TS 706, A16-B16 eğrileri arasında ve B16 eğrisine yakın olacak şekilde seçilmiştir. Tüm karışımında su/cimento oranı 0,48 olacak şekilde hazırlanmıştır. Çalışmada 3 tür çimento ile kontrol (katkısız) ve kataklı olmak üzere toplam 6 karışım yapılmıştır. Betonların karıştırma süresi 30sn. tutulmuş ve kalıpların içerisine yerleştirilmeleri toplam 4 dakikada gerçekleştirilmiştir.

3.2. Kullanılan Katının Türü

Çalışmada sodyum alüminat esası bir priz hızlandırıcı püskürtme beton katkısı kullanılmıştır.

4. DENEY SONUÇLARI

Üretilen katkısız (kontrol) ve kataklı betonların 1 m³'une giren gerçek malzeme miktarları ve taze beton özellikleri Tablo 1' de, çimento - katkı uyuşumu için priz deneyi sonuçları Tablo 2'de verilmiştir. Her karışım için 15x15x15 cm boyutunda küp numuneler üretilerek 1,3,7 ve 28. günlerde basınç deneyleri yapılmıştır. Basınç dayanımı ile ilgili sonuçlar Tablo 3'de verilmiştir.

5. DENEY SONUÇLARININ DEĞERLENDİRİLMESİ

Tablo 2'den çimento-katkı uyuşumu için priz deneyi sonuçlarından görüleceği üzere kullanılan püskürtme beton katkısı denenen her oran için uygun sonuç vermektedir. % 3'den düşük ve yüksek oranlarda da katkı kullanmak olasıdır. %1 ve %2 gibi oranlarda katkı kullanmanın homojen karışım olmadığı durumlarda malzeme kaybı ve dökülmelere yol açacağı düşünülürse yüksek oranlarda katkı kullanmanın gerektiği ortaya çıkmaktadır.

Yüksek oranlarda katkı kullanmak ise ekonomik açıdan uygun olmayabilir. Bu bakımdan %3 oranında katkı kullanmak optimum bir çözüm olmaktadır.

Tablo 3'ten ve Şekil 2'den görüldüğü üzere PÇ42,5 ile püskürtme beton katkısı (priz hızlandırıcı) kullanıldığından bütün yaşlarda katkılı betonların mukavemetleri katısızlara göre bir miktar düşük olmaktadır. Örneğin, 28 günlük katkılı beton dayanım sonuçları katısızın %85'ine ulaşmaktadır. Buna göre, PÇ 42,5 türü çimentolarda %3 oranında priz hızlandırıcı püskürtme beton katkısı kullanabilecegi ortaya çıkmaktadır.

Tablo 3'ten ve Şekil 3'ten görüldüğü gibi KÇ 32,5 türü çimentolarda katkı kullanıldığından mukavemetler 1.günde aynı, 3. günden itibaren 28. güne kadar giderek düşmektedir. Yani bu tür çimentolarda beton yaşı arttıkça mukavemetler arası fark açılmaktadır.

TÇ 32,5 türü çimentolarda Tablo 3'ten ve Şekil 4'ten anlaşılacağı üzere, püskürtme beton katkısı 1. yılında yüksek, 7. günden itibaren düşük mukavemete sebep olmaktadır.

Yukarıdaki sonuçlardan, kullanılan katının çimentolarda puzolan oranı arttıkça ilk yaşlarda mukavemeti daha hızlı artırdığı anlaşılmaktadır. Yani ilginç bir bulgu olarak, çimentolarda tras yüzdesi arttıkça katının etkinliği artmaktadır. Elde edilen sonuçlara göre %3 oranında priz hızlandırıcı püskürtme beton katkısı kullanmak PÇ ve TÇ ile üretilen betonların 28 gündeki basınç dayanımlarını %15, KÇ ile üretilenlerde %20 oranında düşürmektedir. Ancak bu düşüşler standardın öngördüğü sınırlar içinde kalmaktadır[1].

Tablo 4'te tüm betonların katısız PÇ 42,5 çimentolarla üretilmiş betonların basınç dayanımlarına oranla değişimleri görülmektedir. İlk yaşlarda KÇ ve TÇ tipi çimentolu betonların mukavemetleri PÇ tipi çimento kullanılarak üretilenlerden oldukça düşük olurken, ileri yaşlarda KÇ 32,5 ve TÇ 32,5 çimentolu üretimlerin dayanımlarının PÇ 42,5 çimentolu betonların dayanımına da yaklaşmıştır.

SONUÇLAR

Yukarıdaki yapılan incelemelerin ışığı altında ve çalışmada kullanılan firmanın priz hızlandırıcı püskürtme beton katkısı kullanılmak suretiyle elde edilen belli başlı sonuçlar aşağıda sıralanmıştır.

- 1- %3 oranında priz hızlandırıcı katkı kullanımı değişik çimentoların (PÇ42,5; KÇ32,5; TÇ 32,5) priz başlama ve sona erme sürelerinden istenilen şartları sağlamaktadır.
- 2- %3 oranında priz hızlandırıcı püskürtme beton katkısı kullanmak PÇ ve TÇ ile üretilen betonların 28 gündeki basınç dayanımlarını %15, KÇ ile üetilenlerde %20 oranında mukavemeti düşürmektedir.
- 3- Sodyum alüminat esaslı katkı, çimentolarda puzolan oranı arttıkça ilk yaşlardaki mukavemetin daha hızlı artmasına neden olmaktadır.

Tabelo 1. 1 m³ beton bileşimi için gerçek malzeme miktarları ve taze beton özellikleri

| Beton Türü | Kum (kg) | KT Tozu (kg) | KT1 (kg) | Cimento (kg) | Su (kg) | su/cimento (%) | Katki Oranı (%) | Hava (hesap) | Çökme (sn) | Ve-Bc (sn) | Kompaşite (m ³ /m ³) | Birim Ağırılık (kg/m ³) |
|--------------|-------------|-----------------|-------------|-----------------|------------|-------------------|--------------------|-----------------|---------------|---------------|--|--|
| Kontrol(PC) | 462 | 318 | 973 | 421 | 202 | 48 | 0 | 11 lt | 4 | 3,5 | 0,787 | 2376 |
| Katkılı (PC) | 446 | 309 | 941 | 439 | 211 | 48 | 3 | 5 lt | - | - | - | 2359 |
| Kontrol(KC) | 461 | 318 | 972 | 423 | 204 | 48 | 0 | 5 lt | 3 | 3,8 | 0,791 | 2378 |
| Katkılı (KC) | 443 | 306 | 934 | 439 | 211 | 48 | 3 | 6 lt | - | - | - | 2346 |
| Kontrol(TC) | 457 | 315 | 964 | 424 | 204 | 48 | 0 | 3 lt | 2 | 4,5 | 0,791 | 2364 |
| Katkılı (TC) | 439 | 306 | 934 | 439 | 211 | 48 | 3 | 6 lt | - | - | - | 2342 |

Tabelo 2. Cimento-Katki Uyuşumu için Priz Deneyleri

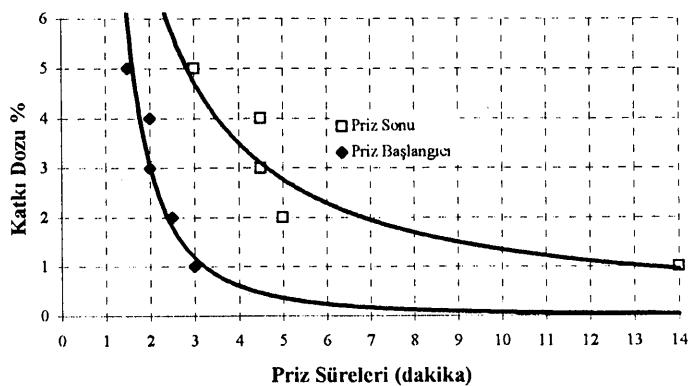
| Cimento cinsi | Katki yüzdesi | %62 | %63 | %64 |
|---------------|---------------|---------|---------|--------|
| TC 32,5 | Priz baş. | 61 sn | 55 sn. | 35 sn. |
| | Priz son | 190 sn. | 92 sn. | 64 sn. |
| KC 32,5 | Priz baş. | 55 sn. | 60 sn. | - |
| | Priz son | 130 sn. | 130 sn. | - |
| PC 42,5 | Priz baş. | 47 sn. | 50 sn. | - |
| | Priz son | 185 sn. | 155 sn. | - |

Tablo 3 . Sertleşmiş Beton Deney Sonuçları

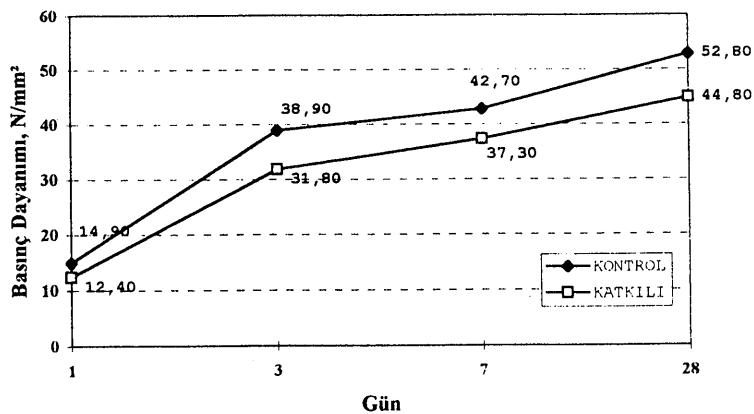
| Beton Türü | Basınç Mukavemetleri (Ort.) (N/mm ²) | | | |
|---------------------------|--|-------|-------|--------|
| | 1 gün | 3 gün | 7 gün | 28 gün |
| Kontrol(PÇ) | 14,90 | 38,90 | 42,70 | 52,80 |
| Katkılı (PÇ) | 12,40 | 31,80 | 37,30 | 44,80 |
| katkılı/kontrol oranı (%) | 83 | 82 | 87 | 85 |
| Kontrol(KÇ) | 10,50 | 31,60 | 37,60 | 49,70 |
| Katkılı (KÇ) | 10,80 | 29,70 | 34,20 | 40,00 |
| katkılı/kontrol oranı (%) | 103 | 94 | 91 | 80 |
| Kontrol(TÇ) | 6,80 | 23,40 | 34,90 | 50,50 |
| Katkılı (TÇ) | 9,70 | 27,80 | 33,90 | 43,40 |
| katkılı/kontrol oranı (%) | 143 | 119 | 97 | 86 |

Tablo 4 . Katkısız PÇ42,5 ile üretilen betonların 28 günlük dayanımlarına göre diğer betonların değişimi (%)

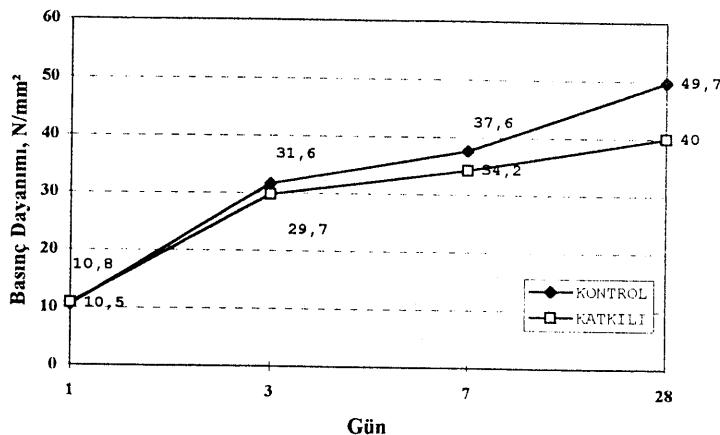
| Gün | Katkısız PÇ 42,5 | Katkılı PÇ 42,5 | Katkısız KÇ 32,5 | Katkılı KÇ 32,5 | Katkısız TÇ 32,5 | Katkılı TÇ 32,5 |
|-----|---------------------|--------------------|---------------------|--------------------|---------------------|--------------------|
| 1 | 28,2 | 23,5 | 19,9 | 20,5 | 12,9 | 18,4 |
| 3 | 73,7 | 60,2 | 59,8 | 56,3 | 44,3 | 52,7 |
| 7 | 80,9 | 70,6 | 71,2 | 64,8 | 66,1 | 64,2 |
| 28 | 100 | 84,8 | 94,1 | 75,8 | 95,6 | 82,2 |



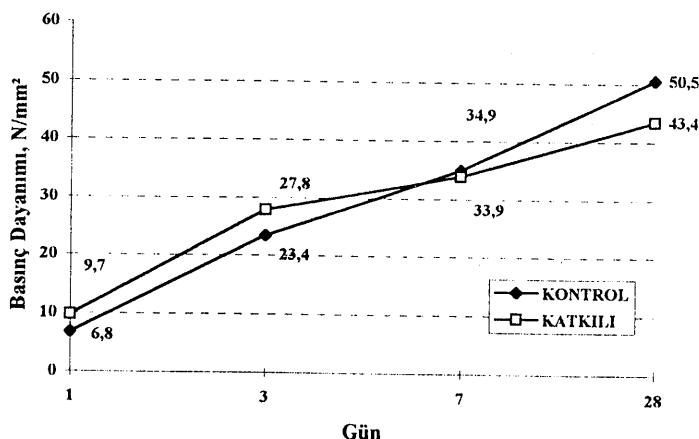
Şekil 1. Çimento Uyuşum Deneyleri



Şekil 2. Basınç Dayanımı - Gün İlişkisi (PÇ42,5)



Şekil 3. Basınç Dayanımı - Gün İlişkisi (KÇ32,5)



Şekil 4. Basınç Dayanımı - Gün İlişkisi (TÇ32,5)

KAYNAKLAR

1. Türk standartları, Püskürtme beton (Shotcrete) Yapım, Uygulama ve Bakım Kuralları (TS 11747), Türk Standartları Enstitüsü, Ankara, Nisan 1995
2. ACI Committee 116, "Cement and Concrete Terminology", ACI 116R-90, SP-19 (90), American Concrete Institute, Detroit, 1990, p.54
3. Gunite and Shotcrete Brochure 6-84, Gunite Contractors Association, Sylmar, California
4. ACI Committee 506, "State-of-the-Art Report on Fiber Reinforced Shotcrete " (ACI 506 IR-84), ACI Manual of Concrete Practice, part 5, American Concrete Institute, Detroit, 1984 (Revised 1989)
5. Rilem Report 10, "Application of Admixtures in Concrete", State-of-the-Art Report, TC 84 AAC, 1995
6. Morgan, D.R., "Recent developments in shotcrete technology- a materials engineering perspective", The World of Concrete 88, Las Vegas, USA, p.54, 1981
7. Sereda, P.J., Feldman, R.F. and Ramachandran, V.S., "Influence of admixtures on the structure and strength development", Proceedings seventh International Congress on the Chemistry of Cement, Paris, Part VI, pp.32-44, 1980
8. McCurrah, L.H., Lammiman, S.A. and Hardman, M P., "Special purpose admixtures", Concrete International (CI 80), Proceedings International Congress on Admixtures, London, Construction Press, pp.73-87.
9. Alman standartları, Beton und Stahlbetonbau, Bemessung und Ausführung (DIN 1045), 1960
10. Türk standartları, Beton Agregaları (TS 706), Türk Standartları Enstitüsü, Ankara, 1985
11. Uyan, M., Kocataşkin, F., Teknik Rapor, ITÜ İnşaat Fakültesi, 1984